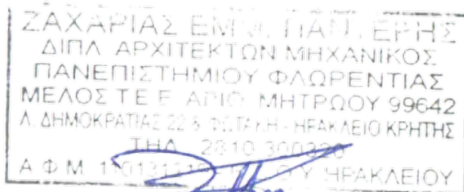


Μεταλλικό Υπόστεγο με Επικάλυψη Πάνελ
Ιδιοκτησίας ΕΛ.Με.Πα.

Στατική Μελέτη
Σύμφωνα με τους Ευρωκώδικες.

συντάξας μηχανικός



Περιεχόμενα

1. Πρώτη σελίδα.....	1
2. Παραδοχές μελέτης διαστασιολόγησης.....	4
<i>Παραδοχές Μελέτης.....</i>	<i>4</i>
<i>Φορτίσεις & Συνδυασμοί φορτίσεων στο κτίριο.....</i>	<i>6</i>
3. Παραδοχές μελέτης δομικού χάλυβα.....	8
<i>Παραδοχές μελέτης.....</i>	<i>8</i>
4. Γενικοί έλεγχοι δομήματος.....	24
<i>Σεισμική ανάλυση.....</i>	<i>31</i>
<i>Τέμνουσα βάση.....</i>	<i>33</i>
<i>Βάρος κτιρίου.....</i>	<i>33</i>
<i>Ανάλυση δράσεων ανέμου.....</i>	<i>34</i>
<i>Φόρτιση ανέμου διεύθ.+X.....</i>	<i>35</i>
<i>Φόρτιση ανέμου διεύθ.+Z.....</i>	<i>40</i>
<i>Φόρτιση ανέμου διεύθ.-X.....</i>	<i>45</i>
<i>Φόρτιση ανέμου διεύθ.-Z.....</i>	<i>50</i>
<i>Φόρτιση χιονιού.....</i>	<i>55</i>
5. Στοιχεία - δεδομένα κτιρίου.....	58
<i>Δεδομένα κτιρίου.....</i>	<i>58</i>
6. Ξυλότυπος ορ. -1.....	59
7. Δοκοί ορ. -1.....	60
8. Ξυλότυπος ορ. 0.....	88
9. Δοκοί ορ. 0.....	89
10. Ξυλότυπος ορ. 1.....	113
11. Δοκοί ορ. 1.....	114
12. Ξυλότυπος ορ. 2.....	197
13. Δοκοί ορ. 2.....	198
14. Υποστυλώματα ορ. 0.....	321
15. Υποστυλώματα ορ. 1.....	335
16. Υποστυλώματα ορ. 2.....	349
17. Έλεγχοι μεταλλικών μελών.....	354
<i>Συνοπτικοί έλεγχοι μεταλλικών μελών.....</i>	<i>354</i>
<i>Συνολική προμέτρηση μεταλλικών μελών.....</i>	<i>365</i>
18. Συνολική προμέτρηση κτιρίου.....	366
<i>Συνολική προμέτρηση κτιρίου.....</i>	<i>366</i>

<i>Προμέτρηση ορόφου -1.....</i>	<i>366</i>
<i>Προμέτρηση ορόφου 0.....</i>	<i>366</i>
<i>Προμέτρηση ορόφου 1.....</i>	<i>366</i>
<i>Προμέτρηση ορόφου 2.....</i>	<i>366</i>
<i>Προμέτρηση: Σύνολο κτιρίου.....</i>	<i>366</i>

Παραδοχές Υπολογισμού

[1] Υλικά		[6] Στοιχεία αντισεισμικού σχεδιασμού			
Σκυρόδεμα	C25/30	Εθνικό προσάρτημα	GR(Ελλάς)		
Χάλυβας οπλισμού	B500C	Κατηγορία πλαστιμότητας	ΚΠΜ		
Κατηγορία έκθεσης	[XC3]	Σεισμική ζώνη	Z2	$a_{gR} = 0.240$	$a_{vgR} = 0.216$
Δομικός χάλυβας	S355	Σπουδαιότητα	II	$\gamma_I = 1.00$	
Δομική Ξυλεία	C24	Κατακόρυφη συνιστώσα	ΟΧΙ		
[2] Μόνιμα φορτία		Τύπος φάσματος Σχεδιασμού	1		
Ειδικό βάρος σκυροδέματος	25.0 kN/m ³	Εδαφικός τύπος	B	$S = 1.20$	
Ειδικό βάρος χάλυβα	78.5 kN/m ³	Ιδιοπερίοδοι	$T_B=0.15$	$T_C=0.50$	$T_D=2.50$
Δρομικής πλινθοδομής	2.1 kN/m ²	φάσματος			
Μπατικής πλινθοδομής	3.6 kN/m ²	Συντ. απόσβεσης	$\xi=4.00\%$		
Επικάλυψη πλακών γενικά	1.2 kN/m ²	Συντελεστής τοπογραφίας	$S_T = 1.00$		
Επικάλυψη κλιμάκων	2.5 kN/m ²	[6.1] Συντελεστής συμπεριφοράς			
Επικάλυψη δώματος/Στέγης	2.0 kN/m ²	Συντ. σεισμικής συμπεριφοράς οριζ.	$q_X=4.00$	$q_Z=4.00$	
Ειδικό βάρος γαιών	20.0 kN/m ³	Συντ. σεισμικής συμπεριφοράς κατακόρυφα	$q_V=1.50$		
Ειδικό βάρος Δομικής Ξυλείας	3.5 kN/m ³	Στατικό σύστημα: (Διεύθυνση X)	ΠΟΛΥΟΡΟΦΑ ΠΛΑΙΣΙΑ ΡΟΠΩΝ ΠΟΛΛΩΝ ΑΝΟΙΓΜΑΤΩΝ		
[3] Μεταβλητά φορτία		Στατικό σύστημα: (Διεύθυνση Z)	ΠΟΛΥΟΡΟΦΑ ΠΛΑΙΣΙΑ ΡΟΠΩΝ ΠΟΛΛΩΝ ΑΝΟΙΓΜΑΤΩΝ		
Δάπεδα κατοικιών-γραφείων	2.0 kN/m ²	Κανονικότητα σε κάτοψη	-		
Δάπεδα και κλιμάκ. καταστημάτων	5.0 kN/m ²	Κανονικότητα καθ' ύψος	X: ΝΑΙ	Z: ΝΑΙ	
Κλιμάκων κατοικίας-γραφείων	3.5 kN/m ²	Βασική τιμή συντ. συμπεριφοράς	$q_{oX}=4.00$	$q_{oZ}=4.00$	
Δάπεδα εξωστών	5.0 kN/m ²	Λόγος υπεραντοχής	$a_u/a_{1_X}=1.00$	$a_u/a_{1_Z}=1.00$	
Δάπεδα χώρων στάθμευσης	5.0 kN/m ²	Συντελεστής τοιχωμάτων	$K_w_X=1.00$	$K_w_Z=1.00$	
Δώμα / Στέγη (μη βατή)	0.5 kN/m ²	Αντισεισμική Ανάλυση	Δυναμική με Μ.Μαζών		
[4] Συντελεστές ασφαλείας φορτίων-υλικών		Ανάλυση pushover	ΟΧΙ		
Μόνιμα φορτία	$\gamma_G=1.35$	Συντ. μείωσης μετακινήσεων Ο.Κ.Π.Β.	$\nu=0.50$		
Μεταβλητά φορτία	$\gamma_Q=1.50$	Ικανοτικός σχεδιασμός σε κάμψη	X: ΟΧΙ	Z: ΟΧΙ	
Σκυροδέματος	$\gamma_C=1.50$	[7] Πρότυπα κ' Εθνικά προσάρτηματα (ΕΛΟΤ)			
Συντελεστής θλιπτικής αντοχής	$\alpha_{cc}=0.85$	Βάσεις σχεδιασμού	EN1990 2002		
Χάλυβα οπλισμού	$\gamma_S=1.15$	Δράσεις στους φορείς	EN1991-1 2002		
Δομικός χάλυβας	$\gamma_{M0}=1.00$ $\gamma_{M1}=1.00$ $\gamma_{M2}=1.25$	Κανονισμός Σκυροδέματος	EN1992-1 2004		
Συντ. υπεραντοχής δομικού χάλυβα	$\gamma_{ov}=1.25$	Κανονισμός κατασκευών από Χάλυβα	EN1993-1 2006		
Δομική Ξυλεία	$\gamma_M=1.50$	Κανονισμός κατασκευών από τοιχοποιία	EN1996-1 2006		
Συνδυασμοί EC0 (6.10a)+(6.10b)	$\xi=0.85$	Γεωτεχνικός Σχεδιασμός	EN1997-1 2004		
		Αντισεισμικός Κανονισμός	EN1998-1,5 2004		
		Προσθήκες - Ενισχύσεις - Αποτίμηση	EN1998-3 2005		
		KAN.ΕΠΕ			
		ΦΕΚ2187/Β/5/9/13			

[5] Έδαφος		[8] Προβλέψεις	
Μέθοδος υπολογισμού Δείκτης εδάφους	Απλοποιημένη μεθ. $K_v=60000.00 \text{ kN/m}^3$	Καθ' Ύψος Κατ' Επέκταση	ΜΗΔΕΝ(0) 0
Επιτρεπόμενη τάση	$\sigma_{\epsilon\pi}=250.00 \text{ kN/m}^2$		
Γωνία τριβής στη βάση θεμελίου Συντελεστές ασφαλείας (Ολίσθηση)	$\delta=30.00[^\circ]$ Στατικά $\gamma_{Rh}=1.10$ Σεισμικά $\gamma_{Rh}=1.00$		
Συντελεστές ασφαλείας (Φέρουσα Ικανότητα)	Στατικά $\gamma_{Rv}=1.40$ Σεισμικά $\gamma_{Rv}=1.00$		

Φορτίσεις & Συνδυασμοί φορτίσεων στο κτίριο**Πίνακας φορτίσεων**

A/A	Όνομα	Συντομογραφία
Φ1	Μόνιμα φορτία	G
Φ2	Κινητά φορτία	Q
Φ3	Κινητά Α'	QA
Φ4	Κινητά Β'	QB
Φ5	Κινητά C'	QC
Φ6	Κινητά D'	QD
Φ7	Κινητά E'	QE
Φ8	[G+ψ2xQ]	[G+ψ2xQ]
Φ9	Άνεμος +x	W[+x]
Φ10	Άνεμος +z	W[+z]
Φ11	Άνεμος -x	W[-x]
Φ12	Άνεμος -z	W[-z]
Φ13	Χιόνι	S

Συνδυασμοί δράσεων

A/A	Περιγραφή συνδυασμού	Σε περιβάλλουσα	Έλεγχος αστοχίας	Έλεγχος ρηγμάτωσης	Περιορισμός τάσεων	Έλεγχος βέλους
ΣΦ1	1.35G+1.05Q	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ2	1.35G+1.05QA	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ3	1.35G+1.05QB	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ4	1.35G+1.05QC	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ5	1.35G+1.05QD	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ6	1.35G+1.05QE	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ7	1.15G+1.50Q	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ8	1.15G+1.50QA	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ9	1.15G+1.50QB	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ10	1.15G+1.50QC	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ11	1.15G+1.50QD	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ12	1.15G+1.50QE	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ13	1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ14	1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ15	1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ16	1.15G+1.50Q+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ17	1.15G+1.05Q+1.50S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ18	1.00G+1.50W[+x]	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ19	1.35G+1.05Q+0.90W[+x]+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ20	1.35G+1.05Q+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ21	1.15G+1.50Q+0.90W[+z]+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ22	1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ23	1.15G+1.05Q+0.90W[+z]+1.50S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ24	1.00G+1.50W[+z]	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ25	1.35G+1.05Q+0.90W[+z]+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ26	1.15G+1.50Q+0.90W[-x]+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ27	1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ28	1.15G+1.05Q+0.90W[-x]+1.50S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ29	1.00G+1.50W[-x]	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ30	1.35G+1.05Q+0.90W[-x]+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ31	1.15G+1.50Q+0.90W[-z]+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ32	1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ33	1.15G+1.05Q+0.90W[-z]+1.50S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ34	1.00G+1.50W[-z]	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ35	1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S	Ναι	Ναι	Όχι	Όχι	Όχι
ΣΦ36	1.00G+1.00Q	Όχι	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι
ΣΦ37	1.00[G+ψ2xQ]	Όχι	Όχι	Ναι	Όχι	Ναι

Σεισμικοί συνδυασμοί

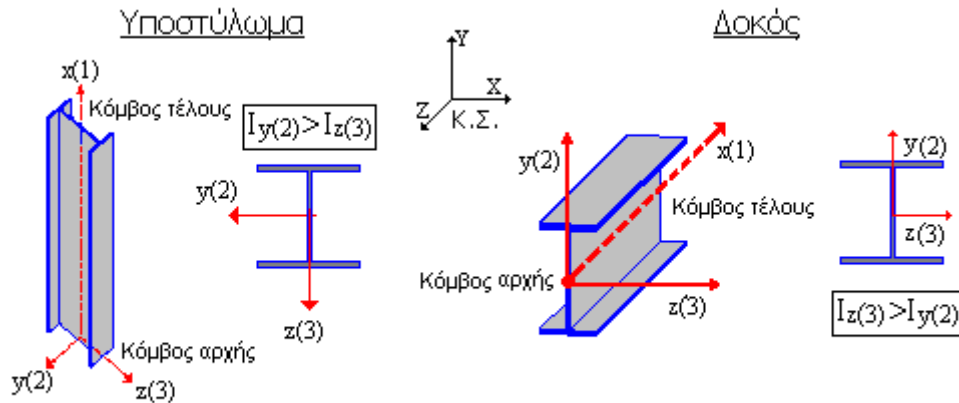
A/A	Ο.Κ.Α. - Συνδυασμοί των σεισμικών δράσεων
ΣΣ1	$1.00 \cdot G + \psi \cdot 2 \cdot Q \pm 1.00 \{E[x] + E[z]\}$

ΤΕΧΝΙΚΗ ΕΚΘΕΣΗ

ΚΤΙΡΙΑΚΟ ΕΡΓΟ ΣΥΜΦΩΝΑ ΜΕ ΤΟΥΣ ΕΥΡΩΚΩΔΙΚΕΣ

• Μέθοδοι Υπολογισμού, Γενικές Αρχές

1. Αξονες



2. Προσομοίωση Δυσκαμψίας Στοιχείων Οπλισμένου Σκυροδέματος

Το προσομοίωμα του δομήματος είναι πλαίσιο τριών διαστάσεων, εδραζόμενο επί ελαστικού εδάφους. Κατά συνέπεια η αλληλεπίδραση εδάφους - κατασκευής εισέρχεται εξ' αρχής στους υπολογισμούς και δεν απαιτείται εκ νέου διανομή των δράσεων λόγω εκκεντροτήτων των στοιχείων θεμελίωσης. Οι καμπτικές δυσκαμψίες των στοιχείων λαμβάνονται σύμφωνα με την §4.3.1(7) του EC8-1, δηλαδή ίσες με το 1/2 της δυσκαμψία της γεωμετρικής διατομής.

Η στρεπτική δυσκαμψία των μελών λαμβάνεται ίση με το 1/10 της αντίστοιχης τιμής.

Τα στοιχεία δυσκαμψίας των μελών αναγράφονται στο κεφάλαιο «Στοιχεία - Δεδομένα κτιρίου» στους πίνακες 401.1, 402.1 για τις δοκούς και 201.1, 202.1 για τα κατακόρυφα μέλη.

3. Προσομοίωση Μαζών

Σημεία συγκέντρωσης μάζας ορίζονται γενικά οι κόμβοι του προσομοιώματος. Παραλείπονται οι μάζες που αντιστοιχούν σε παγιωμένους βαθμούς ελευθερίας

4. Ελευθερίες Κίνησης*

Σε κάθε κόμβο αντιστοιχούν έξι βαθμοί ελευθερίας κίνησης, ενώ οι κόμβοι που αντιστοιχούν σε ελαστική θεμελίωση θεωρούνται εν γένει οριζόντια παγιωμένοι και έχουν τέσσερις βαθμούς ελευθερίας.

5. Επιλύσεις Προσομοιώματος

Οι επιλύσεις έγιναν με την ακριβή μέθοδο αντιστροφής του μητρώου ακαμψίας (κατά GAUSS) των μελών του χωρικού προσομοιώματος. Λαμβάνονται υπόψη έργα από αξονικές, τέμνουσες δυνάμεις, ροπές κάμψης και ροπές στρέψης.

6. Σεισμική ανάλυση

a. Δυναμική Ανάλυση του Δομήματος, Πλήθος Ιδιομορφών

Το δόμημα επιλύεται με την δυναμική φασματική μέθοδο σύμφωνα με την §4.3.3.3.1 του EC8-1 Το πλήθος των ιδιομορφών που αναλύονται έχει επιλεγεί ώστε να πληρούνται τα κριτήρια της §4.3.3.3.1(3) του EC8-1, όπως λεπτομερώς αναφέρεται στον πίνακα «Αποτελέσματα Επίλυσης - Πίνακας μαζών ανά Ιδιομορφή» της παρούσας μελέτης.

b. Μέθοδος ανάλυσης Οριζόντιας φόρτισης - (Απλοποιημένη Φασματική ανάλυση)

Η σεισμική ανάλυση της κατασκευής συνίσταται στην εφαρμογή οριζόντιας στατικής φόρτισης σύμφωνα με την §4.3.3.2 του EC8-1

Η θεμελιώδης ιδιοπερίοδος ταλάντωσης T1 στις δύο οριζόντιες διευθύνσεις υπολογίζεται βάσει της μεθοδολογίας της §4.3.3.2.2(3)-(4)

Σε δομήματα με τρεις ή περισσότερους ορόφους και $T1 \leq 2 \cdot Tc$ η σεισμική δύναμη λαμβάνεται μειωμένη κατά 15%. Βλ. EC8-1 §4.3.3.2.2(1)P

7. **Κατακόρυφη Σεισμική Διέγερση, Πρόβολοι - Φυτευτά υποστυλώματα**

Εφόσον συντρέχουν οι συνθήκες της §4.3.3.5.2(1) του EC8-1, λαμβάνεται υπόψη η κατακόρυφη συνιστώσα. Στην περίπτωση φυτευτών υποστυλωμάτων, μεγάλου μήκους δοκών ή δοκών - προβόλων ακολουθείται η ακριβής διαδικασία της φασματικής και χωρικής επαλληλίας. Ενώ κατά τον υπολογισμό των πλακών - προβόλων, η συνεισφορά της κατακόρυφης συνιστώσας λαμβάνεται υπόψη με εφαρμογή ισοδύναμης στατικής φόρτισης.

Λεπτομέρειες αναγράφονται στο κεφάλαιο «Αποτελέσματα Επίλυσης - Φασματικές επιταχύνσεις» της παρούσας μελέτης.

• **Κανονικότητα Δομήματος**

1. **Κανονικότητα σε κάτοψη**

Ελέγχονται τα κριτήρια κανονικότητας σε κάτοψη της §4.2.3.2(6) του EC8-1. Στους «Γενικούς ελέγχους δομήματος» της παρούσης παρουσιάζονται για κάθε επίπεδο και σεισμική διεύθυνση, ο έλεγχος περιορισμού της στατικής εκκεντρότητας (4.1α) $e_0 < 0.3 \cdot r$ και ο έλεγχος στρεπτικής δυσκαμψίας (4.1β) $r > l_s$.

Εφόσον δεν πληρούνται τα παραπάνω κριτήρια ή τα γεωμετρικά της §4.2.3.2(2)-(5) του EC8-1, τότε το δόμημα θεωρείται **μη κανονικό σε κάτοψη** και εφόσον ο λόγος υπεραντοχής **au/a1** δεν καθορίζεται από **μη-γραμμική στατική ανάλυση**, τότε σύμφωνα με την §5.2.2.2(6) ή §6.3.2(4) οι προσεγγιστικές τιμές **au/a1** της §5.2.2.2(5) ή §6.3.1(5) απομειώνονται στον μέσο όρο αυτών και του 1.00.

2. **Στρεπτική δυσκαμψία**

Ειδικά στην περίπτωση που δεν πληρούται η ανίσωση (4.1β) σε κάποιο επίπεδο ή σε κάποια σεισμική διεύθυνση, τότε σύμφωνα με την EC8-1 §5.2.2.1(6) το δόμημα θεωρείται στρεπτικά εύκαμπτο.

3. **Κανονικότητα καθ' ύψος**

Εφόσον το δόμημα προκύπτει μη κανονικό καθ' ύψος βάσει των κριτηρίων της §4.2.3.3 του EC8-1, τότε η τιμή του συντελεστή συμπεριφοράς q λαμβάνεται μειωμένη κατά 20%, όπως αναφέρεται στην §5.2.2.2(3) ή §6.3.2(2) του EC8-1.

Βάσει της EC8-1 §4.3.6.3.2 σε πλαίσιακά συστήματα ΚΠΥ από σκυρόδεμα ή χάλυβα εάν υπάρχει δραστική μείωση τοιχοπληρώσεων σε κάποιον όροφο συγκριτικά με τον υπερκείμενο (π.χ. πιλοτή), τότε τα σεισμικά εντατικά μεγέθη των υποστυλωμάτων και των τοιχωμάτων του ορόφου αυτού μεγεθύνονται με το συντελεστή

$$\eta = 1 + \frac{\Delta V_{Rw}}{\Delta V_{Ed}} \leq q$$

όπου ΔV_{Ed} η σεισμική τέμνουσα του ορόφου και ΔV_{Rw} η μείωση της αντοχής των τοιχοπληρώσεων σχετικά με τον υπερκείμενο όροφο

Οι συντελεστές προσαύξησης εντατικών μεγεθών η - παρουσιάζονται για κάθε όροφο και διεύθυνση σεισμικής δράσης στο κεφάλαιο «Γενικοί έλεγχοι δομήματος» της παρούσης.

Τα σεισμικά «εντατικά μεγέθη» όπως εμφανίζονται στον ομώνυμο πίνακα της παρούσης, ενσωματώνουν τον πολλαπλασιαστή η -

• **Τυχηματικές Στρεπτικές επιδράσεις**

1. **ΔΥΝΑΜΙΚΗ ΜΕ ΜΕΤΑΤΟΠΙΣΗ ΜΑΖΩΝ**

Το Κέντρο Μάζας κάθε ορόφου λαμβάνεται μετατεθειμένο κατά την τυχηματική εκκεντρότητα **ea_i=0.05*Li**, όπου L_i η κάθετη προς την εξεταζόμενη σεισμική διεύθυνση διάσταση του κτιρίου. Με τον τρόπο αυτό προκύπτουν τέσσερις ανεξάρτητοι φορείς προς επίλυση, EC8-1 §4.3.2

2. **ΔΥΝΑΜΙΚΗ ΜΕ ΣΤΡΕΠΤΙΚΑ ΖΕΥΓΗ / ΑΠΛΟΠΟΙΗΜΕΝΗ ΦΑΣΜΑΤΙΚΗ ΑΝΑΛΥΣΗ**

Οι τυχηματικές στρεπτικές επιδράσεις καθορίζονται ως περιβάλλουσα των εντατικών μεγεθών εναλασσόμενων ομόσημων στρεπτικών ζευγών ίσων με **ea_i*Fi**, όπου F_i είναι το οριζόντιο φορτίο του ορόφου i , όπως αυτό προκύπτει από κατανομή καθ' ύψος της τέμνουσας βάσης σύμφωνα με την EC8-1 §4.3.3.2.3 Σε πλαίσιακά συστήματα ΚΠΥ, όπου οι τοιχοπληρώσεις δεν είναι ομοιόμορφα κατανομημένες σε κάτοψη, η μη κανονικότητα αυτή λαμβάνεται υπόψη με διπλασιασμό της τυχηματικής εκκεντρότητας **ea_i**. EC8-1 §4.3.6.3.1

Οι τιμές της τυχηματικής εκκεντρότητας, που υιοθετούνται στην ανάλυση αναγράφονται ανά όροφο και διεύθυνση σεισμικής δράσης στο Κεφάλαιο «Γενικοί έλεγχοι δομήματος» - «Συνοπτικά δεδομένα μελέτης».

• Οριακή Κατάσταση αστοχίας

1. Επιρροές 2ας Τάξεως Ρ-Δ - Δείκτες Σχετικής Μεταθετότητας θ

Υπολογίζονται και παρουσιάζονται με μορφή πίνακα στο Κεφάλαιο «Γενικοί έλεγχοι δομήματος - Φαινόμενα 2ας τάξης» οι δείκτες σχετικής μεταθετότητας του δομήματος θ ανά όροφο και για κάθε εξεταζόμενη σεισμική διεύθυνση.

$$\theta = \frac{P_{tot} \cdot d_r}{V_{tot} \cdot h} \leq 0,10$$

Για τιμές του θ > 0.1 γίνεται επαύξηση της αντίστοιχης σεισμικής δράσης σύμφωνα με την EC8-1 §4.4.2.2(3), ενώ το θ δεν επιτρέπεται να υπερβαίνει την τιμή 0.30 σε καμία περίπτωση.

Η σεισμική συνιστώσα των εντατικών μεγεθών, που εμφανίζονται στους πίνακες της παρούσης, είναι επαυξημένη λόγω φαινομένων Ρ-Δ

2. Εξασφάλιση γενικής και τοπικής πλαστιμότητας

- Σχετικά με την «Αποφυγή σχηματισμού πλαστικού μηχανισμού μαλακού ορόφου» EC8-1 §4.4.2.3(3) βλ. τη σχετική παράγραφο στα Υποστυλώματα «Ικανοτικός έλεγχος κόμβων»
- Σχετικά με την «Αποφυγή ψαθυρών μορφών αστοχίας» EC8-1 §4.4.2.3(7) βλ. παραγράφους της παρούσης περί Ικανοτικής Τέμνουσας
- Σχετικά με την «Αντοχή των θεμελιώσεων» EC8-1 §4.4.2.6 βλ. σχετική ανάλυση της παρούσης περί θεμελιώσεων.

3. Μέγεθος Σεισμικού Αρμού

Ο σεισμικός αρμός εκτιμάται σύμφωνα με την EC8-1 §4.4.2.7 από το μέγεθος $ds=q \cdot de$. Το μέγεθος de υπολογίζεται βάσει της EC8-1 §4.3.4 και αντιστοιχεί στην μέγιστη μετακίνηση σε κάθε επίπεδο, όπως προσδιορίζεται από γραμμική ανάλυση βασισμένη στο φάσμα σχεδιασμού, ενώ στην διαμόρφωσή της τιμής της έχουν ληφθεί υπόψη και οι στρεπτικές επιδράσεις της σεισμικής δράσης.

Ο σεισμικός αρμός αναγράφεται για κάθε επίπεδο και διεύθυνση σεισμικής δράσης στον σχετικό πίνακα των «Γενικών ελέγχων δομήματος».

Η ελάχιστη απόσταση της κατασκευής από τη γραμμή ιδιοκτησίας προκύπτει βάσει του μεγέθους του σεισμικού αρμού συνεκτιμώντας και τις προβλέψεις των EC8-1 §4.4.2.7(2)-(3)

• Έλεγχοι Οριακής Κατάστασης Περιορισμού Βλαβών (Ο.Κ.Π.Β.) Οργανισμού πλήρωσης

Η μέση **γωνιακή παραμόρφωση** dr/h του ορόφου παρουσιάζεται στον σχετικό πίνακα των «Γενικών ελέγχων δομήματος» για κάθε σεισμική διεύθυνση και ελέγχεται με τα όρια της §4.4.3.2(1) (α),(β) ή (γ) του EC8-1 ανάλογα με τον τύπο των μη φερόντων στοιχείων.

Η τιμή της μέσης σχετικής μετακίνησης dr υπολογίζεται βάσει της EC8-1 §4.4.2.2(2), ενώ η αναγραφόμενη τιμή dr/h είναι πολλαπλασιασμένη με τον συντελεστή ν (βλ. EC8-1 §4.4.2.2(2))

• Συντελεστής συμπεριφοράς q

1. Οπλισμένο σκυρόδεμα

Η βασική τιμή του συντελεστή συμπεριφοράς q_0 διαμορφώνεται βάσει της EC8-1 §5.2.2 λαμβάνοντας υπόψη την Κατηγορία Πλαστιμότητας, την δυστρεψία του δομήματος [EC8-1 §5.2.2.1(4)P-(6)], το στατικό σύστημα, το οποίο καθορίζεται από το ποσοστό τέμνουσας δύναμης ην που αναλαμβάνουν τα πλάστιμα τοιχώματα [EC8-1 §5.1.2], και την κανονικότητα καθ' ύψος [EC8-1 §5.2.2.2(3)].

2. Δομικός χάλυβας

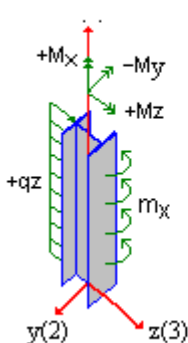
Η τιμή αναφοράς του συντελεστή συμπεριφοράς q διαμορφώνεται βάσει της EC8-1 §6.3.2 λαμβάνοντας υπόψη την Κατηγορία Πλαστιμότητας, τον στατικό τύπο (πιν. 6.2) και την κανονικότητα καθ' ύψος [EC8-1 §6.3.2(2)].

Ο λόγος υπεραντοχής $au/\alpha 1$ μπορεί να ελέγχεται από μη γραμμική στατική ανάλυση (pushover), διαφορετικά λαμβάνονται κατά περίπτωση οι τιμές της EC8-1 §5.2.2.2(2)-(5) ή EC8-1 §6.3.1(5) λαμβάνοντας υπόψη την κανονικότητα σε κάτοψη του δομήματος [EC8-1 §5.2.2.2(6) ή §6.3.2(4)]

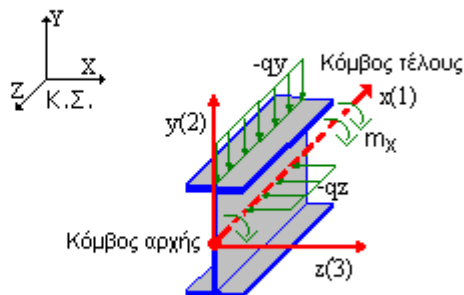
• Ανάλυση του Δομήματος

1. Φορτίσεις

Υποστυλώμα



Δοκός



Γίνεται επίλυση του χωρικού προσομοιώματος για τις εξής φορτίσεις:

Φ1	Στατική Φόρτιση = Μόνιμες δράσεις - ΦΟΡΤΙΣΗ G
Φ2	Στατική Φόρτιση = Μεταβλητές δράσεις - ΦΟΡΤΙΣΗ Q
Φ3	Στατική Φόρτιση = Δυσμενής μεταβλητή δράση A - QA (εάν υπάρχει)
Φ4	Στατική Φόρτιση = Δυσμενής μεταβλητή δράση B - QB (εάν υπάρχει)
Φ5	Στατική Φόρτιση = Οιονεί μόνιμα φορτία G + ψ2*Q

Ακολουθούν οι λοιπές φορτίσεις όπως περιγράφονται στους πίνακες 808, 809, 815

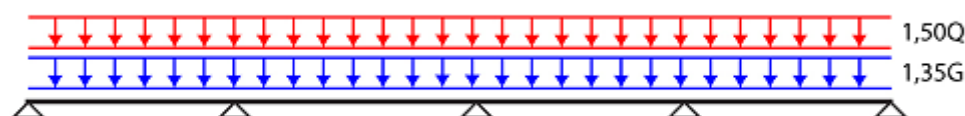
Φ6	1η Λοιπή φόρτιση
Φ7	2η Λοιπή φόρτιση
Φ8	κλπ...

Σημείωση:

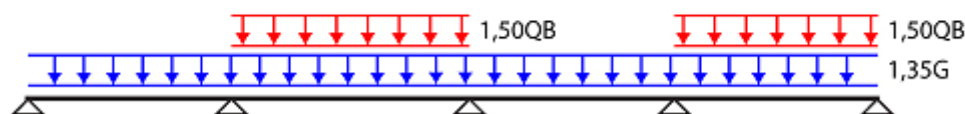
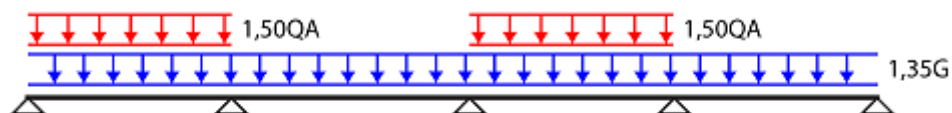
Οι φορτίσεις QA, QB παράγονται από την εναλλάξ φόρτιση ανοιγμάτων με το μεταβλητό φορτίο σχεδιασμού βάσει της EC2-1-1 §5.1.3(1)A(a) ή EC3-1-1 παράρτ. AB.2(1)B(a), ώστε να προκύψει η κρίσιμη εντατική κατάσταση για το άνοιγμα (θετικές ροπές) της δοκού.

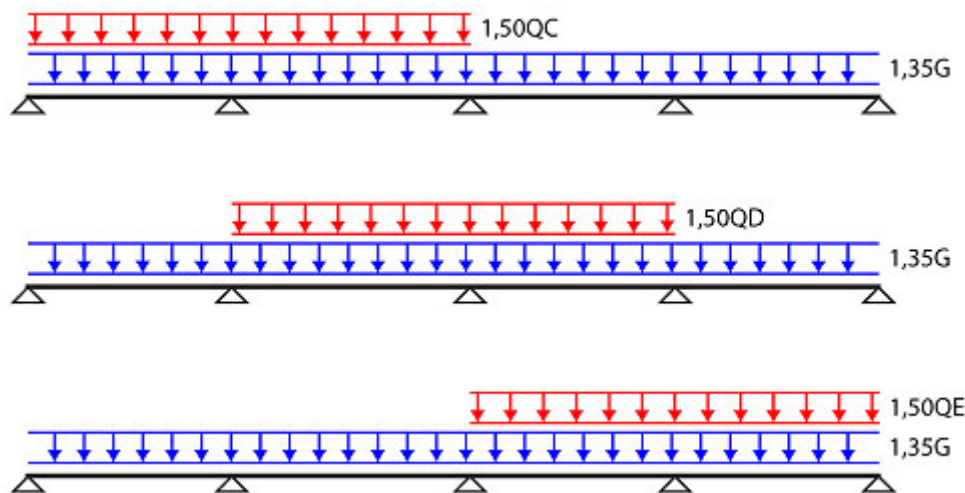
Οι φορτίσεις QC, QD, QE παράγονται από την εναλλάξ φόρτιση δύο συνεχόμενων ανοιγμάτων με το μεταβλητό φορτίο σχεδιασμού βάσει της EC2-1-1 §5.1.3(1)A(a) ή EC3-1-1 παράρτ. AB.2(1)B(a), ώστε να προκύψει η κρίσιμη εντατική κατάσταση στην στήριξη (αρνητικές ροπές) της δοκού.

Όλα τα ανοίγματα



Εναλλασσόμενα ανοίγματα



Γειτονικά ανοίγματα**2. Ατέλειες φορέα σε κατασκευές από δομικό χάλυβα**

Σύμφωνα με EC3-1-1, §5.3, η επιρροή των ατελειών λαμβάνεται υπόψη για τον υπολογισμό των φορέων με την παραδοχή ισοδύναμων γεωμετρικών ατελειών με τη μορφή αρχικών κλίσεων Φ . Οι ατέλειες του φορέα λαμβάνονται υπόψη στην ανάλυση ως επιπλέον δράσεις και ισοδυναμούν με αρχική πλευρική μετατόπιση. Οι αρχικές ατέλειες πλευρικής μετατόπισης υπολογίζονται για κάθε κατεύθυνση (0, 90, 180, 270 μοίρες), δεν συνδυάζονται μεταξύ τους, αλλά εφαρμόζονται ομόφορα με άλλες οριζόντιες φορτίσεις (π.χ. άνεμος) ώστε να δυσμενοποιείται το τελικό αποτέλεσμα.

3. Συνδυασμοί Φορτίσεων για διαστασιολόγηση ΟΚΑ και ΟΚΛ**Συνδυασμοί για έλεγχο στην Οριακή Κατάσταση Αστοχίας**

ΣΦ	<p><u>Θεμελιώδεις συνδυασμοί Δράσεων:</u> [EC0 §6.4.3.2] Ελέγχεται είτε ο συνδυασμός EC0 (6.10) $\gamma G * G + \gamma q1 * Q1 + \Sigma(\gamma Qi * \psi 0i * Qi) \dots i > 1$</p> <p>είτε οι συνδυασμοί EC0 (6.10α) και (6.10β), όπου η επίδραση των δυσμενών μονίμων δράσεων G λαμβάνεται απομειωμένη $\gamma G * G + \Sigma(\gamma Qi * \psi 0i * Qi) \dots i \geq 1$ $\xi * \gamma G * G + \gamma Q1 * Q1 + \Sigma(\gamma Qi * \psi 0i * Qi) \dots i > 1$</p> <p>Εάν εξετάζονται δυσμενείς μεταβλητές δράσεις, ως Q1 ορίζονται διαδοχικά οι φορτίσεις Q, QA και QB (1-3 συνδυασμοί) Η επιλογή μεταξύ των εναλλακτικών συνδυασμών (6.10) και (6.10α)-(6.10β) καθώς και η τιμή του μειωτικού συντελεστή ξ παρουσιάζονται στις «Παραδοχές μελέτης» Οι συντελεστές συνδυασμού δράσεων γg και $\gamma q * \psi$ κάθε στατικής φόρτισης φαίνονται στον πίνακα 816</p>
ΣΣ	<p><u>Σεισμικοί συνδυασμοί:</u> $G + E_j + \psi 2 * Q$ [EC0 §6.4.3.4] Τα αδρανειακά αποτελέσματα της σεισμικής δράσης καθορίζονται συνυπολογίζοντας τη μάζα, που συνδέεται με όλα τα φορτία βαρύτητας που περιλαμβάνονται στον συνδυασμό $G + \psi 2 * \phi * Q$ (EC8-1 §3.2.4 - §4.2.4) Οι επιμέρους τιμές των $\psi 2$ και ϕ αναγράφονται ανά όροφο στο Κεφάλαιο «Δεδομένα Κτιρίου», Στοιχεία Ορόφων.</p>

Λαμβάνονται οι ακόλουθοι Σεισμικοί Συνδυασμοί $G + E_j + \psi 2 * Q$

ΣΣ: +x	Σεισμ. Συνδ. με κατεύθυνση σεισμικής δράσης 0°	= (μετακίνηση μάζας κατά + X)
ΣΣ: +x	Σεισμ. Συνδ. με κατεύθυνση σεισμικής δράσης 90°	= (μετακίνηση μάζας κατά + X)
ΣΣ: +z	Σεισμ. Συνδ. με κατεύθυνση σεισμικής δράσης 0°	= (μετακίνηση μάζας κατά + Z)

ΣΣ:+z	Σεισμ. Συνδ. με κατεύθυνση σεισμικής δράσης 90°	= (μετακίνηση μάζας κατά + Z)
ΣΣ:-x	Σεισμ. Συνδ. με κατεύθυνση σεισμικής δράσης 0°	= (μετακίνηση μάζας κατά - X)
ΣΣ:-x	Σεισμ. Συνδ. με κατεύθυνση σεισμικής δράσης 90°	= (μετακίνηση μάζας κατά - X)
ΣΣ:-z	Σεισμ. Συνδ. με κατεύθυνση σεισμικής δράσης 0°	= (μετακίνηση μάζας κατά - Z)
ΣΣ:-z	Σεισμ. Συνδ. με κατεύθυνση σεισμικής δράσης 90°	= (μετακίνηση μάζας κατά - Z)

Συνδυασμοί για έλεγχο στην Οριακή Κατάσταση Λειτουργικότητας

ΣΦ	Χαρακτηριστικός συνδυασμός: $G + Q_1 + \Sigma(\psi_{0i} \cdot Q_i)$ [EC0 §6.5.3(2)α)] Για έλεγχο επιτρεπόμενων τάσεων χάλυβα και σκυροδέματος Οιονεί μόνιμος συνδυασμός: $G + \psi_{2i} \cdot Q_i$ - [EC §6.5.3(2)γ] Για έλεγχο ρηγμάτωσης και έλεγχο βέλους
----	---

4. Ιδιοπερίοδοι T - Φασματική απόκριση

Οι τιμές των ιδιοπεριόδων T του δομήματος, των δεδομένων του φάσματος (σεισμική ζώνη, συντ. συμπεριφοράς, σπουδαιότητα, εδαφικός τύπος κλπ) καθώς και οι φασματικές επιταχύνσεις $S_d(T)$, όπως αυτές προκύπτουν βάσει της EC8-1 §3.2.2, αναγράφονται αναλυτικά στο Κεφάλαιο «Αποτελέσματα Επίλυσης» - «Ανάλυση φασματικής απόκρισης» και «Ιδιοπερίοδοι - Φασματικές επιταχύνσεις».

ΓΙΑ ΚΑΘΕ ΦΟΡΤΙΣΗ ΕΚΤΥΠΩΝΟΝΤΑΙ ΤΑ ΕΝΤΑΤΙΚΑ ΜΕΓΕΘΗ, Ο ΑΠΑΙΤΟΥΜΕΝΟΣ ΔΙΑΜΗΚΗΣ και ΕΓΚΑΡΣΙΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΣ και τελικά εφαρμόζονται τα μέγιστα λαμβάνοντας υπόψη και τις διατάξεις όπλισης των κανονισμών.

• Διαστασιολογηση Δομικών Μελών

• Οπλισμένο σκυρόδεμα

• Κύριες (ή πρωτεύουσες) Δοκοί

1. Αντοχή σε Κάμψη

Για τη διαστασιολόγηση των δοκών σε κάμψη συνεκτιμάται και ο συνεργαζόμενος εφελκούμενος οπλισμός της πλάκας. Βλ. EC8-1 ΚΠΜ-§5.4.3.1.1 και ΚΠΥ-§5.5.3.1.1

Προσμετράται ο οπλισμός της πλάκας που βρίσκεται διατεταγμένος σε πλάτος b_{eff} , το οποίο λαμβάνεται σύμφωνα με το σχήμα 5.5 του EC8-1

Εφαρμόζεται πάντα εντός του συνδετήρα ο βάσει κανονισμού ελάχιστος οπλισμός $\rho_{l,min}$ ή το 75% του απαιτούμενου εφελκούμενου οπλισμού.

2. Γραμμική ανάλυση με Περιορισμένη Ανακατανομή

Η καμπτική ένταση σχεδιασμού συνεχών δοκών στην ΟΚΑ προκύπτει από περιορισμένη ανακατανομή των ροπών κάμψης της ανάλυσης. Βλ. EC8-1 ΚΠΜ-§5.4.2.1(1)Ρ ή ΚΠΥ §5.5.2.1(2)Ρ και EC2-1-1 §5.5.

Εξασφάλιση ισορροπίας των ανακατανεμημένων ροπών με τα εφαρμοζόμενα φορτία

- Στις στατικές φορτίσεις υποβιβάζονται οι αρνητικές ροπές στήριξης με ισόποση αύξηση των ροπών ανοίγματος

- Στις σεισμικές φορτίσεις και **για κάθε διεύθυνση της οριζόντιας δράσης το άθροισμα των ροπών στηρίξεων κατά μήκος της δοκοσειράς πριν και μετά την ανακατανομή παραμένει σταθερό.**

- Οι ροπές σχεδιασμού των υποστυλωμάτων είναι οι μέγιστες που προκύπτουν από την ανάλυση και από την ισορροπία με τις ανακαταμενημένες ροπές των δοκών. Βλ. EC2-1-1 §5.3.2.2(3).

Το βάθος της θλιβόμενης ζώνης x_u μετά την ανακατανομή περιορίζεται ώστε να πληρούται η συνθήκη EC2-1-1 (5.10):

$$\delta > 0.44 + \frac{1.25 \cdot x_u}{d}$$

όπου $\delta > 0,7$ το ποσοστό της ανακατανομής.

Η ανακατανομή της ροπής σχεδιασμού, το ποσοστό ανακατανομής δ , καθώς και το βάθος της θλιβόμενης ζώνης x_u μετά την ανακατανομή παρουσιάζονται για κάθε θέση διαστασιολόγησης και κάθε φόρτιση στον σχετικό πίνακα της παρούσης. Επίσης για κάθε δοκοσειρά εκτυπώνονται και τα διαγράμματα περιβαλλουσών των ροπών πριν και μετά την ανακατανομή.

Επιπρόσθετα, πραγματοποιείται «Φόρτιση υποστυλωμάτων με τις ροπές ανακατανομής των δοκών», ώστε να εξασφαλίζεται η ισορροπία των πλαισίων. Βλ. EC2-1-1 §5.3.2.2(3) και την παράγραφο της παρούσης σχετικά με τον ικανοτικό σχεδιασμό υποστυλωμάτων σε κάμψη.

3. **Εξασφάλιση τοπικής πλαστιμότητας**

Οι λεπτομέρειες όπλισης των κρίσιμων περιοχών κύριων δοκών διαμορφώνονται κατάλληλα ώστε να εξασφαλίζεται **τοπική πλαστιμότητα** [EC8-1 ΚΠΜ-§5.4.3.1.2 και ΚΠΥ-§5.5.3.1.3], ειδικότερα:

- Σε όλο το μήκος της δοκού τοποθετείται ελάχιστος εφελκόμενος οπλισμός που δίδεται από την EC8-1 (5.12)
- Στη θλιβόμενη περιοχή τοποθετείται οπλισμός που υπερβαίνει το μισό του εφαρμοζόμενου εφελκόμενου, πλέον του απαιτούμενου θλιβόμενου στην σεισμική κατάσταση σχεδιασμού.
- Ο τοποθετούμενος οπλισμός ρ' στη θλιβόμενη ζώνη διαμορφώνεται ώστε να καλύπτεται η απαίτηση μη υπέρβασης του μέγιστου εφελκόμενου οπλισμού που δίδεται στην EC8-1 (5.11)

$$\rho_{\max} = \rho' + 0.0018 \cdot \frac{f_{cd}}{\mu_{\phi} \cdot \epsilon_{syd} \cdot f_{yd}}$$

- Το μέγιστο βήμα των συνδετήρων s στις κρίσιμες περιοχές δεν υπερβαίνει το όριο που δίδεται στις EC8-1 ΚΠΜ (5.13) & ΚΠΥ (5.29)

4. **Αποφυγή ψαθυρής αστοχίας - Τέμνουσα σχεδιασμού**

Η αντοχή σε διάτμηση ελέγχεται με την ικανοτική τέμνουσα σχεδιασμού, η οποία υπολογίζεται σύμφωνα με τις ΚΠΜ-§5.4.2.2 και ΚΠΥ-§5.5.2.1 από τις ροπές αντοχής M_{Rb} στα άκρα της δοκού, ενώ στον υπολογισμό της M_{Rb} συνεισφέρει και ο συνεργαζόμενος εφελκόμενος οπλισμός της πλάκας.

Στις δοκούς στη Υψηλή Κ.Π. τοποθετείται δισδιαγώνιος οπλισμός εάν απαιτείται βάσει της EC8-1 §5.5.3.1.2(3). Ο οπλισμός αυτός περιγράφεται στους «Οπλισμούς διάτμησης» της παρούσης.

5. **Αγκύρωση ράβδων - Αποφυγή αστοχίας συνάφειας**

Για την αποφυγή αστοχίας συνάφειας των ράβδων που διέρχονται μέσω κόμβου δοκού - υποστυλώματος η διάμετρος τους d_{bl} περιορίζεται ώστε να πληρούνται οι εκφράσεις EC8-1 (5.50a) και (5.50b) αντίστοιχα για εσωτερικό και εξωτερικό κόμβο. EC8-1 §5.6.2.2(2)P

- εσωτερικός κόμβος (5.50a)

$$\frac{d_{bl}}{h_c} \leq \frac{7,5 \cdot f_{ctm}}{\gamma_{Rd} \cdot f_{yd}} \cdot \frac{1 + 0,8 \cdot v_d}{1 + 0,75 \cdot k_d \cdot \rho' / \rho_{\max}}$$

- εξωτερικός κόμβος (5.50b)

$$\frac{d_{bl}}{h_c} \leq \frac{7,5 \cdot f_{ctm}}{\gamma_{Rd} \cdot f_{yd}} \cdot (1 + 0,8 \cdot v_d)$$

Στο σχετικό πίνακα του παρόντος παρουσιάζονται συγκεντρωτικά κατά μήκος της δοκοσειράς και για κάθε κόμβο η μέγιστη επιτρεπόμενη διάμετρος $d_{bl,max}$ για τη δεδομένη διάσταση h_c και ανηγμένη αξονική δύναμη v_d του υποστυλώματος.

• **Κύρια (ή πρωτεύοντα) Υποστυλώματα**

1. **Αποφυγή σχηματισμού μαλακού ορόφου - Ικανοτικός σχεδιασμός σε κάμψη**

Πραγματοποιείται Ικανοτικός έλεγχος κόμβων σε κτίρια με τρεις ή περισσότερους ορόφους και στις διευθύνσεις που χαρακτηρίζονται ως πλαισιωτά ή ισοδύναμα προς πλαισιωτά. Σε δώροφα κτίρια γίνεται ικανοτικός έλεγχος κόμβων στην περίπτωση που το μέγιστο ανηγμένο θλιπτικό αξονικό φορτίο v_d των υποστυλωμάτων του ισογείου υπερβαίνει το 0.30. Βλ. EC8-1 §4.4.2.3, ενώ για την κατάταξη των στατικών συστημάτων βλ. EC8-1 §5.2.2.1(4)P - (6)

- a. Τα κριτήρια εφαρμογής του ικανοτικού σχεδιασμού σε κάμψη των §4.4.2.3(4) και §5.2.3.3(2)(β) και συγκεκριμένα, ο λόγος ην της τέμνουσας που αναλαμβάνουν τα τοιχώματα ως προς την συνολική, καθώς και η μέγιστη ανηγμένη αξονική δύναμη των κατακόρυφων μελών νδ του ορόφου βάσης παρουσιάζονται στο κεφάλαιο «Γενικοί έλεγχοι δομήματος» της παρούσης.
- b. Σε κάθε κόμβο, για κάθε διεύθυνση και φορά της σεισμικής δράσης υπολογίζονται τα αθροίσματα των ροπών υπεραντοχής των δοκών $1,3*ΣMRb$ και διανέμονται στα συντρέχοντα υποστυλώματα.

Η ροπή αντοχής της δοκού MRb διαμορφώνεται **συνυπολογίζοντας και τον συνεργαζόμενο εφελκόμενο οπλισμό της πλάκας**. Βλέπε EC8-1 §5.2.3.3(3) και την παράγραφο «Αντοχή σε Κάμψη δοκών» της παρούσης.

Η ικανοτική ροπή σε συνδυασμό με την ταυτόχρονη αξονική και την εγκάρσια καμπτική ένταση αποτελούν την ένταση σχεδιασμού του υποστυλώματος. Στον σχετικό πίνακα της παρούσης παρουσιάζονται συγκεντρωτικά τα αποτελέσματα της διανομής των ροπών υπεραντοχής των δοκών $1,3*ΣMRb$ στα υποστυλώματα και στις διευθύνσεις που ορίζονται από τους τοπικούς άξονες των υποστυλωμάτων.

Επιπλέον, στον ίδιο πίνακα δίδεται πληροφοριακά και ο μεγεθυντικός συντελεστής της ροπής σχεδιασμού acd , όπως αυτός προκύπτει από την παραπάνω διαδικασία.

Επιπρόσθετα, πραγματοποιείται «Φόρτιση υποστυλωμάτων με τις ροπές ανακατανομής των δοκών», ώστε να εξασφαλίζεται η ισορροπία των πλαισίων. Βλ. EC2-1-1 §5.3.2.2(3).

Τα αποτελέσματα παρουσιάζονται στον ομώνυμο πίνακα με την έννοια της επαύξησης των ροπών σχεδιασμού των υποστυλωμάτων. Βλ. και τη σχετική με την «Ανακατανομή ροπών δοκών» παράγραφο της παρούσης.

2. **Εξασφάλιση τοπικής πλαστιμότητας**

Για την εξασφάλιση τοπικής πλαστιμότητας, στις κρίσιμες περιοχές των υποστυλωμάτων:

- a. Υπολογίζεται και τοποθετείται (όταν απαιτείται) ο αναγκαίος οπλισμός περίσφιγξης σύμφωνα με την EC8-1 ΚΠΜ-§5.4.3.2.2 ή την ΚΠΥ-§5.5.3.2.2. Το μηχανικό ογκομετρικό ποσοστό περίσφιγξης αναγράφεται μαζί με τις άλλες λεπτομέρειες του υπολογισμού των υποστυλωμάτων των ορόφων, στον πίνακα «Οπλισμοί Διάτμησης».
- b. Το μέγιστο βήμα των συνδετήρων s δεν υπερβαίνει το όριο που δίδεται στις EC8-1 ΚΠΜ (5.18) ή ΚΠΥ (5.32)
- c. Η απόσταση b_i των εγκάρσια συγκρατούμενων ράβδων δεν υπερβαίνει τα όρια των EC8-1 ΚΠΜ-§5.4.3.2.2(11)β ή ΚΠΥ-§5.5.3.2.2(12)γ

3. **Αποφυγή ψαθυρής αστοχίας - Τέμνουσα σχεδιασμού**

Η αντοχή σε διάτμηση ελέγχεται με την ικανοτική τέμνουσα σχεδιασμού, η οποία υπολογίζεται σύμφωνα με ΚΠΜ-§5.4.2.3 και ΚΠΥ-§5.5.2.23, από τις ροπές αντοχής MRb στα άκρα του μέλους

Σε πλαισιακά συστήματα ΚΠΥ, τα υποστυλώματα εξασφαλίζονται έναντι των τοπικών επιδράσεων, που οφείλονται στην αλληλεπίδραση πλαισίου - τοιχοπληρώσεων. Βλ. EC8-1 §4.3.6.1(1)P - §4.3.6.2(4)P. Συγκεκριμένα, ο ικανοτικός σχεδιασμός έναντι τέμνουσας όπως περιγράφεται στην EC8-1 §5.5.2.2 πραγματοποιείται λαμβάνοντας υπόψη τις σχετικές προβλέψεις της EC8-1 §5.9 για τοιχοπληρώσεις που είτε διακόπτονται καθ' ύψος, είτε είναι μονόπλευρες.

4. **Κοντά υποστυλώματα**

◦ **Αποφυγή ψαθυρής αστοχίας**

Διαστασιολόγηση έναντι τέμνουσας των θέσει Κοντών υποστυλωμάτων.

Σε πλαισιακά συστήματα ΚΠΥ και σε θέσεις όπου η τοιχοπληρώσεις διακόπτονται καθ' ύψος του υποστυλώματος, καθιστώντας το θέσει κοντό υποστυλώμα, η εξασφάλιση του μέλους έναντι ψαθυρής διατμητικής αστοχίας επιτυγχάνεται με τον ικανοτικό σχεδιασμό έναντι τέμνουσας (EC8-1 §5.5.2.2), ενώ λαμβάνονται υπόψη και οι σχετικές προβλέψεις της EC8-1 §5.9(2).

◦ **Εξασφάλιση ελαστικής συμπεριφοράς**

Σε υποστυλώματα με μικρό λόγο διάτμησης ($as=M/(V*h) < 2,0$) διαμορφώνεται τέτοιος οπλισμός, ώστε είτε να εξασφαλίζεται η ελαστική απόκριση του μέλους, είτε να εξασφαλίζεται η αστοχία του υποστυλώματος μετά από αυτήν των δοκών. Για το σκοπό αυτό η σεισμική ροπή προσαυξάνεται με το συντελεστή $q/1.50$ ή αντίστοιχα πραγματοποιείται ικανοτικός έλεγχος κόμβου.

• **Κόμβοι Δοκού - Υποστυλώματος**

1. **Διαμόρφωση λεπτομερειών όπλισης**

Εξασφαλίζεται η **ακεραιότητα κόμβων** Κύριων δοκών - Υποστυλωμάτων με κατάλληλη διαμόρφωση λεπτομερειών όπλισης του υποστυλώματος εντός του κόμβου (βήμα συνδετήρων, εγκάρσια απόσταση διαμήκων ράβδων) σύμφωνα με την EC8-1 ΚΠΜ-§5.4.3.3 ή ΚΠΥ-§5.5.3.3(7)-(9)

Ειδικά για ΚΠΥ υπολογίζεται εγκάρσιος (συνδετήρες) και κατακόρυφος (διαμήκεις ράβδοι) οπλισμός περισφιγξης κόμβου σύμφωνα με EC8-1 §5.5.3.3(3)-(6)

Οι παραπάνω έλεγχοι παρουσιάζονται για τους κόμβους Δοκού - Υποστυλώματος συγκεντρωτικά για κάθε δοκοσειρά στον πίνακα «Έλεγχος διάτμησης κόμβου» της παρούσης

Σε περίπτωση που ο εγκάρσιος οπλισμός (συνδετήρες), που υπολογίζεται παραπάνω προκύψει καθοριστικός για την όπλιση του υποστυλώματος, αυτό σημαίνεται με το σύμβολο «κπ» στον πίνακα υπολογισμού του οπλισμού διάτμησης.

2. **Αντοχή του λοξού θλιπτήρα**

Για ΚΠΥ ελέγχεται η αντοχή του **λοξού θλιπτήρα** σκυροδέματος, που δημιουργείται στον πυρήνα του κόμβου [EC8-1 §5.5.3.3(2)]

• **Πλάστιμα Τοιχώματα.**

Σύμφωνα με τις §9.6.1 του EC2-1-1 και §5.1.2 του EC8-1, ένα κατακόρυφο στοιχείο θεωρείται τοίχωμα όταν ο λόγος των πλευρών του $(l_w/b_w) > 4$.

1. **Περιβάλλουσα Ροπών**

Η καμπτική ένταση σχεδιασμού Πλάστιμων Τοιχωμάτων με $h_w/l_w > 2$ προκύπτει από την περιβάλλουσα των ροπών κάμψης της ανάλυσης με κατακόρυφη μετατόπιση. «Κοντά» τοιχώματα ($h_w/l_w \leq 2$) σχεδιάζονται έναντι κάμψης με τα αποτελέσματα της ανάλυσης. Βλ. EC8-1 §5.4.2.4(4)P-(5) ή §5.5.2.4.1(4)P-(5) και §5.5.2.4.2

2. **Περιβάλλουσα Τεμνουσών**

Οι τέμνουσες δυνάμεις της ανάλυσης πολλαπλασιάζονται με το συντελεστή ϵ , ο οποίος για ΚΠΜ λαμβάνεται ίσος με 1.5, ενώ για ΚΠΥ προσδιορίζεται βάσει της (5.25). Εφόσον συντρέχουν οι προϋποθέσεις της ΚΠΜ-§5.4.2.4(8) ή αντίστοιχα της ΚΠΥ-§5.5.2.4.2(8), τότε χρησιμοποιείται η περιβάλλουσα σχεδιασμού τέμνουσών δυνάμεων του EC8-1 σχ. 5.4 Η τέμνουσα σχεδιασμού στο υπόγειο τμήμα Πλάστιμων Τοιχωμάτων υπολογίζεται σύμφωνα με την §5.8.1(3). Για «κοντά» τοιχώματα ΚΠΥ η τέμνουσα δύναμη από την ανάλυση αυξάνεται σύμφωνα με την §5.5.2.4.2(2)

Στην παράγραφο «Διαγράμματα τοιχωμάτων» της παρούσης παριστάνεται γραφικά η περιβάλλουσα ροπών και τέμνουσών των τοιχωμάτων, όπως προκύπτει από την παραπάνω διαδικασία

3. **Εξασφάλιση τοπικής πλαστιμότητας**

Οι κρίσιμες περιοχές Πλάστιμων Τοιχωμάτων οπλίζονται για εξασφάλιση τοπικής πλαστιμότητας. Για το λόγο αυτό διαμορφώνονται ενισχυμένα -περισφιγμένα- άκρα βάσει των ΚΠΜ-§5.4.3.4.2 ή ΚΠΥ-§5.5.3.4.5

4. **Αντοχή σε Διάτμηση**

Η αντοχή σε διάτμηση Πλάστιμων Τοιχωμάτων προσδιορίζεται για **ΚΠΜ** βάσει της §5.4.3.1.1

Ειδικά για Πλάστιμα τοιχώματα **ΚΠΥ** ελέγχεται η **διαγώνια εφελκυστική αντοχή του κορμού λόγω διάτμησης** βάσει της §5.5.3.4.3 και προσδιορίζεται ο εγκάρσιος και κατακόρυφος οπλισμός κορμού. Η αντοχή του κορμού έναντι διαγώνιας θλιπτικής αστοχίας ελέγχεται είτε βάσει της §5.5.3.4.2 του EC8-1, είτε βάσει της ακριβέστερης σχέσης (A.15) του EC8-3.

Σημείωση

Τα τοιχώματα που συμμετέχουν στην τιμή του n_v , αναφέρονται στους «Γενικούς ελέγχους δομήματος» ενώ ο καθορισμός του μέλους ως «Πλάστιμο Τοίχωμα» - «Υποσύλλωμα» αναγράφεται στα «Γενικά δεδομένα μέλους»

• **Δομικός Χάλυβας**

• **Γενικά - Έλεγχοι EC3**

1. **Κατηγορία διατομής**

Υπολογίζεται η κατηγορία διατομής για κάθε συνδυασμό φόρτισης βάσει του πίνακα 5.2 του EC3-1-1

2. Έλεγχος διατομής

ο Εφελκυσμός

Η αντοχή διατομής σε εφελκυσμό N_{tRd} σύμφωνα με EC3-1-1 §6.2.3 προκύπτει ως:

$$N_{tRd} = \min \left[N_{pRd} = \frac{A \cdot f_y}{\gamma_{M0}}, N_{URd} = \frac{A_{net} \cdot f_u}{\gamma_{M2}} \right]$$

ο Θλίψη

Η αντοχή διατομής σε θλίψη, προκύπτει σύμφωνα με την EC3-1-1 §6.2.4:

$$N_{CRd} = \frac{A \cdot f_y}{\gamma_{M0}}$$

ο Διάτμηση

Η αντοχή σε διάτμηση, σύμφωνα με τον EC3-1-1 §6.2.6, γενικά προκύπτει ως:

$$V_{Rd} = \frac{A_v \cdot f_y}{\sqrt{3} \cdot \gamma_{M0}}$$

Όπου A_v η ενεργός επιφάνεια διάτμησης για τον εκάστοτε εξεταζόμενο άξονα της διατομής, η οποία προκύπτει βάσει της EC3-1-1 §6.2.6(3)

ο Κάμψη

Η αντοχή σε κάμψη, σύμφωνα με τον EC3-1-1 §6.2.5, γενικά προκύπτει ως:

$$M_{CRd} = \frac{W \cdot f_y}{\gamma_{M0}}$$

όπου $W = W_{pl}$ για διατομές κατηγορίας 1 ή 2, και $W = W_{el}$ για διατομές κατηγορίας 3

ο Κάμψη και Διάτμηση

Αν η δρώσα τέμνουσα δύναμη στην διατομή είναι μεγαλύτερη από το 50% της διατμητικής αντοχής της, τότε η αλληλεπίδραση κάμψης και τέμνουσας λαμβάνεται υπόψη στους ελέγχους αντοχής διατομής απομειώνοντας την ροπή αντοχής. Σύμφωνα με EC3-1-1 §6.2.8 η αντοχή σχεδιασμού της διατομής υπολογίζεται χρησιμοποιώντας μειωμένη αντοχή $(1-\rho) \cdot f_y$ για την επιφάνεια διάτμησης όπου

$$\rho = \left(\frac{2V_{Ed}}{V_{pl,Rd}} - 1 \right)^2$$

ο Κάμψη και αξονική δύναμη

Όπου υπάρχει αξονική δύναμη λαμβάνεται υπόψη η επίδρασή της στην πλαστική ροπή αντοχής σύμφωνα με την EC3-1-1 §6.2.9.

Π.χ. για διατομές 1 & 2 ελέγχεται η συνθήκη (6.41):

$$\left[\frac{M_{yEd}}{M_{NyRd}} \right]^a + \left[\frac{M_{zEd}}{M_{NzRd}} \right]^b < 1$$

όπου η αντοχή M_{NRd} και οι συντελεστές a και b δίδονται ανάλογα με τον τύπο της διατομής βάσει της EC3-1-1 §6.2.9

για διατομές κατηγορίας 3 ελέγχεται η συνθήκη (6.2):

$$\frac{N_{Ed}}{N_{Rd}} + \frac{M_{yEd}}{M_{yRd}} + \frac{M_{zEd}}{M_{zRd}} < 1$$

3. Αντοχή των μελών σε λυγισμό

Σε μέλη υποκείμενα σε συνδυασμένη κάμψη και θλίψη ελέγχονται οι ανισότητες (6.61) & (6.62) της EC3-1-1 §6.3.3(4):

$$\frac{N_{Ed}}{\chi_y * A * f_y / \gamma_{M1}} + \frac{k_{yy} * M_{yEd}}{\chi_{LT} * W_y * f_y / \gamma_{M1}} + \frac{k_{yz} * M_{zEd}}{W_z * f_y / \gamma_{M1}} < 1$$

$$\frac{N_{Ed}}{\chi_z * A * f_y / \gamma_{M1}} + \frac{k_{zy} * M_{yEd}}{\chi_{LT} * W_y * f_y / \gamma_{M1}} + \frac{k_{zz} * M_{zEd}}{W_z * f_y / \gamma_{M1}} < 1$$

όπου χ_y , χ_z και χ_{LT} οι μειωτικοί συντελεστές λόγω καμπτικού και στρεπτοκαμπτικού λυγισμού αντίστοιχα, οι οποίοι λαμβάνονται από τις §6.3.1.2 & §6.3.2.3 του EC3-1-1, ανάλογα και με την μορφή λυγισμού. Εάν το μέλος θεωρείται πλευρικά εξασφαλισμένο και συνεπώς δεν υπάρχει απαίτηση ελέγχου έναντι στρεπτοκαμπτικού λυγισμού (βλ. «Γενικά δεδομένα κτιρίου») ή για συνδυασμούς φορτίσεων όπου η ανηγμένη λυγηρότητα λ_{LT} προκύπτει < 0.4 , λαμβάνεται $\chi_{LT} = 1.00$

k_{yy} , k_{yz} , k_{zy} , k_{zz} είναι οι συντελεστές αλληλεπίδρασης, οι οποίοι υπολογίζονται σύμφωνα με το Παράρτημα Α του EC3-1-1

• Σχεδιασμός μεταλλικών στοιχείων σε κατασκευές με απαιτήσεις πλαστιμότητας ΚΠΜ - ΚΠΥ

1. Πλάστιμα στοιχεία σε θλίψη ή κάμψη - Κατηγορία διατομής

Η κατηγορία πλαστιμότητας και ο συντελεστής συμπεριφοράς q καθορίζουν την **απαιτούμενη κατηγορία διατομής** για τους σεισμικούς συνδυασμούς σύμφωνα με EC8-1 πιν. 6.3:

ΚΠΜ - $1,5 < q < 2$: κατηγορία 1,2, ή 3

ΚΠΜ - $2,0 < q < 4$: κατηγορία 1 ή 2

ΚΠΥ - $q > 4$: κατηγορία 1

2. Εφελκυσμένα μέλη

Σε μέλη υπό εφελκυσμό ελέγχεται η συνθήκη πλαστιμότητας των EC8-1 §6.5.4 & EC3-1-1 §6.2.3 σύμφωνα με την οποία θα πρέπει:

$$N_{plRd} = \frac{A * f_y}{\gamma_{M0}} < N_{URd} = \frac{A_{net} * f_u}{\gamma_{M2}}$$

3. Πλαίσια παραλαβής ρομών

a. Δοκοί

Γίνεται έλεγχος έναντι πλευρικού καμπτικού ή στρεπτοκαμπτικού λυγισμού των δοκών θεωρώντας ότι στο ένα άκρο (με την μεγαλύτερη καταπόνηση) έχει αναπτυχθεί καμπτική πλαστική άρθρωση. Για την εξασφάλιση της ελάχιστης απαιτούμενης αντοχής και επαρκούς πλαστιμότητας στροφής ελέγχονται οι συνθήκες της EC8-1 §6.6.2:

$$\frac{M_{Ed}}{M_{plRd}} \leq 1.00, \quad \frac{N_{Ed}}{N_{plRd}} \leq 0.15, \quad \frac{(V_{EdG} + V_{EdM})}{V_{plRd}} \leq 0.50$$

όπου V_{EdG} η στατική συνιστώσα της σεισμικής τέμνουσας και V_{EdM} η ικανοτική τέμνουσα, η οποία προκύπτει σύμφωνα με την EC8-1 §6.6.2(2) θεωρώντας πλαστικές ροπές αντοχής στα άκρα της δοκού. Για διατομές κατ. 3 αντί των πλαστικών τιμών αντοχής υιοθετούνται οι αντίστοιχες ελαστικές

b. Υποστυλώματα

Για σεισμικούς συνδυασμούς, τα εντατικά μεγέθη υποστυλωμάτων που συμμετέχουν στην πλαστική λειτουργία της κατασκευής προκύπτουν ικανοτικά βάσει της υπεραντοχής των δοκών των πλαισίων

$$N_{Ed} = N_{Ed,G} + 1.1 \gamma_{ov} \Omega N_{Ed,E}, \quad M_{Ed} = M_{Ed,G} + 1.1 \gamma_{ov} \Omega M_{Ed,E}, \quad V_{Ed} = V_{Ed,G} + 1.1 \gamma_{ov} \Omega V_{Ed,E}$$

όπου Ω είναι η ελάχιστη τιμή του λόγου

$$\Omega = \frac{M_{pl,Rd}}{M_{Ed}}$$

από όλες τις δοκούς όπου αναπτύσσεται πλαστική άρθρωση

Οι συντελεστές υπεραντοχής $1.1\gamma_{ov}^*\Omega$ των πλαστικών δοκών εμφανίζονται για κάθε διεύθυνση του κτιρίου X & Z στους «Γενικούς ελέγχους δομήματος» στον πίνακα «Ικανοτικός σχεδιασμός πλαισίων παραλαβής ροπών» - «Πλάστιμα μέλη», ενώ για κάθε υποσύλωμα τυπώνεται ο συντελεστής $1.1\gamma_{ov}^*\Omega$, που προκύπτει σε κάθε τοπική διεύθυνση y και z στην οποία το υποσύλωμα λειτουργεί πλαστικά.

4. Δικτυωτοί σύνδεσμοι χωρίς εκκεντρότητα

Σε δικτυωτούς συνδέσμους χωρίς εκκεντρότητα η ανάληψη των οριζόντιων δυνάμεων γίνεται κυρίως από ράβδους επιπονούμενες σε αξονική δύναμη, ενώ πλαστικά στοιχεία σε τέτοιους συνδέσμους είναι κατά κύριο λόγο τα μέλη αυτά.

a. Διαγώνιοι Σύνδεσμοι

Οι οριζόντιες δυνάμεις εναλλασσόμενης φοράς αναλαμβάνονται μόνο από τις εκάστοτε εφελκυσόμενες διαγωνίους, ενώ αγνοείται η συμμετοχή των θλιβόμενων διαγωνίων (που δεν ελέγχονται σε θλίψη). Οι διαγώνιοι αντίθετης δράσης μπορούν να βρίσκονται στο ίδιο φάτνωμα ή σε διαφορετικό φάτνωμα. Στην τελευταία περίπτωση το μέγεθος $A_{cos\phi}$, (όπου A η διατομή και ϕ η γωνία κλίσης της διαγωνίου ως προς την οριζόντια) δεν πρέπει να μεταβάλλεται περισσότερο από 5% μεταξύ 2 αντίθετων διαγωνίων του ίδιου ορόφου. Βλ. EC8-1 §6.7.1

b. Σύνδεσμοι τύπου V ή Λ

Στον τύπο αυτό η συμμετοχή της θλιβόμενης διαγωνίου είναι απαραίτητη για την ανάληψη των οριζόντιων δυνάμεων. Οι διαγώνιοι μπορούν να έχουν μορφή V ή Λ και το κοινό σημείο τους βρίσκεται στο άνοιγμα του ζυγώματος χωρίς να διακόπτει την στατική του συνέχεια.

c. έλεγχοι

Οι διαγώνιοι σύνδεσμοι ελέγχονται σε **εφελκυσμό**, ενώ σε μέλη συνδέσμων V/Λ ελέγχεται και η αντοχή σε **λυγισμό**

Σε κατασκευές με τρεις ή περισσότερους ορόφους ελέγχεται η **ανηγμένη λυγηρότητα** των διαγωνίων στους δύο άξονες της διατομής σύμφωνα με EC8-1 §6.7.3:

Διαγώνιοι Χιαστί Σύνδεσμοι : $1.3 \leq \lambda \leq 2.0$

Διαγώνιοι Σύνδεσμοι (σε διαφορετικά ανοίγματα) : $\lambda \leq 2.0$

Σύνδεσμοι τύπου V ή Λ : $\lambda \leq 2.0$

d. Πλαστιμότητα

Οι δικτυωτοί σύνδεσμοι χωρίς εκκεντρότητα θεωρούνται ζώνες απόδοσης ενέργειας και συνεπώς για τα μέλη αυτά υπολογίζεται λόγος υπεραντοχής Ω σύμφωνα με την EC8-1 §6.7.4.1(1):

$$\Omega = \frac{N_{pl,Rd}}{N_{Ed}}$$

Οι δοκοί και τα υποστυλώματα της διεύθυνσης X ή Z, στην οποία είναι διατεταγμένα τα διαγώνια μέλη διαστασιολογούνται με αξονική δύναμη, η οποία προκύπτει βάσει της (6.12) του EC8-1 (βλ. και «Έλεγχο επάρκειας» σε Δοκό και Υποσύλωμα)

$$N_{Ed} = N_{Ed,G} + 1.1\gamma_{ov}\Omega N_{Ed,E}$$

Οι συντελεστές υπεραντοχής $1.1\gamma_{ov}^*\Omega$ των διαγωνίων συνδέσμων εμφανίζονται για κάθε διεύθυνση του κτιρίου X & Z στους «Γενικούς ελέγχους δομήματος» στον πίνακα «Ικανοτικός σχεδιασμός μεταλλικών πλαισίων με συνδέσμους».

• Δευτερεύοντα Σεισμικά Μέλη Δ.Σ.Μ.

1. Γενικά

Είναι δυνατόν ορισμένα δοκάρια και υποστυλώματα να έχουν οριστεί ως Δευτερεύοντα Σεισμικά Μέλη σύμφωνα με την EC8-1 §4.2.2. Η καμπτική δυσκαμψία και αντοχή των στοιχείων αυτών στις σεισμικές δράσεις αγνοείται, ενώ διατηρούν την ικανότητα ανάληψης κατακόρυφων φορτίων βαρύτητας.

2. Ανάλυση - Διαστασιολόγηση

a. Μοντέλο 1: Πλήρες προσομοίωμα της κατασκευής με τα πρωτεύοντα και δευτερεύοντα μέλη.

b. Μοντέλο 2: Προσομοίωμα της κατασκευής αμελώντας τη συμμετοχή των δευτερευόντων μελών στην οριζόντια δυσκαμψία (αρθρώσεις στα άκρα τους).

A. Μη-σεισμικά φορτία

Ανάλυση της κατασκευής και διαστασιολόγηση κύριων και δευτερευόντων μελών χρησιμοποιώντας το μοντέλο 1.

B. Σεισμικά φορτία

- Ανάλυση της κατασκευής χρησιμοποιώντας το μοντέλο 2
- Υπολογισμός μετακινήσεων de_2 βάσει του φάσματος σχεδιασμού
- Εξαγωγή εντατικών μεγεθών E_{ed} χρησιμοποιώντας το μητρώο ακαμψίας του μοντέλου 1 $[K1]$ και τις μετακινήσεις του μοντέλου 2 de_2 ($E_{ed}=[K1]*de_2$)
- Διαστασιολόγηση **πρωτεύοντων** μελών τα εντατικά μεγέθη E_{ed} και τις διατάξεις των EC8 & EC2 ή EC3
- Διαστασιολόγηση **δευτερευόντων** μελών με τα εντατικά μεγέθη $E'_{ed} = [K1]*(q*de_2)$ και τις διατάξεις του EC2 ή EC3. Ο πολλαπλασιασμός με τον συντελεστή συμπεριφοράς q αποσκοπεί στην ενσωμάτωση της απαίτησης της EC8-1 §4.2.2(1)P για ελαστική απόκριση (βλ. και EC8-1 §4.3.4)

Σημείωση: η προσαύξηση για τα φαινόμενα P-Δ λαμβάνεται υπόψη στη διαστασιολόγηση τόσο των πρωτεύοντων όσο και των δευτερευόντων μελών

3. Έλεγχος σχετικής δυσκαμψίας

Ελέγχεται σύμφωνα με την EC8-1 §4.2.2(4) εάν η συνολική δυσκαμψία των Δ.Σ.Μ. υπερβαίνει το 15% της δυσκαμψίας των Κύριων Μελών. Το ποσοστό αυτό για κάθε επίπεδο και σεισμική διεύθυνση παρουσιάζεται στον πίνακα «Σχετική δυσκαμψία Δευτερευόντων Σεισμικών Μελών» της παρούσης.

Τα σεισμικά εντατικά μεγέθη των Δευτερευόντων Σεισμικών Μελών που εμφανίζονται στον ομώνυμο πίνακα της παρούσης έχουν προκύψει με την παραπάνω διαδικασία.

Ο χαρακτηρισμός ενός μέλους ως Κύριο ή Δευτερεύον φαίνεται στα «Γενικά δεδομένα μέλους»

• **Οριακή Κατάσταση Λειτουργικότητας**

• **Οπλισμένο σκυρόδεμα**

1. **Περιορισμός Τάσεων Χάλυβα και Σκυροδέματος**

Υπολογίζεται ο απαιτούμενος οπλισμός, ώστε να ικανοποιείται ο έλεγχος τάσεων χάλυβα και σκυροδέματος [βλ. EC2-1-1 §7.2(2)-(5)].

Γίνεται παραδοχή τριγωνικής κατανομής τάσεων, ενώ ως επιτρεπόμενες τιμές των τάσεων λαμβάνονται:

- Χάλυβας, $\sigma_{s,ep} = 0,8 \cdot f_{yk}$
- Σκυρόδεμα, $\sigma_{c,ep} = 0,6 \cdot f_{ck}$

Ο έλεγχος πλακών και δοκών πραγματοποιείται εν γένει με τον χαρακτηριστικό συνδυασμό δράσεων [EC0 §6.5.3(2)]. Για δοκούς βλ. πίν. 816.

Εφόσον ο έλεγχος σε θέση στήριξης ή ανοίγματος δοκού ή πλάκας καταδεικνύει ανεπάρκεια της διατομής, τότε τοποθετείται πρόσθετος οπλισμός.

2. **Έλεγχος ρηγμάτωσης**

Για πλάκες ή δοκούς με πάχος μεγαλύτερο από 20cm και για τον εφαρμοζόμενο οπλισμό υπολογίζεται η τάση χάλυβα σ_s με παραδοχή τριγωνικής κατανομής τάσεων και συγκρίνεται με τη μέγιστη επιτρεπόμενη $\sigma_{s,max}$ βάσει της διαμέτρου Φ_{eq} (πιν. 7.2) ή της απόστασης S_m (πιν. 7.3) ή συγκρίνεται το υπολογιζόμενο εύρος ρωγμής w_k με το επιτρεπόμενο $w_{k,max}$ (π.χ. 0.3mm). Βλ. EC2-1-1 §7.3.4

Εφόσον ο έλεγχος σε θέση στήριξης ή ανοίγματος δοκού ή πλάκας καταδεικνύει ανεπάρκεια της διατομής τόσο βάσει της μεθοδολογίας της EC2-1-1 §7.3.3 όσο και βάσει της §7.3.4, τότε προστίθενται επιπλέον ράβδοι.

Ο έλεγχος ρηγμάτωσης πλακών και δοκών πραγματοποιείται εν γένει με τα οιοιεί μόνιμα φορτία [EC0 §6.5.3(2)γ]. Για δοκούς βλ. πίν. 816.

3. **Έλεγχος βέλους**

Ελέγχεται η **συνθήκη απαλλαγής από τον αναλυτικό υπολογισμό** του βέλους η οποία περιγράφεται στην EC2-1-1 §7.4.2. Ο έλεγχος συνίσταται στην σύγκριση του λόγου μήκους προς στατικό ύψος του μέλους l/d με το όριο $(l/d)_{lim}$, που υπολογίζεται βάσει της EC2-1-1 (7.16) Το όριο $(l/d)_{lim}$, τροποποιείται ανάλογα με τον εφαρμοζόμενο οπλισμό και το μέγεθος του συνεργαζόμενου πλάτους b_{eff} . Βλ. EC2-1-1 §7.4.2(2).

Εξετάζεται, ακόμη, η περίπτωση όπου το εξεταζόμενο μέλος φέρει ευαίσθητα διαχωριστικά (π.χ. τοιχοπληρώσεις). Βλ. EC2-1-1 §7.4.2(2)

Στην σχετική παράγραφο του παρόντος παρουσιάζεται το όριο $(l/d)_{lim}$, ενώ στις πλάκες, όπου απαιτείται πραγματοποιείται και **αναλυτικός υπολογισμός** του βέλους υπό τα οιονεί μόνιμα φορτία βάσει της EC2-1-1 §7.4.3 και προσδιορίζεται τυχόν απαίτηση ανύψωσης ξυλοτύπου.

Βλ. στο τεύχος σε πλάκες & δοκούς «Συνθήκη απαλλαγής αναλυτικού υπολογισμού βέλους» και «Αναλυτικός υπολογισμός βέλους»

• **Δομικός χάλυβας**

1. **Έλεγχος βέλους**

Ο έλεγχος της οριακής κατάστασης λειτουργικότητας γίνεται για τα κυρίως καμπτόμενα στοιχεία (δοκοί) του φορέα, καθώς και τα στοιχεία εκείνα που φέρουν την επικάλυψη του φορέα (τεγίδες στις στέγες).

Ο υπολογισμός του κατακόρυφου βέλους κάμψης, καθώς και τα επιτρεπόμενα όρια για το συνολικό βέλος w_{max} και το βέλος λόγω μεταβλητών δράσεων w_3 φαίνονται στο τεύχος για κάθε δοκό στον πίνακα «Έλεγχος βελών κάμψης». Βλ. EC3-1-1 §7.2.1 (εθνικό προσάρτημα).

Σε μονώροφα μεταλλικά δομήματα χωρίς γερανογέφυρα το οριζόντιο βέλος κάμψης πληροί τον όριο που τίθεται στην EC3-1-1 §7.2.2 (εθνικό προσάρτημα).

• **Παρατήρηση**

Οι συνδυασμοί, για τους οποίους γίνεται ο έλεγχος βέλους μεταλλικών δοκών φαίνονται στα «Περίληπτικά στοιχεία κτιρίου» στον πίνακα 816 της παρούσης.

• **Επιφανειακές Θεμελιώσεις**

Η παραμορφωσιμότητα της θεμελίωσης (περιλαμβανομένης και της αλληλεπίδρασης εδάφους-φορέα) έχει ληφθεί υπόψη στην ανάλυση της κατασκευής. Βλ. EC8-1 §4.3.1(9)P.

1. **Δράσεις σχεδιασμού**

Οι δράσεις σχεδιασμού των στοιχείων θεμελίωσης υπολογίζονται με βάση την υπεραντοχή των Θεμελιούμενων στοιχείων [EC8-1 §4.4.2.6(2)P].

a. Πέδιλα

Οι υπολογιστικές δράσεις των πεδίων προσαυξάνονται σύμφωνα με τη σχέση (4.30) του EC8-1, λαμβανοντας υπόψη την ροπή υπεραντοχής του Θεμελιούμενου στοιχείου.

b. Συνδετήριες Δοκοί

Οι σεισμικές συνιστώσες των υπολογιστικών δράσεων στις συνδετήριες δοκούς λαμβάνονται προσαυξημένες με ενιαία τιμή του $\gamma_{Rd} * \Omega = 1.40$ [EC8-1 §4.4.2.6(8)].

c. Πεδιλοδοκοί

Οι σεισμικές συνιστώσες των υπολογιστικών δράσεων στις πεδιλοδοκούς λαμβάνονται προσαυξημένες με ενιαία τιμή του $\gamma_{Rd} * \Omega = 1.40$ [EC8-1 §4.4.2.6(8)].

2. **Φέρουσα ικανότητα**

Γίνεται αναλυτικός έλεγχος της φέρουσας ικανότητας έδρασης (οριακού φορτίου) σύμφωνα με την EC7-1 §6.5.2.2 στα μεν αργιλώδη εδάφη θεωρώντας φόρτιση υπό αστράγγιστες συνθήκες (EC7-1 Παράρτημα Δ.3), στα δε αμμώδη εδάφη θεωρώντας φόρτιση χωρίς ανάπτυξη υδατικών υπερπύεσων πόρων (EC7-1 Παράρτημα Δ.4).

3. **Έλεγχος Αστοχίας σε ολίσθηση**

Γίνεται έλεγχος έναντι αστοχίας σε ολίσθηση, σύμφωνα με EC7-1 §6.5.3

4. **Αλληλεπίδραση εδάφους-κατασκευής**

Όλα τα μέλη επί ελαστικού εδάφους ελέγχονται στην οριακή κατάσταση αστοχίας υπό την επίδραση δράσεων σχεδιασμού και των σχετικών αντιδράσεων του εδάφους, που προκύπτουν από θεώρηση ελαστικού ημχώρου.

• **Συνοπτική Περιγραφή της Ακολουθουμένης Μεθόδου**

Συνοπτικά η μέθοδος σεισμικού υπολογισμού ακολουθεί τα εξής βήματα:

1. Καθορισμός - επιλογή φάσματος σχεδιασμού που εξαρτάται από την τοποθεσία, την σπουδαιότητα του δομήματος, τον εδαφικό τύπο κ.λ.π.
2. Εξιδανίκευση του δομήματος και καθορισμός προσομοιώματος
3. Υπολογισμός των μητρώου ακαμψίας [K]
4. Υπολογισμός του μητρώου μάζας [M]
5. Λύση του προβλήματος των ιδιομορφών για τον προσδιορισμό των πιο χαμηλόσυχνων (υψηλότερες ιδιοπερίοδοι T_i)
Για δυναμική ανάλυση με μετατόπιση μαζών η παραπάνω διαδικασία επαναλαμβάνεται για κάθε έναν από τους τέσσερις φορείς, οι οποίοι προκύπτουν από τη μετάθεση του Κέντρου Μάζας κατά την τυχηματική εκκεντρότητα (+x, +z, -x, -z)
6. Υπολογισμός της μέγιστης ιδιομορφικής απόκρισης για κάθε ιδιομορφή ως εξής:
 - a. Για κάθε ιδιοπερίοδο T_i ανάγνωση από το φάσμα σχεδιασμού των τεταγμένων επιτάχυνσης $S_d(T)$
 - b. Με βάση τα $S_d(T)$ υπολογισμός των ιδιομορφικών μετατοπίσεων.
 - c. Υπολογισμός των ιδιομορφικών εντατικών μεγεθών.
7. Υπολογισμός των μεγίστων των εντατικών μεγεθών από τις ιδιομορφικές τους συνιστώσες (μέθοδος πλήρους τετραγωνικής επαλληλίας CQC) EC8-1 §4.3.3.3.2(3)P
8. Χωρική επαλληλία. Υπολογισμός των μεγίστων μετατοπίσεων και δυνάμεων για τις δύο (ή τις τρεις) συνιστώσες της σεισμικής φόρτισης EC8-1 §4.3.3.5.1(2)β (ή EC8-1 §4.3.3.5.2(4) όταν υπάρχει και κατακόρυφη συνιστώσα)
9. Υπολογισμός των ταυτόχρονων (με τις μέγιστες) τιμών των εντατικών μεγεθών (Έλλειψη Gupta) EC8-1 §4.3.3.5.1(2)γ.
10. Έλεγχος δυστρεψίας και κανονικότητας σε κάτοψη του δομήματος βάσει των ποσοτικών κριτηρίων των σχέσεων των EC8-1 §4.2.3.2(6) και §5.2.2.1(4)P και (6)
11. Υπολογισμός επιπρόσθετου κριτηρίου δυστρεψίας βάσει του οποίου ελέγχεται εάν οι δύο σημαντικές ιδιομορφές είναι κυρίως μεταφορικές.
12. Υπολογισμός πλαστιμότητας καμπυλοτήτων $\mu\phi$ [EC8-1 §5.2.3.4(3)] για τις δυο σεισμικές διευθύνσεις (κτίρια από σκυρόδεμα)
13. Υπολογισμός των αναγκαίων οπλισμών ώστε να προκύψει ανθεκτική και πλαστική κατασκευή:
 - a. Ανθεκτική κατασκευή: Διαστασιολόγηση μελών, ώστε να τηρείται η συνθήκη αντοχής $E_d < R_d$
 - b. Πλαστική κατασκευή: εξασφάλιση ολικής και τοπικής πλαστιμότητας
Τα δομικά μέλη διαστασιολογούνται με τέτοιο τρόπο ώστε να προηγείται η καμπτική αστοχία της διατμητικής. Σε πλαίσιακά δομήματα εξασφαλίζεται ότι η αντοχή σε κάμψη των υποστυλωμάτων σε ένα κόμβο να είναι μεγαλύτερη από την αντοχή σε κάμψη των δοκών που συντρέχουν στον ίδιο κόμβο. Εξασφαλίζεται, ακόμη, η τοπική πλαστιμότητα σε θέσεις πιθανών πλαστικών αρθρώσεων.
14. Όταν κρίνεται αναγκαίο ή σκόπιμο πραγματοποιείται μη γραμμική στατική ανάλυση (pushover) ώστε να ελεγχθούν οι πλαστικοί μηχανισμοί, η ακολουθία δημιουργίας των πλαστικών αρθρώσεων και τα περιθώρια του λόγου υπεραντοχής $au/a1$. Βλ. EC8-1 §4.4.2.3(8), §4.3.3.4.2.4

• Πίνακας ειδικών συμβόλων αποτελεσμάτων οπλισμών

A/A	Σύμβολο	Έλεγχος	Σημασία
1.	Λ	Οπουδήποτε	Το υπόψη στοιχείο απέτυχε στον έλεγχο
2.	&	Zoellner	Διαδοκίδα ως ορθογωνική διατομή
3.	!	Λυγηρότητα	Υπέρβαση ορίων λυγηρότητας
4.	ΠΛ	Κάμψη προβόλου	Κρίσιμος είναι ο έλεγχος στην πλάκα
5.	Πρ	Κάμψη προβόλου	Κρίσιμος είναι ο έλεγχος στον πρόβολο
6.	Μ	Εντατικά μεγέθη δοκών	Η ροπή του ανοίγματος προέκυψε από την ροπή της μονόπακτης
7.	Σ	Εντατικά μεγέθη δοκών	Η ροπή της στήριξης προέκυψε από το 65% της ροπή της αμφίπακτης
8.	π	ΚΑΜΨΗ δοκών	Ο συνεργαζόμενος οπλισμός πλάκας προσμετράται στον οπλισμό της δοκού και στους ελέγχους πλαστιμότητας

9.	ΚΟΜΒΟΣ 0	ΚΑΜΨΗ δοκών	Σημείο μέγιστης θετικής ροπής της δοκού
10.	x	ΔΙΑΤΜΗΣΗ δοκών	Στοιχείο υπό ανακυκλιζόμενη τέμνουσα. Απαιτείται (και τοποθετείται) δισδιαγώνιος οπλισμός που παραλαμβάνει το 50% της τέμνουσας
11.	π	ΣΥΝΔΕΤΗΡΕΣ στύλων	Πραγματοποιείται έλεγχος περισφίγξης
12.	πκ	ΣΥΝΔΕΤΗΡΕΣ στύλων	Πραγματοποιείται έλεγχος διάτμησης κόμβου
13.	!	ΠΕΔΙΛΑ, ΠΕΔΙΛΟΔΟΚΟΙ	Υπέρβαση επιτρεπομένων τάσεων εδάφους
14.	@	ΠΕΔΙΛΑ, ΠΕΔΙΛΟΔΟΚΟΙ	Αρνητική τάση εδάφους (εμφάνιση χαίνοντος αρμού)

• Βιβλιογραφία

1. «Numerical methods in finite element analysis», K.J. Bathe and E.L. Wilson, 1976.
2. «Seismic design of reinforced concrete and masonry buildings», T. Paulay and M. J. N. Priestley, 1992.
3. «Dynamics of Structures», R. W. Clough and J. Penzien, 1993.
4. «Ωπλισμένο σκυρόδεμα με βάση το νέο κανονισμό σκυροδέματος», Θ.Π. Τάσιου και Π.Ι. Γιαννόπουλου και Κ.Γ. Τρέζου και Σ.Γ. Τσουκαντά, 1994.
5. «Seismic Design, Assesment and Retrofitng of Concrete Buildings», Michael N. Fardis, 2009.
6. «Αντισεισμικές κατασκευές Ι», Κ. Κ. Αναστασιάδη, 1989.
7. «Earthquake-resistant concrete structures», G. Penelis and A. Kappos, 1997.
8. «Ο νέος αντισεισμικός κανονισμός και η δυναμική μέθοδος», Σ.Π. Λιβιεράτου και Δ.Κ. Χαραμιδόπουλου, 1995.
9. «FESPA for Windows - Το επίσημο εγχειρίδιο αναφοράς», LH Λογισμική, 1998.
10. «FESPA 10 - ΕΥΡΩΚΩΔΙΚΕΣ & PUSHOVER - Οδηγίες χρήσης», LH Λογισμική, 2010.
11. «Ελληνικός Αντισεισμικός Κανονισμός - Έκδοση 2000» ΦΕΚ 2185β/20-12-1999 και ΦΕΚ 423β/12-4-2001.
12. «Ελληνικός Κανονισμός για την μελέτη και την κατασκευή έργων από Ωπλισμένο Σκυρόδεμα» ΦΕΚ 1329β/9-11-2000.
13. «Εφαρμογή Ευρωκωδίκων στο FESPA», Ιωάννη Ψυχάρη, 2010.
14. «Designers' Guide to EN 1992-1-1 and EN 1992-1-2 Eurocode 2: Design of Concrete Structures», A.W. Beeby and R.S. Narayanan, 2005.
15. «Designers' Guide to EN 1997-1 Eurocode 7: Geotechnical Design - General Rules», R. Frank, C Bauduin, R. Driscoli, M. Kavvadas, N. Krebs Ovesen, T. Orr and B. Shuppener, 2004.
16. «Reinforced Concrete Design to Eurocode 2», Bill Mosley, John Bungey and Ray Hulse, 2007.
17. «Σιδηρές Κατασκευές», Τόμος Ι, Βάγιας Ι., Ερμόπουλος Ι., Ιωαννίδης Γ., Κλειδάριθμος 1997

Γενικοί έλεγχοι δομήματος.

Ικανοτικός σχεδιασμός μεταλλικών πλαισίων παραλαβής ροπών EC8-1 §6.6.1

Πλάστιμες δοκοί EC8-1 §6.6.1(1), §6.6.3(1)

Οροφος	Z/X	Όνομα	Διατομή	Είδος μέλους	1,1 γον Ωi
0	X	Δ1.1	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	85.54
	X	Δ1.2	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	81.19
	X	Δ1.3	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	83.99
	X	Δ1.4	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	88.74
	X	Δ2.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	73.96
	X	Δ2.2	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	75.38
	X	Δ2.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	77.14
	X	Δ2.4	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	76.05
	X	Δ3.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	73.91
	X	Δ3.2	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	74.45
	X	Δ3.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	79.25
	X	Δ3.4	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	76.93
	X	Δ4.1	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	83.16
	X	Δ4.2	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	78.60
	X	Δ4.3	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	84.12
	X	Δ4.4	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	88.54
	Z	Δ5.1	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	97.44
	Z	Δ5.2	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	87.55
	Z	Δ5.3	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	92.58
	Z	Δ5.4	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	86.39
	Z	Δ5.5	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	96.78
	Z	Δ5.6	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	94.40
	Z	Δ6.1	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	96.06
	Z	Δ6.2	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	96.01
	Z	Δ6.3	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	85.41
	Z	Δ6.4	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	92.07
	Z	Δ6.5	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	86.84
	Z	Δ6.6	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	99.30
	Z	Δ7.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	91.79
	Z	Δ8.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	92.90
	Z	Δ9.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	92.26
	Z	Δ10.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	91.25
	Z	Δ11.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	93.61
	Z	Δ12.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	95.91
	Z	Δ13.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	93.42
	Z	Δ14.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	93.72
	Z	Δ15.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	93.21
	Z	Δ16.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	94.20
	X	Δ17.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	83.28
	X	Δ18.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	82.15
	X	Δ19.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	85.42
	X	Δ20.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	86.72
	X	Δ21.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	82.75
	X	Δ22.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	76.93
	X	Δ23.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	79.63
	X	Δ24.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	85.88
	X	Δ25.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	83.25
	X	Δ26.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	76.78
	X	Δ27.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	80.39
	X	Δ28.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	87.37
	X	Δ29.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	82.96
	X	Δ30.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	80.83
	X	Δ31.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	85.40

Πλάστιμες δοκοί EC8-1 §6.6.1(1), §6.6.3(1)

Οροφος	Z/X	Όνομα	Διατομή	Είδος μέλους	1,1 γον Ωi
	X	Δ32.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	86.03
1	X	Δ1.1	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	181.35
	X	Δ1.3	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	138.35
	X	Δ1.4	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	261.30
	X	Δ1.6	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	351.62
	X	Δ1.7	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	309.92
	X	Δ1.9	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	254.86
	X	Δ1.10	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	335.85
	X	Δ1.12	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	181.12
	X	Δ2.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	81.09
	X	Δ2.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	323.76
	X	Δ2.4	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	156.87
	X	Δ2.6	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	225.51
	X	Δ2.7	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	203.21
	X	Δ2.9	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	144.26
	X	Δ2.10	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	182.12
	X	Δ2.12	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	79.91
	X	Δ3.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	81.53
	X	Δ3.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	341.26
	X	Δ3.4	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	135.38
	X	Δ3.6	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	300.02
	X	Δ3.7	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	211.97
	X	Δ3.9	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	107.83
	X	Δ3.10	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	310.63
	X	Δ3.12	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	82.03
	X	Δ4.1	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	115.11
	X	Δ4.3	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	231.90
	X	Δ4.4	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	215.11
	X	Δ4.6	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	431.67
	X	Δ4.7	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	354.09
	X	Δ4.9	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	201.01
	X	Δ4.10	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	289.32
	X	Δ4.12	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	165.12
	Z	Δ5.1	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	78.35
	Z	Δ5.2	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	73.76
	Z	Δ5.3	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	76.93
	Z	Δ5.4	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	73.59
	Z	Δ5.5	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	81.75
	Z	Δ5.6	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	72.66
	Z	Δ6.1	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	73.08
	Z	Δ6.2	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	82.15
	Z	Δ6.3	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	72.42
	Z	Δ6.4	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	75.41
	Z	Δ6.5	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	72.90
	Z	Δ6.6	SHS40X4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	78.50
	Z	Δ7.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	64.99
	Z	Δ7.2	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	54.72
	Z	Δ7.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	50.93
	Z [Ωmin]	Δ7.4	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	50.85
	Z	Δ7.5	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	52.41
	Z	Δ7.6	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	51.32
	X	Δ8.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	33.86
	X	Δ9.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	34.74
	X	Δ10.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	36.32
	X	Δ11.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	33.91
	X	Δ12.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	34.96
	X	Δ13.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	36.32
	X	Δ14.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	36.62

Πλάστιμες δοκοί EC8-1 §6.6.1(1), §6.6.3(1)

Οροφος	Z/X	Όνομα	Διατομή	Είδος μέλους	1,1 γον Ωi
	X	Δ15.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	35.73
	Z	Δ16.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	78.69
	Z	Δ17.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	76.69
	Z	Δ18.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	72.87
	Z	Δ19.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	70.92
	Z	Δ20.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	81.23
	Z	Δ21.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	76.40
	Z	Δ22.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	80.18
	Z	Δ23.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	78.42
	Z	Δ24.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	79.26
	Z	Δ25.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	78.92
	X	Δ26.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	50.26
	X	Δ26.6	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	141.31
	X	Δ26.7	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	119.17
	X	Δ26.12	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	50.85
	X	Δ27.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	53.21
	X	Δ27.6	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	176.00
	X	Δ27.7	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	136.20
	X	Δ27.12	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	53.30
	X	Δ28.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	56.58
	X	Δ28.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	181.13
	X	Δ28.4	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	185.82
	X	Δ28.6	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	129.78
	X	Δ28.7	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	194.23
	X	Δ28.12	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	49.60
	X	Δ29.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	34.86
	X	Δ30.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	33.29
	X	Δ31.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	33.67
	X	Δ32.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	35.55
	X	Δ33.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	35.42
	X	Δ34.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	34.84
	X	Δ35.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	33.74
	X	Δ36.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	34.74
	X	Δ37.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	324.18
	X	Δ38.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	45.74
	X	Δ39.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	200.71
	X	Δ40.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	44.83
	X	Δ41.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	210.87
	X	Δ42.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	59.02
	X	Δ43.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	422.80
	X	Δ44.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	368.55
	X	Δ45.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	144.30
	X	Δ46.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	315.76
	X	Δ47.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	114.15
	X	Δ48.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	265.48
	X	Δ49.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	175.06
	X	Δ50.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	327.72
	X	Δ51.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	386.68
	X	Δ52.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	196.23
	X	Δ53.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	329.05
	X	Δ54.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	133.57
	X	Δ55.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	840.72
	X	Δ56.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	91.97
	X	Δ57.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	462.31
	X	Δ58.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	351.40
	X	Δ59.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	47.31
	X	Δ60.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	222.20
	X	Δ61.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	46.37
	X	Δ62.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	209.75

Πλάστιμες δοκοί EC8-1 §6.6.1(1), §6.6.3(1)

Οροφος	Z/X	Όνομα	Διατομή	Είδος μέλους	1,1 γον Ωi
	X	Δ63.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	45.92
	X	Δ64.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	333.69
	X	Δ65.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	75.93
	X	Δ66.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	71.90
	X	Δ67.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	73.90
	X	Δ68.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	80.02
	X	Δ69.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	74.53
	X	Δ70.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	80.14
	X	Δ71.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	77.34
	X	Δ72.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	71.73
	X	Δ73.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	69.59
	X	Δ74.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	64.93
	X	Δ75.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	67.12
	X	Δ76.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	72.06
	X	Δ77.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	70.14
	X	Δ78.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	65.63
	X	Δ79.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	68.38
	X	Δ80.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	72.73
	X	Δ81.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	34.00
	X	Δ82.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	33.81
	X	Δ83.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	39.04
	X	Δ84.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	33.26
	X	Δ85.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	34.05
	X	Δ86.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	33.24
	X	Δ87.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	34.28
	X	Δ88.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	32.94
	X	Δ89.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	36.90
	X	Δ90.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	34.66
	X	Δ91.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	35.75
	X	Δ92.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	35.64
	X	Δ93.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	34.84
	X	Δ94.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	35.02
	X	Δ95.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	34.16
	X	Δ96.1	CHS33.7X3.2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	35.99
2	Z	Δ1.1	RHS60X40X2.5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	85.36
	Z	Δ1.2	RHS60X40X2.5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	79.39
	Z	Δ1.3	RHS60X40X2.5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	66.14
	Z	Δ1.4	RHS60X40X2.5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	62.83
	Z	Δ1.5	RHS60X40X2.5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	62.85
	Z	Δ1.6	RHS60X40X2.5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	72.63
	Z	Δ2.1	RHS60X40X2.5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	71.63
	Z	Δ2.2	RHS60X40X2.5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	62.49
	Z	Δ2.3	RHS60X40X2.5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	61.05
	Z	Δ2.4	RHS60X40X2.5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	62.62
	Z	Δ2.5	RHS60X40X2.5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	63.24
	Z	Δ2.6	RHS60X40X2.5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	75.31
	X	Δ3.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	418.43
	X	Δ7.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	20.71
	X	Δ7.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	18.29
	X	Δ8.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	18.26
	X	Δ8.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	18.52
	X	Δ9.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	18.85
	X	Δ9.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	19.28
	X	Δ10.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	21.75
	X	Δ10.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	19.17
	X	Δ11.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	10.59
	X	Δ11.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.37
	X	Δ12.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.24

Πλάστιμες δοκοί EC8-1 §6.6.1(1), §6.6.3(1)

Οροφος	Z/X	Όνομα	Διατομή	Είδος μέλους	1,1 γον Ωi
	X	Δ12.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.49
	X	Δ13.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.58
	X	Δ13.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.88
	X	Δ14.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	10.94
	X	Δ14.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.76
	X	Δ15.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	10.63
	X	Δ15.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.34
	X	Δ16.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.35
	X	Δ16.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.47
	X [Ωmin]	Δ17.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	8.48
	X	Δ17.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.85
	X	Δ18.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	11.15
	X	Δ18.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.74
	X	Δ19.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	19.19
	X	Δ19.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	18.30
	X	Δ20.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	18.52
	X	Δ20.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	18.45
	X	Δ21.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	16.71
	X	Δ21.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	19.22
	X	Δ22.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	21.75
	X	Δ22.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	19.19
	X	Δ23.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	10.98
	X	Δ24.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.09
	X	Δ25.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.35
	X	Δ26.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	11.54
	X	Δ27.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	11.13
	X	Δ28.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.06
	X	Δ29.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.32
	X	Δ30.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	11.62
	X	Δ31.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	10.86
	X	Δ31.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.30
	X	Δ32.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.04
	X	Δ32.3	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.41
	X	Δ33.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	9.55
	X	Δ34.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	10.68
	X	Δ36.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	274.15
	X	Δ42.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	273.59
	X	Δ44.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	357.42
	X	Δ59.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	396.04
	X	Δ60.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	189.65
	X	Δ74.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	423.97
	X	Δ75.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	167.19
	X	Δ82.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	334.15
	X	Δ83.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	241.39
	X	Δ91.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	240.12
	X	Δ92.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	218.71
	X	Δ97.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	272.91
	X	Δ98.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	319.49
	X	Δ111.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	170.55
	X	Δ112.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	395.51
	X	Δ127.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	174.80
	X	Δ129.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	534.75
	Z	Δ139.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	75.77
	Z	Δ140.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	89.00
	Z	Δ141.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	87.27
	Z	Δ142.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	71.81
	Z	Δ143.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	65.28
	Z	Δ144.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	83.62
	Z	Δ145.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	82.85

Πλάστιμες δοκοί EC8-1 §6.6.1(1), §6.6.3(1)

Οροφος	Z/X	Όνομα	Διατομή	Είδος μέλους	1,1 γων Ωi
	Z	Δ146.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	67.57
	Z	Δ147.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	69.58
	Z	Δ148.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	81.00
	Z	Δ149.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	85.97
	Z	Δ150.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	70.81
	Z	Δ151.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	84.65
	Z	Δ152.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	82.92
	Z	Δ153.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	81.63
	Z	Δ154.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	81.94
	Z	Δ155.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	81.31
	Z	Δ156.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	70.84
	Z	Δ157.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	82.81
	Z	Δ158.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	65.52
	Z	Δ159.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	69.21
	Z	Δ160.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	86.95
	Z	Δ161.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	89.08
	Z	Δ162.1	CHS42.4X2.6	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	74.49

Μέγιστο ανηγμένο αξονικό φορτίο υποστυλωμάτων

Οροφος [/]	Υποσύλωμα [/]	Φόρτιση [/]	n [/]
0	K28	ΣΣ:+z	-0.05

$$\text{Σκυρόδεμα: } v_d = \frac{N_{Ed}}{A_c \cdot f_{cd}} \quad - \quad \text{Χάλυβας: } v_d = \frac{N_{Ed}}{N_{pIRd}}$$

Κριτήρια κανονικότητας σε κάτοψη - EC8-1 §4.2.3.2**Ελεγχοι στρεπτικής δυσκαμψίας ορόφων - EC8-1 §5.2.2.1(4)P {r > ls}**

Επίπεδο [/]	Υψόμετρο οροφής [m]	rI [m]	>	ls [m]	rII [m]	>	ls [m]
3	4.11	49.69	>	6.43	15.54	>	6.43
2	3.30	49.69	>	0.00	15.53	>	0.00
1:nv	1.50	49.69	>	0.00	15.46	>	0.00

■ Το δόμημα είναι στρεπτικά δύσκαμπτο.

Ελεγχοι περιορισμού στατικής εκκεντρότητας - EC8-1 §4.2.3.2(6) {0.30*r > |eo|}

Επίπεδο [/]	Υψόμετρο οροφής [m]	0.30*rI [m]	>	eoI [m]	0.30*rII [m]	>	eoII [m]
3	4.11	14.91	>	12.29	4.66	>	4.12
2	3.30	14.91	>	12.28	4.66	>	4.08
1:nv	1.50	14.91	>	12.32	4.64	>	3.80

■ Το δόμημα ενδεχομένως είναι κανονικό σε κάτοψη.**

* ==> όπου: ? = μη πληρούμενο κριτήριο

** ==> Απαιτείται επιπλέον έλεγχος των γεωμετρικών κριτηρίων των §4.2.3.2(2) - (5)

Ελεγχος δύο πρώτων σημαντικών Ιδιομορφών αν είναι κυρίως μεταφορικές: (PM1>ls),(PM2>ls)

Επίπεδο	ls	Μετ.Μάζας [+X]		Μετ.Μάζας [+Z]		Μετ.Μάζας [-X]		Μετ.Μάζας [-Z]	
		PM1	PM2	PM1	PM2	PM1	PM2	PM1	PM2
3	6.43	1.88?	63.19	0.18?	4.68?	1.60?	25.14	0.18?	4.48?
2	0.00	7.36	99.99	5.82	99.99	15.41	99.99	5.98	99.99
1	0.00	2.20	12.01	2.11	12.47	3.23	7.23	2.11	12.36

* ==> όπου: ? = μη πληρούμενο κριτήριο

Φαινόμενα 2ας τάξης EC8-1 §4.4.2.2(2) - Σεισμικός αρμός EC8-1 §4.4.2.7

Σχετική παραμόρφωση ορόφου EC8-1 §4.4.3.2 - Ποσοστό δυσκαμψίας Δευτερευόντων Σεισμικών μελών EC8-1

Επίπεδο [/]	Θήτα [/]	ds (X) [cm]	ds (Z) [cm]	Μέσο(drX*ν)/h [/]	Μέσο(drZ*ν)/h [/]	Κ-ΔΣΜ(X) [%]	Κ-ΔΣΜ(Z) [%]
3	0.009	0.22	0.23	0.0000	0.0000	0.00	0.00
2	0.117	0.23	0.28	0.0001	0.0004	0.00	0.00
1:nv	0.090	0.27	0.08	0.0003	0.0002	0.00	0.00

Σημείωση

* Τα Θ, dr, ds έχουν υπολογιστεί με $d = q * de$ ($q_x = 4.00 / q_z = 4.00$). Συντελεστής μείωσης $\nu = 0.50$

* (ds: Απόλυτες μετακινήσεις, dr: Σχετικές μετακινήσεις).

* ΚΔΣΜ: Ακαμψία Δευτερευόντων μελών $\leq 15.0\%$

Επίδραση τοιχοπληρώσεων - ηc (ΣΠΕΜ) Υποστυλωμάτων EC8-1 §4.3.6.3.2

Οροφος [/]	ΔVRwX [kN]	ΔVRwZ [kN]	ΣVEdX [kN]	ΣVEdz [kN]	ΣΠΕΜ ηc_X	qx [-]	ΣΠΕΜ ηc_Z	qz [-]
2	0.00	0.00	0.28	0.60	1.000	4.000	1.000	4.000
1	0.00	0.00	2.46	1.97	1.000	4.000	1.000	4.000
0	0.00	0.00	5.83	1.74	1.000	4.000	1.000	4.000

$$\eta_c = 1 + \frac{\Delta V_{Rw}}{\Sigma V_{Ed}} \leq q$$

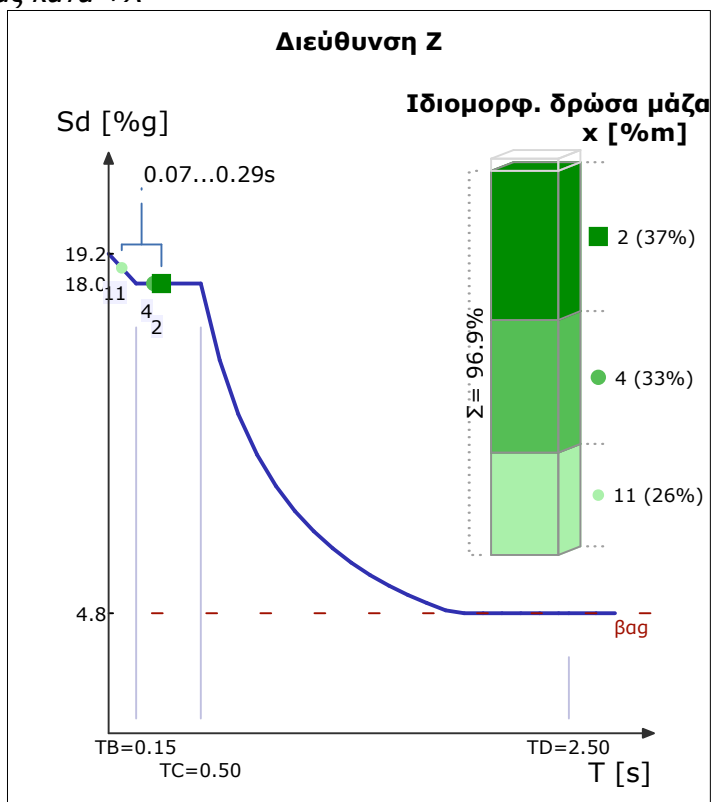
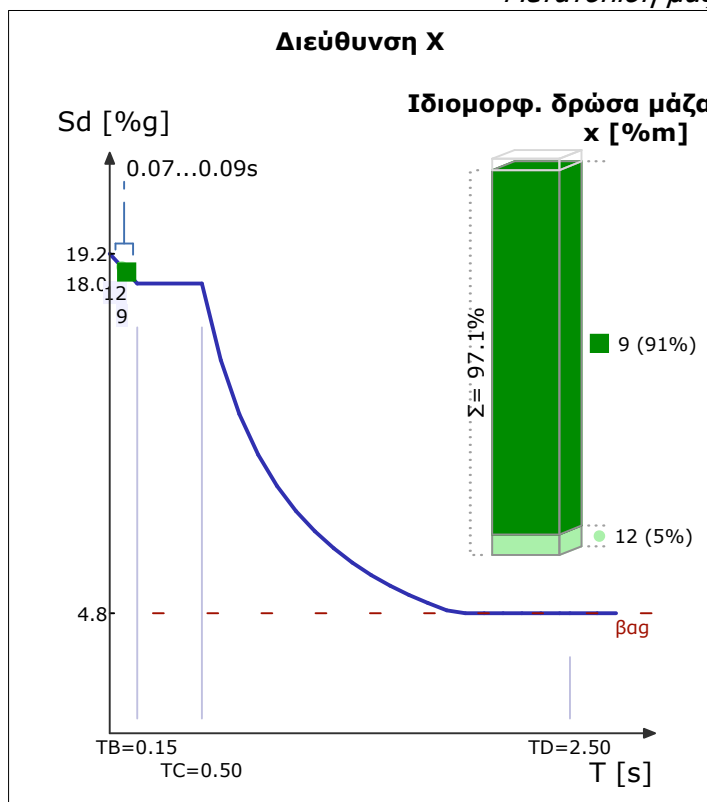
Συνοπτικά δεδομένα μελέτης

Οροφος [/]	Υψόμετρο οροφής [m]	ΣΠΕΜ Δοκών nb	Συντ. Συνδυασμών ψ2	Συντ. μεταβλ. δράσεων Φ	Συντ. εκκ/τας X Lz	Συντ. εκκ/τας Z Lx
2	4.65	1.000	0.300	0.500	0.050	0.050
1	3.30	1.000	0.300	0.500	0.050	0.050
0	1.50	1.000	0.300	0.500	0.050	0.050
-1	0.00	1.000	0.300	0.500	0.050	0.050

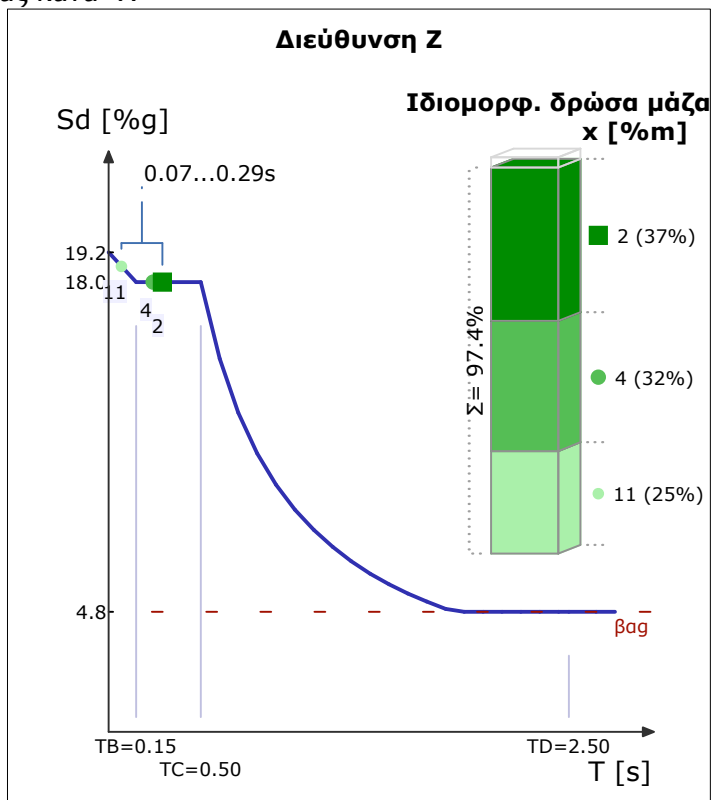
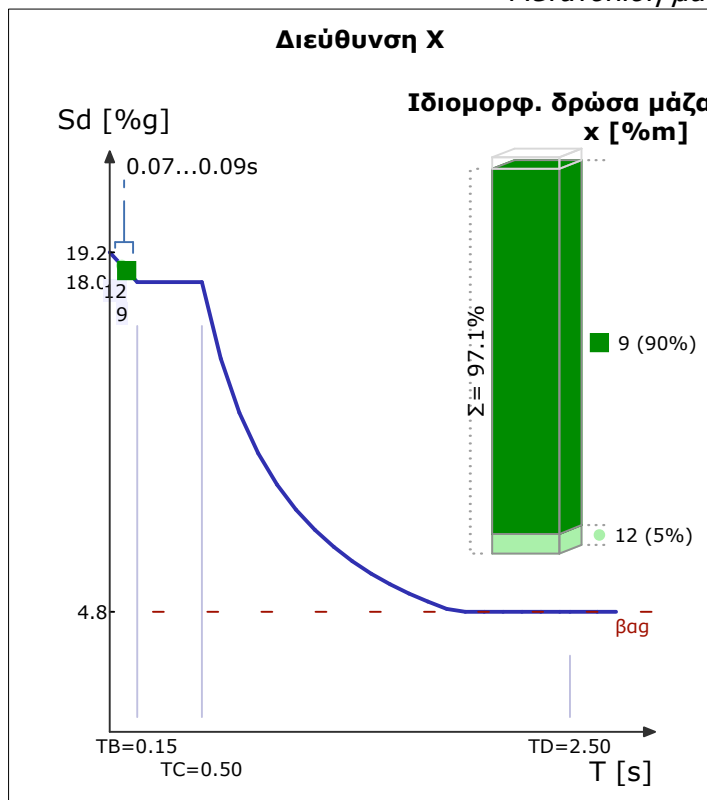
Σεισμική ανάλυση

Φάσμα σχεδιασμού [EC8-1 §3.2.2.5] - Ιδιοπερίοδοι

Μετατόπιση μάζας κατά +X

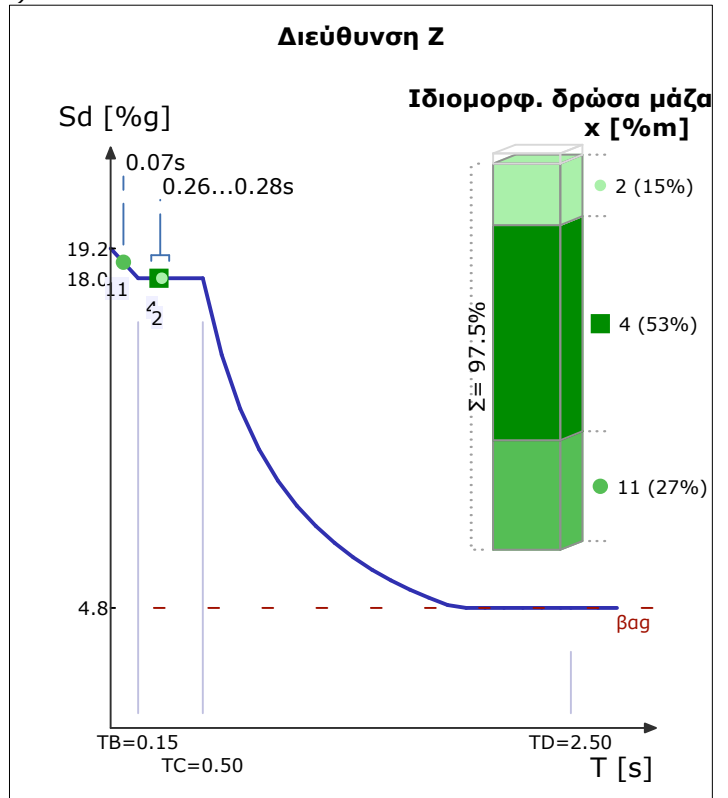
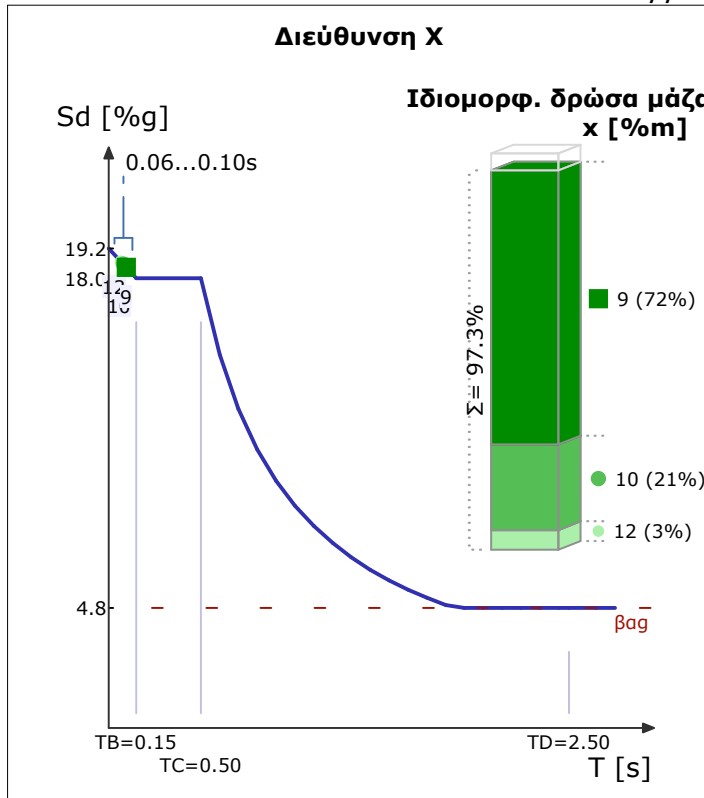


Μετατόπιση μάζας κατά -X

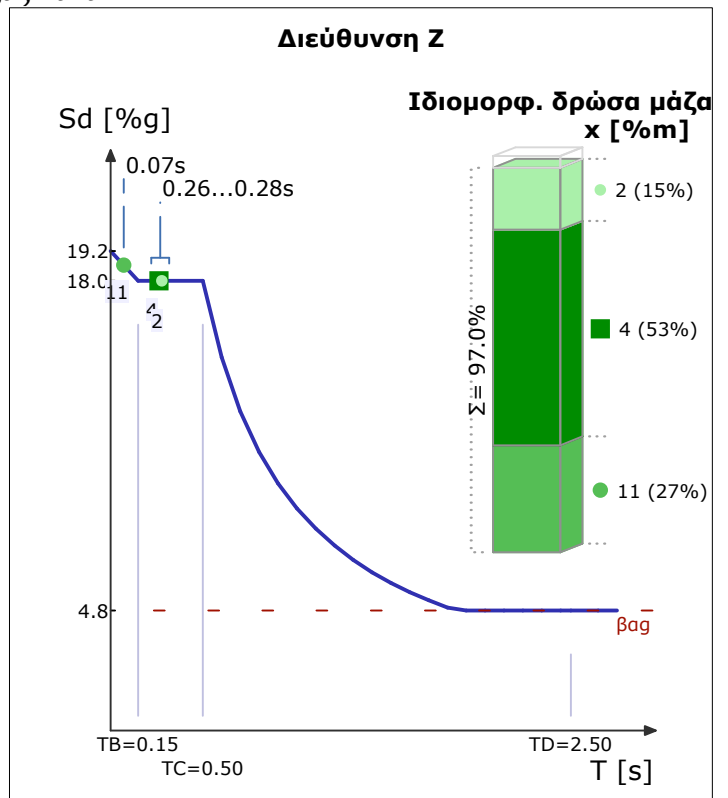
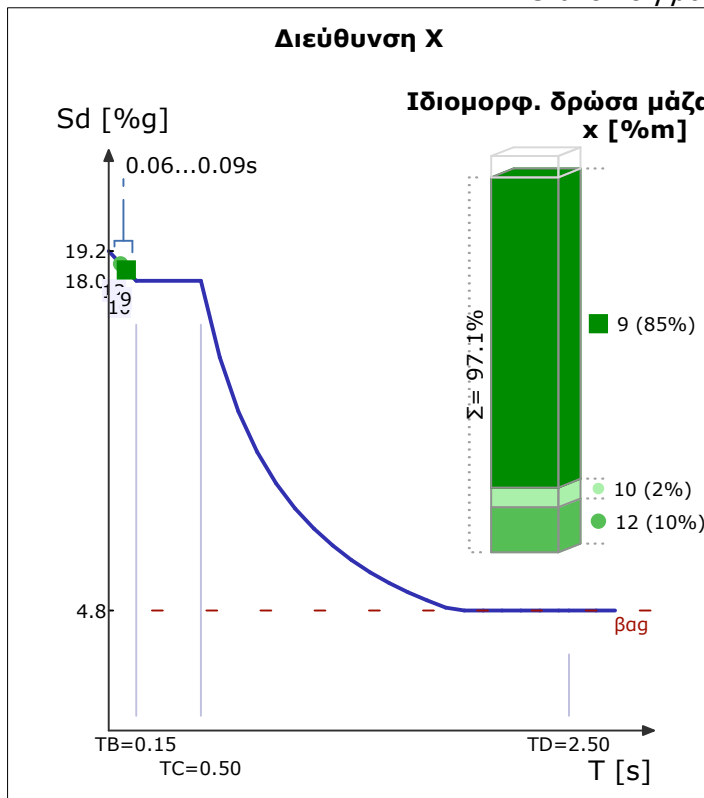


$$S_d (TB \leq T \leq TC) = \frac{a_g \cdot S \cdot 2.5}{q} = 18.0\%g \quad q_x = 4.00 \quad S_d (TB \leq T \leq TC) = \frac{a_g \cdot S \cdot 2.5}{q} = 18.0\%g \quad q_z = 4.00$$

Μετατόπιση μάζας κατά +Z



Μετατόπιση μάζας κατά -Z



$$S_d (TB \leq T \leq TC) = \frac{a_g \cdot S \cdot 2.5}{q} = 18.0\%g \quad q_x = 4.00$$

$$S_d (TB \leq T \leq TC) = \frac{a_g \cdot S \cdot 2.5}{q} = 18.0\%g \quad q_z = 4.00$$

Τέμνουσα βάση [EC8-1 §4.3.3.3.1(3), §4.3.3.3.2(3)P]

$$F_b = CQC(F_{bk}), \quad F_{bk} = Sd(T_k) \cdot m_k$$

Διεύθυνση σεισμού [μετατόπιση μάζας κατά]	Fb [kN]
X [+Z]	29.15
X [-Z]	31.88
Z [+X]	21.89
Z [-X]	21.35

Βάρος κτιρίου

Φόρτιση [/]	W [kN]
Μόνιμα φορτία	2557.99
Κινητά φορτία	232.56
Μόνιμα φορτία + Κινητά φορτία	2790.55

Σημείωση:

Συμπεριλαμβάνεται και το βάρος της θεμελίωσης.

Κριτήρια κανονικότητας καθ' ύψος [EC8-1 §4.2.3.3 (3)]

Επίπεδο i [/]	Υψόμετρο οροφής [m]	Ύψος ορόφου [m]	Δυσκαμψία KXi [kN/m]	Μεταβολή καθ' ύψος [%]	Δυσκαμψία KZi [kN/m]	Μεταβολή καθ' ύψος [%]	Μάζα mi [ton]	Μεταβολή καθ' ύψος [%]
3	4.11	1.35	0.17066E+07	+ 942%	0.73271E+06	+ 1656%	0.15070E+02	+ 245%
2	3.30	1.80	0.16373E+06	+ 26%	0.41724E+05	-18%	0.43692E+01	+ 332%
1:βάση	1.50	1.50	0.12995E+06		0.50912E+05		0.10120E+01	

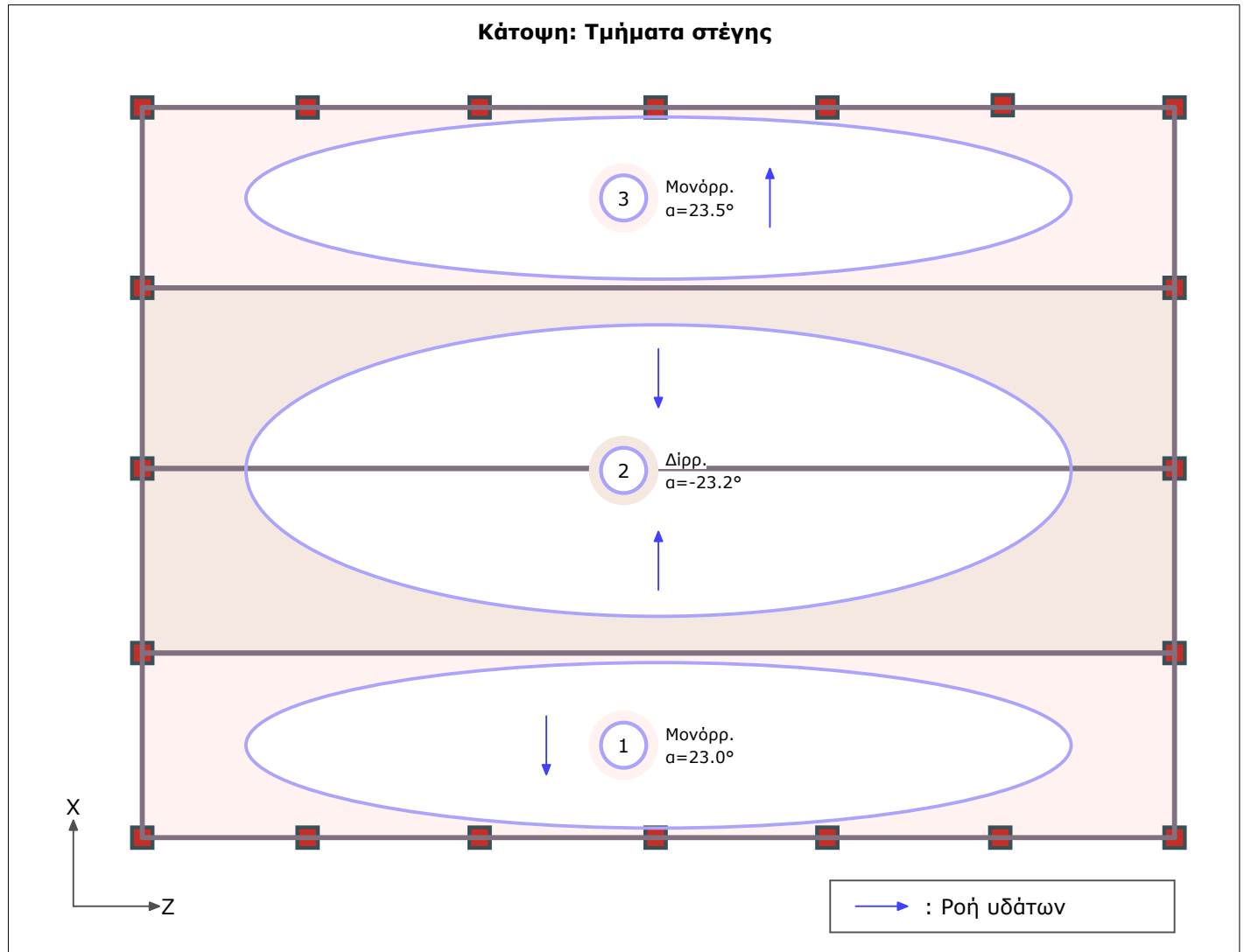
Σημειώσεις:

Οι ποσοστιαίες διαφορές μεταξύ των ορόφων μετρώνται από τη βάση προς την κορυφή του κτιρίου. Το κριτήριο κανονικότητας καθ' ύψος ορίζει πως η οριζόντια δυσκαμψία και η μάζα θα πρέπει να είναι σταθερές καθ' ύψος, ή να μειώνονται (αρνητική μεταβολή).

Ανάλυση δράσεων ανέμου [EC1-1-4]

Γενικά δεδομένα δράσεων ανέμου

Βασική ταχύτητα ανέμου V_b	=	27.0m/s
Κατηγορία ανάγλυφου	:	II
Συντελεστής ορεογραφίας C_o	=	1.00
Υψόμετρο βάσης για εφαρμογή ανεμοπίεσης	=	0.00m
Ύψος κτιρίου από τη βάση εφαρμογής ανεμοπίεσης h	=	5.65m
Είδος και γωνία κλίσης στέγης	:	Πολύρριχτη, -23.2°
Πίεση ταχύτητας αιχμής $w(z) = [1 + 7 \cdot I_v(z)] \cdot \frac{1}{2} \cdot \rho \cdot v_m^2(z)$		[(4.8), EC1-1-4]
Υπομ. ζώνη (15.65m) $w(15.65m) = [1 + 7 \cdot 0.212] \cdot \frac{1}{2} \cdot 1.25\text{kg/m}^3 \cdot (24.25\text{m/s})^2$		0.91kPa

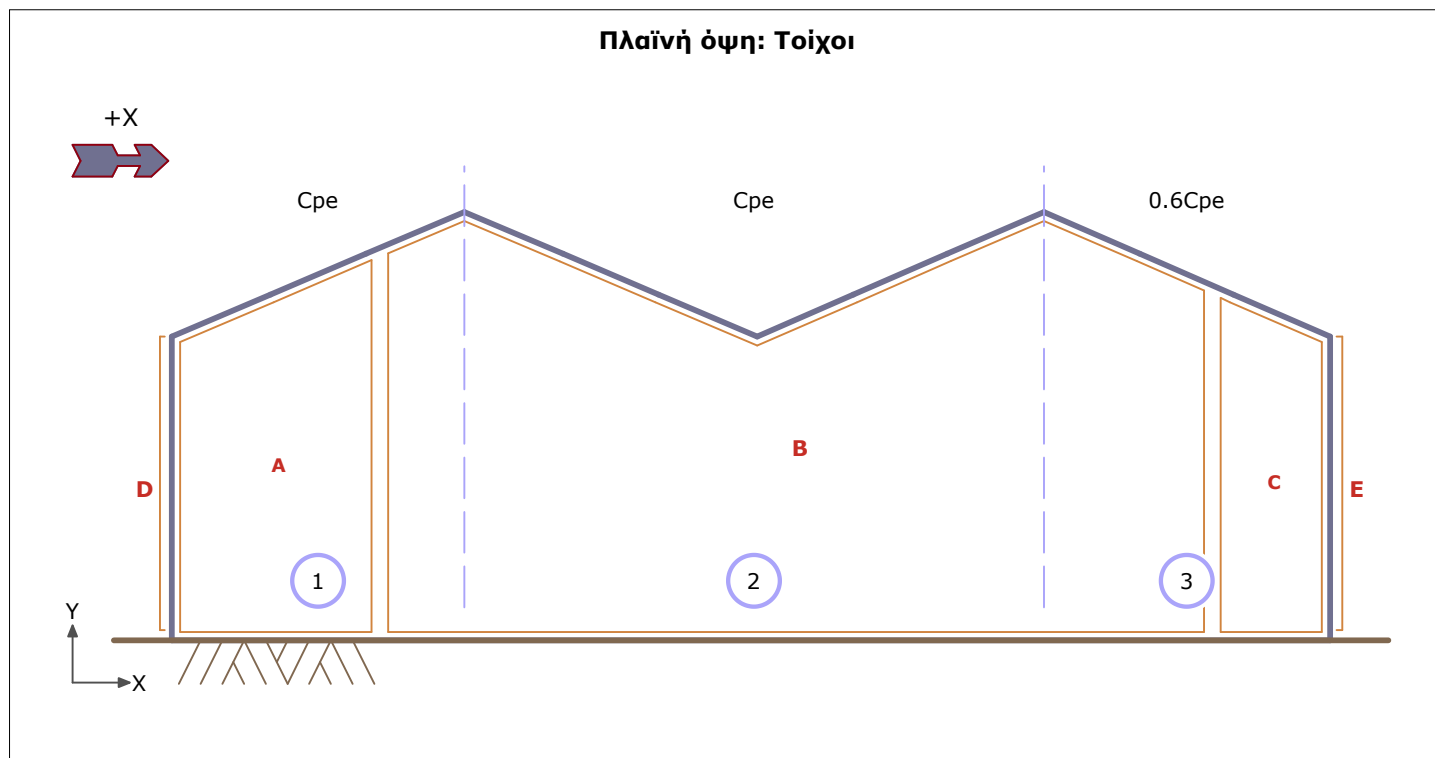


A/A φόρτισης ανέμου : 1 - Διεύθυνση : +X - Εσωτερική υποπίεση

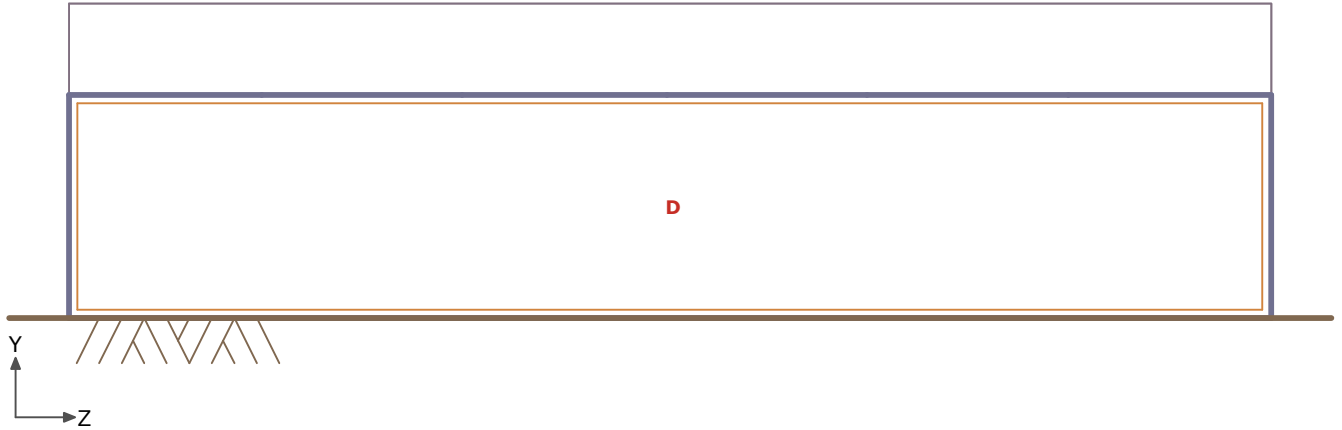
Διάσταση κτιρίου εγκάρσια στον άνεμο b	=	18.00m
Διάσταση κτιρίου παράλληλη στον άνεμο d	=	12.80m
Διάσταση $e = \min(b, 2h)$	=	11.30m
Ζώνες πλαινών τοίχων για $e < d$:	A, B, C

Ζώνες τοίχων: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

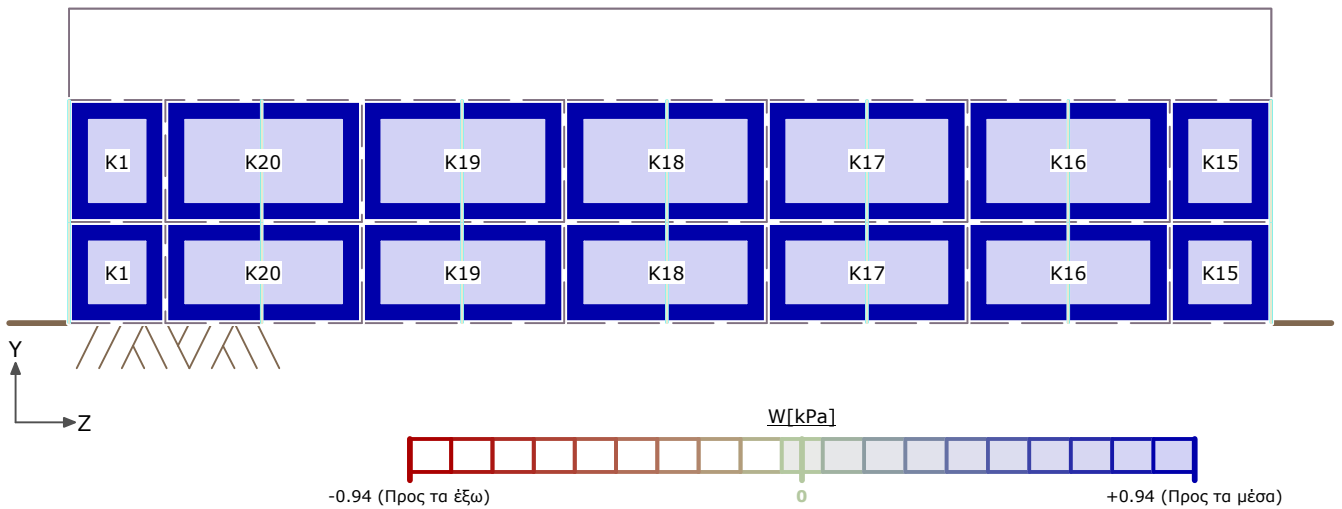
Ζώνη	A	B	C	D	E
Διάσταση [m]=	2.26	9.04	1.50	18.00	18.00
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	8.5	36.9	4.6	58.7	58.7
Z=+5.65m: W [kPa]=	-0.82	-0.46	-0.18	0.94	-0.05



Προσήνεμη όψη: Τοίχοι



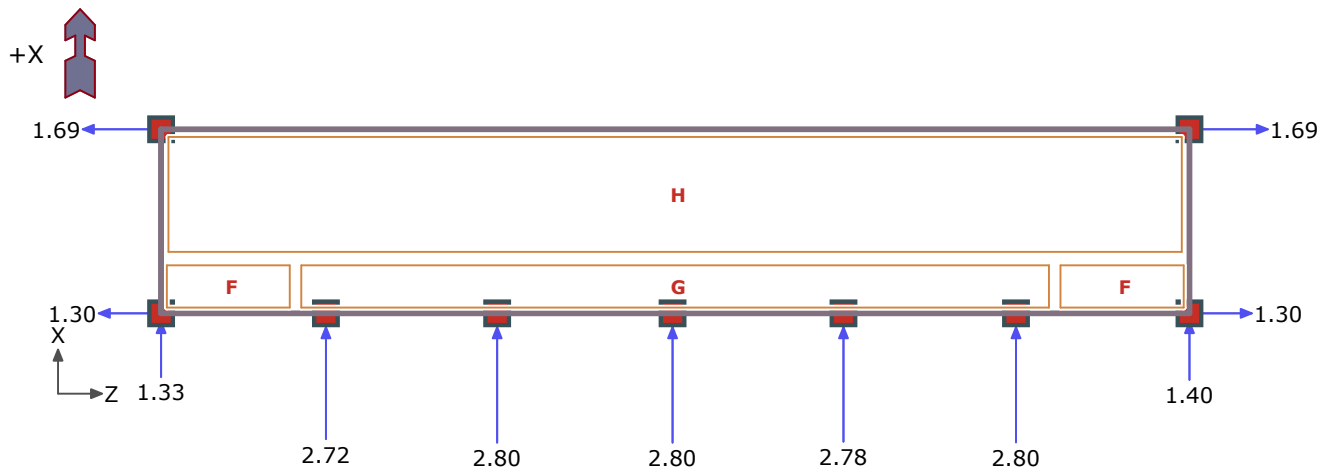
Προσήνεμη όψη: Επιφάνειες επιρροής υποστυλωμάτων



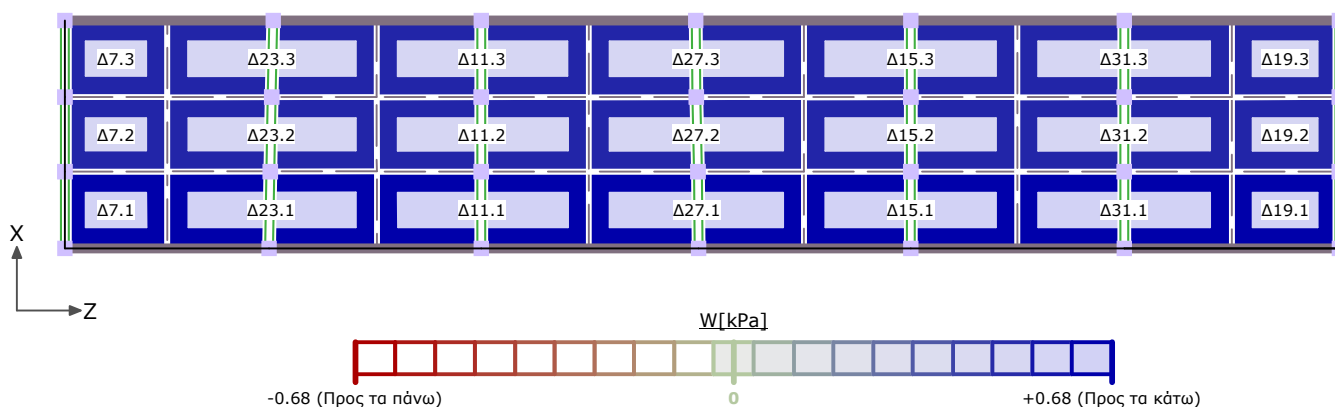
Ζώνες στέγης: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη:	F	G	H
LX x LZ [m]=	2.32 x 0.93	13.13 x 0.93	17.78 x 2.25
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	2.2	12.2	40.0
Z=+5.65m:			
W [kPa]=	0.70	0.70	0.55

Κάτοψη: Καταναμημένα φορτία ανέμου στύλων [kN/m] και ζώνες ανέμου



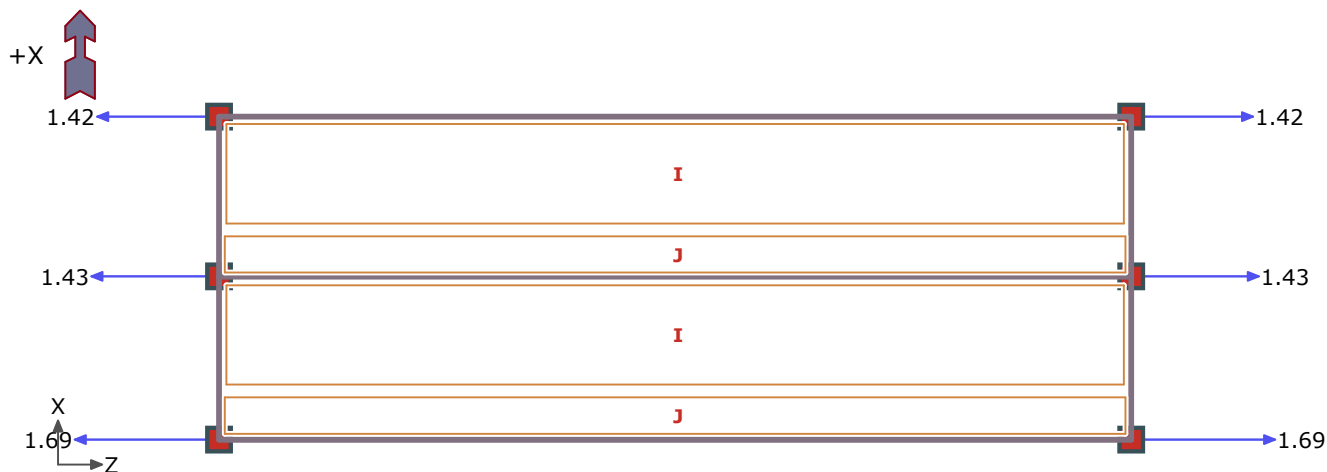
Κάτοψη: Επιφάνειες επιρροής μελών (τεγίδες, κλπ.)



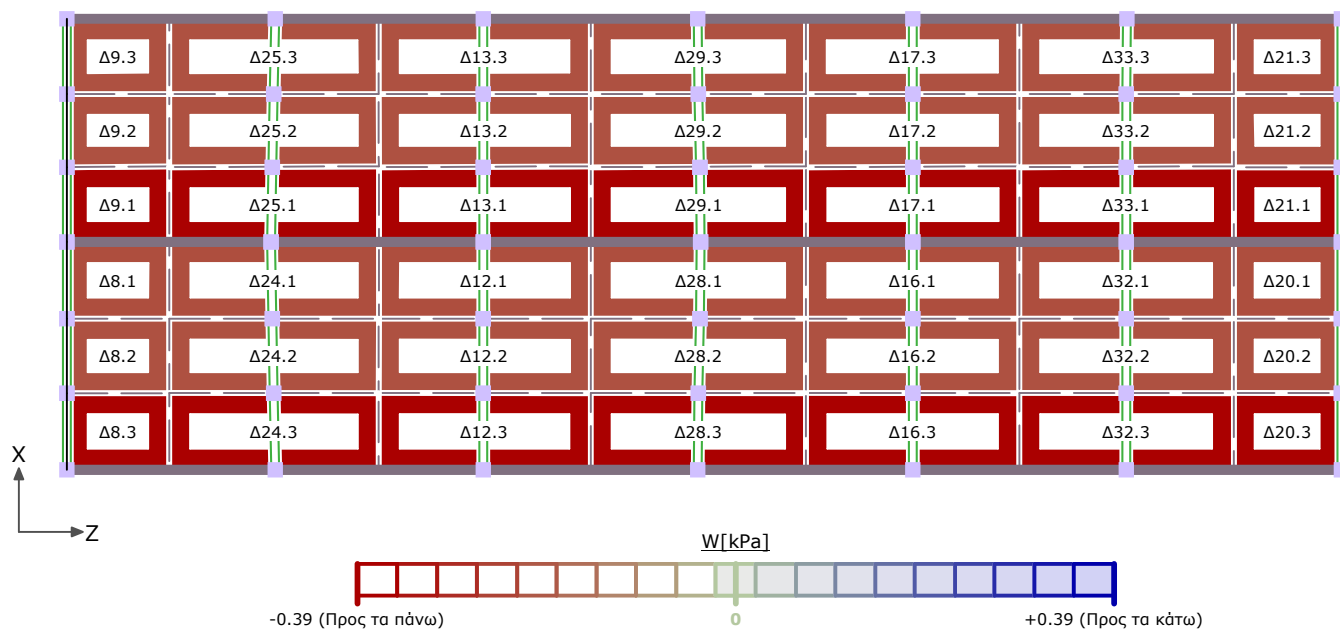
Ζώνες στέγης: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη:	I	J
LX x LZ [m]=	17.78 x 2.21	17.78 x 0.93
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	39.4	16.5
Z=+5.65m:		
W [kPa]=	-0.23	-0.41

Κάτοψη: Κατανεμημένα φορτία ανέμου στύλων [kN/m] και ζώνες ανέμου



Κάτοψη: Επιφάνειες επιρροής μελών (τεγίδες, κλπ.)

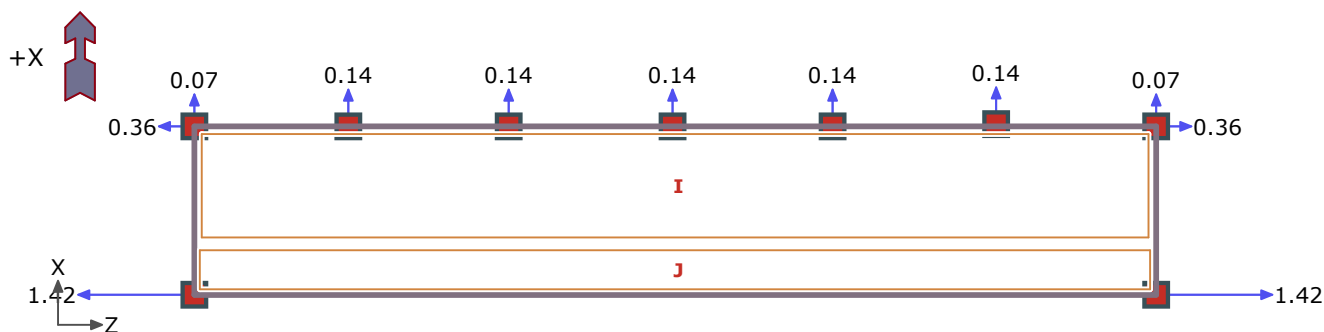


Τμήμα 3: Μονόριχτη, 23.5°

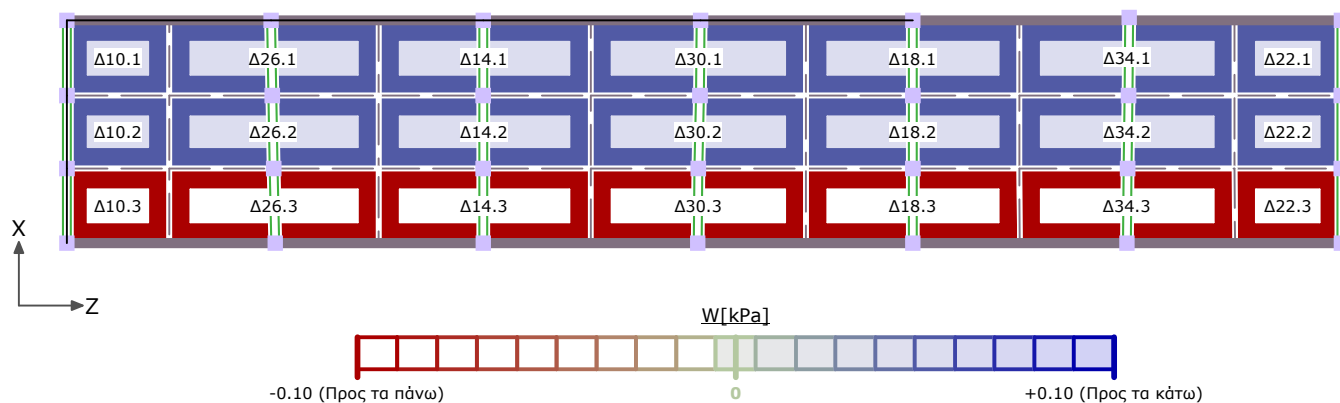
Ζώνες στέγης: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη:	I	J
LX x LZ [m]=	17.78 x 2.18	17.78 x 0.93
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	38.8	16.5
Z=+5.65m:		
W [kPa]=	0.05	-0.12

Κάτοψη: Κατανεμημένα φορτία ανέμου στύλων [kN/m] και ζώνες ανέμου



Κάτοψη: Επιφάνειες επιρροής μελών (τεγίδες, κλπ.)



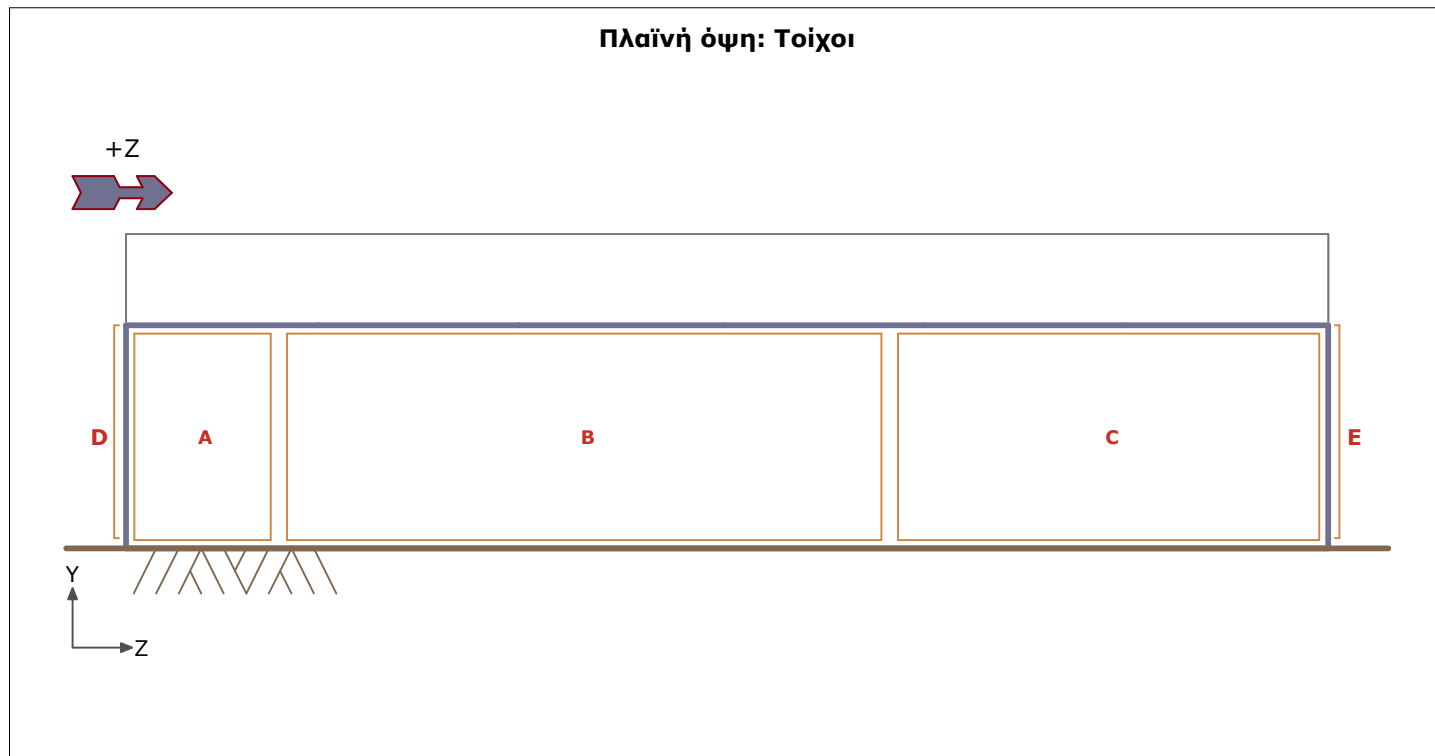
A/A φόρτισης ανέμου : 2 - Διεύθυνση : +Z - Εσωτερική υποπίεση

Διάσταση κτιρίου εγκάρσια στον άνεμο b	=	12.80m
Διάσταση κτιρίου παράλληλη στον άνεμο d	=	18.00m
Διάσταση $e = \min(b, 2h)$	=	11.30m
Ζώνες πλαινών τοίχων για $e < d$:	A, B, C

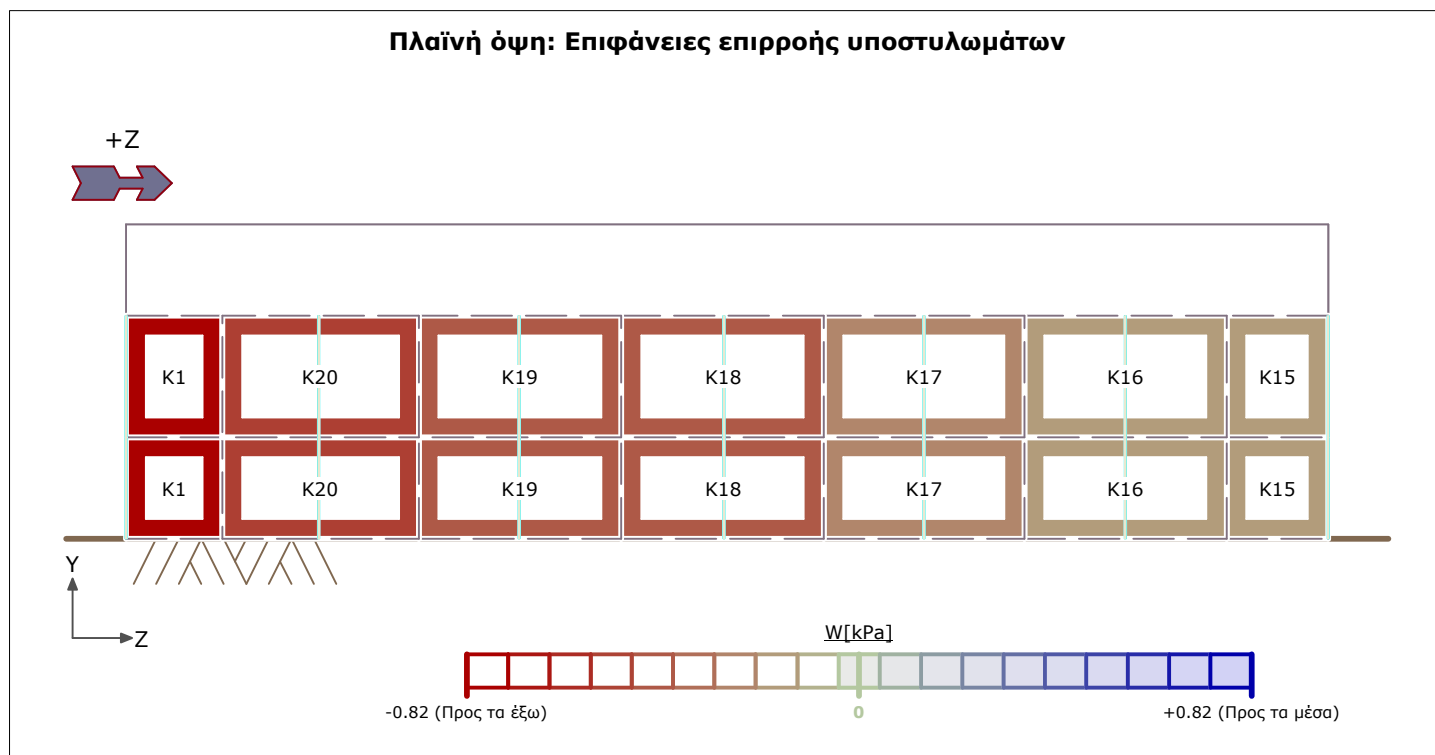
Ζώνες τοίχων: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη	A	B	C	D	E
Διάσταση [m]=	2.26	9.04	6.70	12.80	12.80
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	7.5	29.8	21.4	50.0	50.0
Z=+5.65m: W [kPa]=	-0.82	-0.46	-0.18	0.92	-0.02

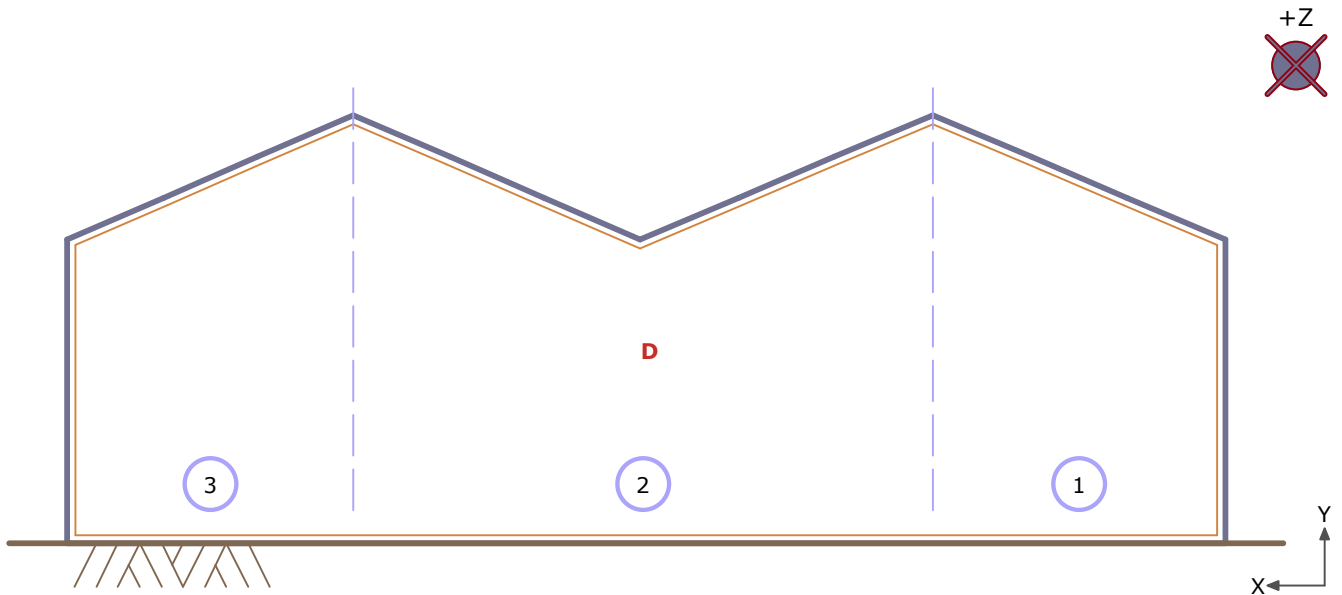
Πλαϊνή όψη: Τοίχοι



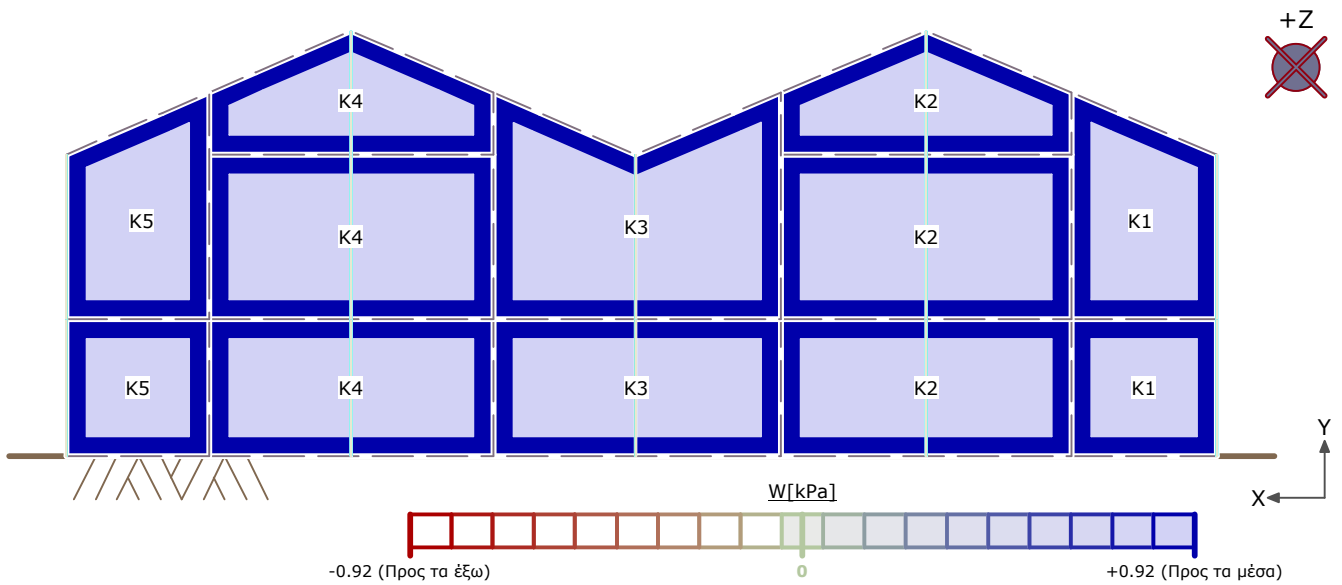
Πλαϊνή όψη: Επιφάνειες επιρροής υποστυλωμάτων



Προσήμεμη όψη: Τοίχοι



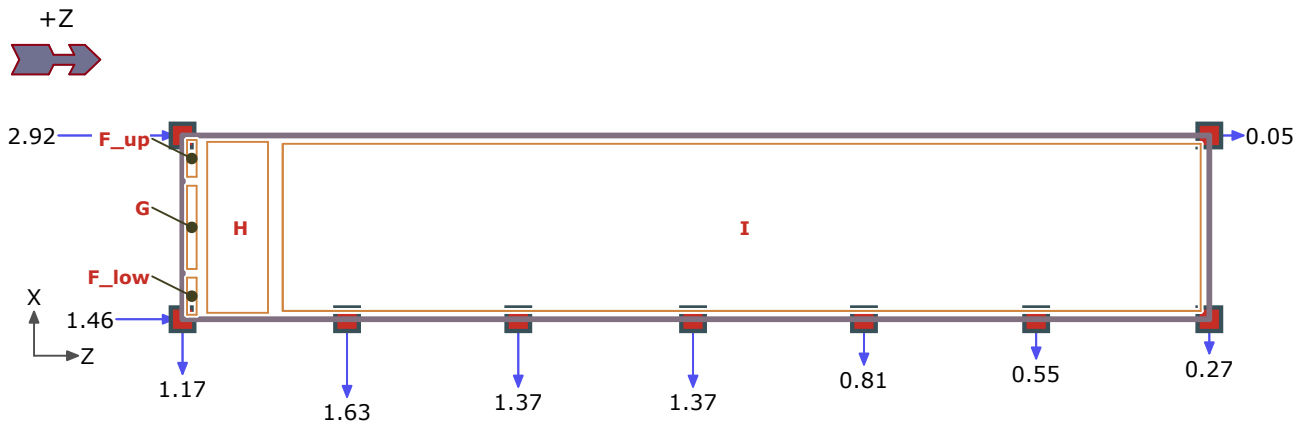
Προσήμεμη όψη: Επιφάνειες επιρροής υποστυλωμάτων



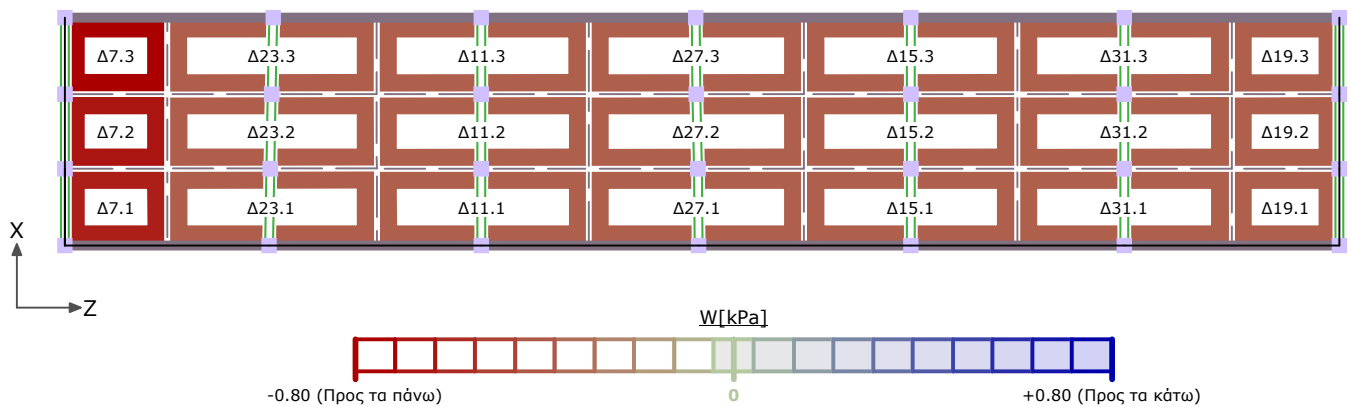
Ζώνες στέγης: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη:	F_low	F_up	G	H	I
LX x LZ [m]=	0.32 x 0.80	0.32 x 0.80	0.32 x 1.59	1.27 x 3.18	16.19 x 3.18
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	0.3	0.3	0.5	4.0	51.5
Z=+5.65m: W [kPa]=	-1.04	-1.77	-1.26	-0.55	-0.41

Κάτοψη: Κατανεμημένα φορτία ανέμου στύλων [kN/m] και ζώνες ανέμου



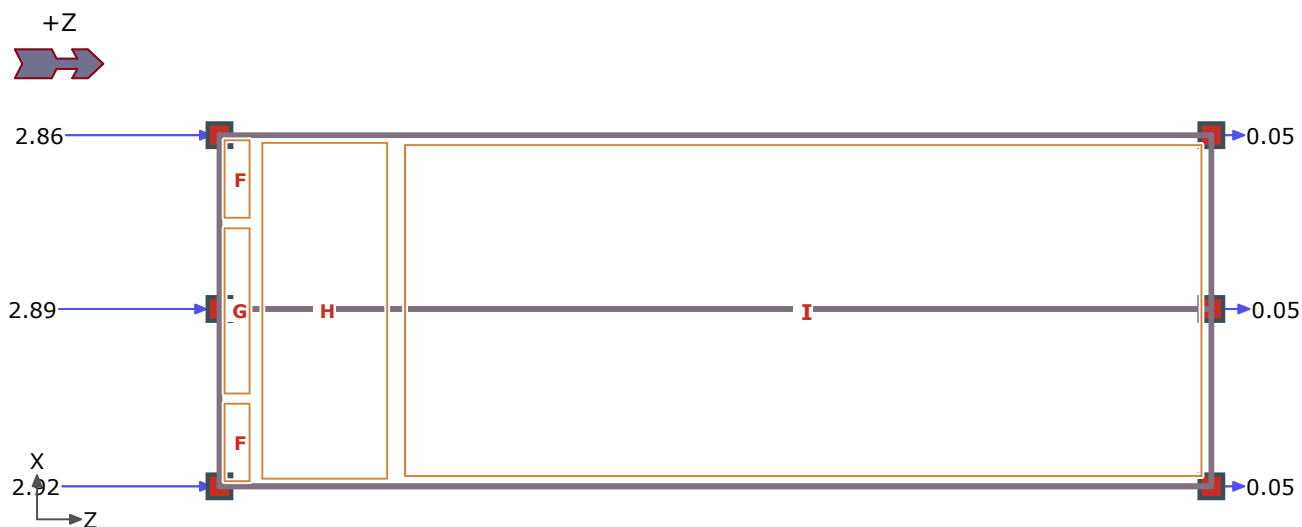
Κάτοψη: Επιφάνειες επιρροής μελών (τεγίδες, κλπ.)



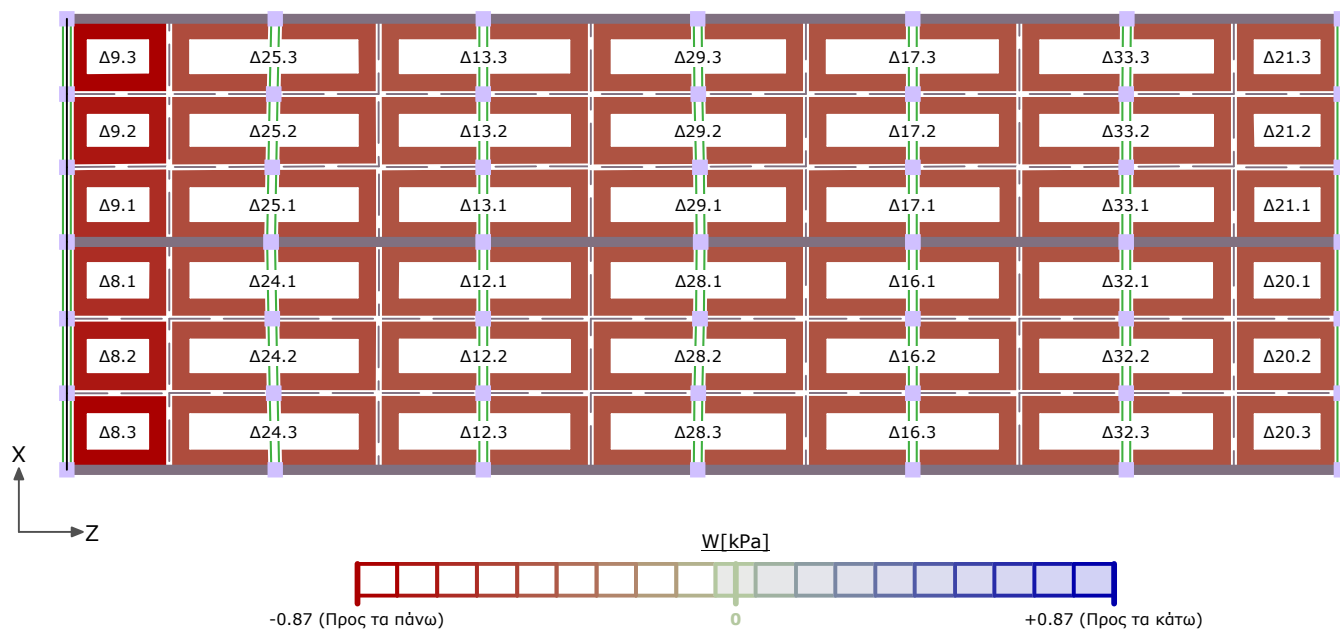
Ζώνες στέγης: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη:	F	G	H	I
LX x LZ [m]=	0.63 x 1.57	0.63 x 3.14	2.52 x 6.29	14.64 x 6.29
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	1.0	2.0	15.8	92.0
Z=+5.65m: W [kPa]=	-1.26	-0.82	-0.56	-0.51

Κάτοψη: Κατανεμημένα φορτία ανέμου στύλων [kN/m] και ζώνες ανέμου



Κάτοψη: Επιφάνειες επιρροής μελών (τεγίδες, κλπ.)

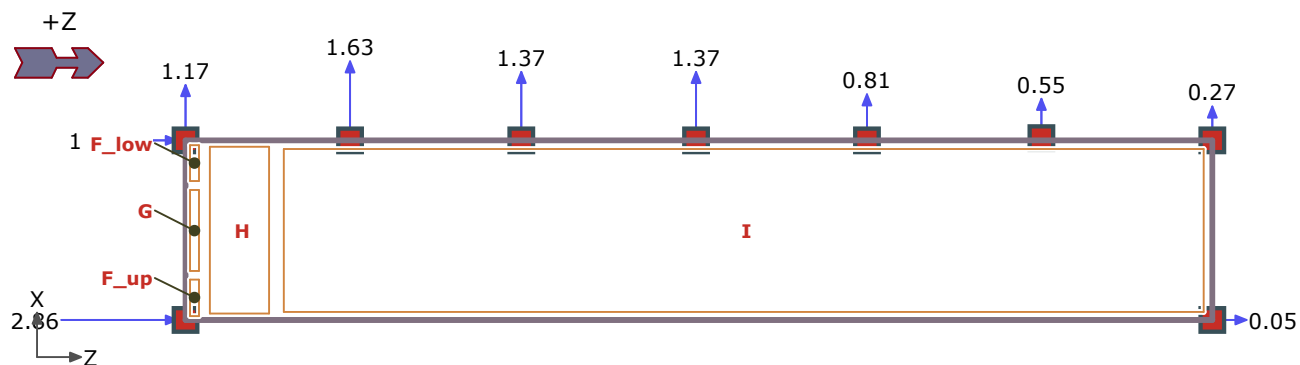


Τμήμα 3: Μονόριχτη, 23.5°

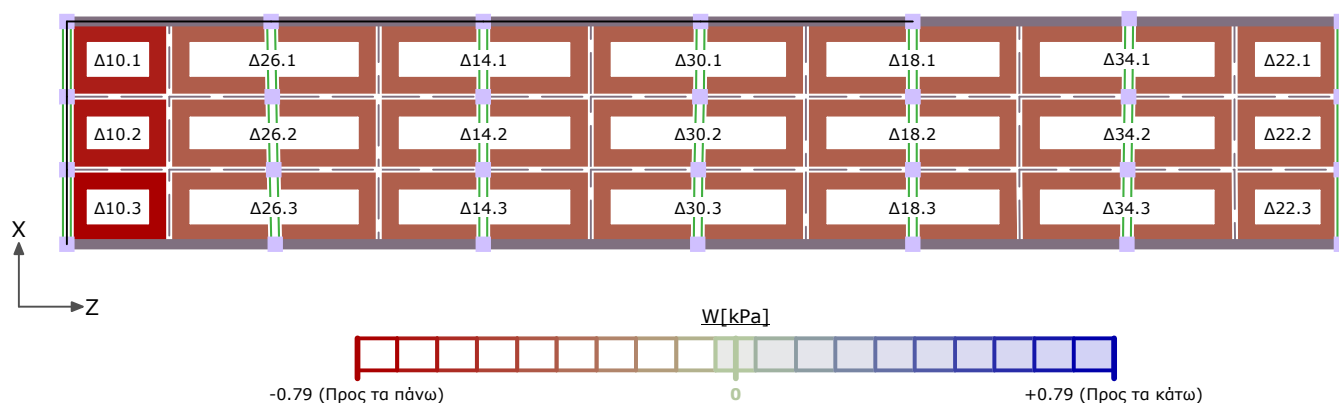
Ζώνες στέγης: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη:	F_up	F_low	G	H	I
LX x LZ [m]=	0.31 x 0.78	0.31 x 0.78	0.31 x 1.56	1.24 x 3.11	16.22 x 3.11
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	0.2	0.2	0.5	3.9	50.5
Z=+5.65m: W [kPa]=	-1.76	-1.03	-1.25	-0.56	-0.42

Κάτοψη: Κατανεμημένα φορτία ανέμου στύλων [kN/m] και ζώνες ανέμου



Κάτοψη: Επιφάνειες επιρροής μελών (τεγίδες, κλπ.)

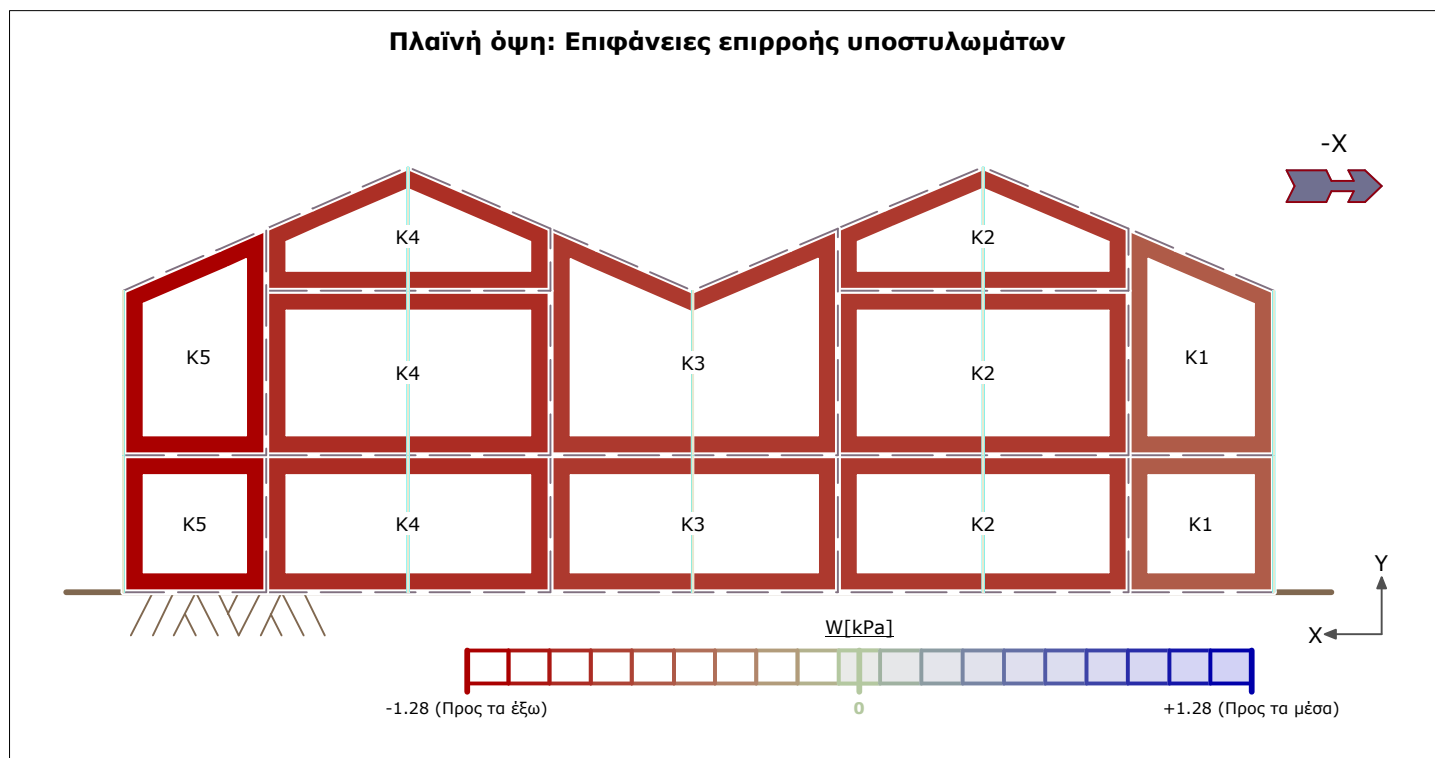
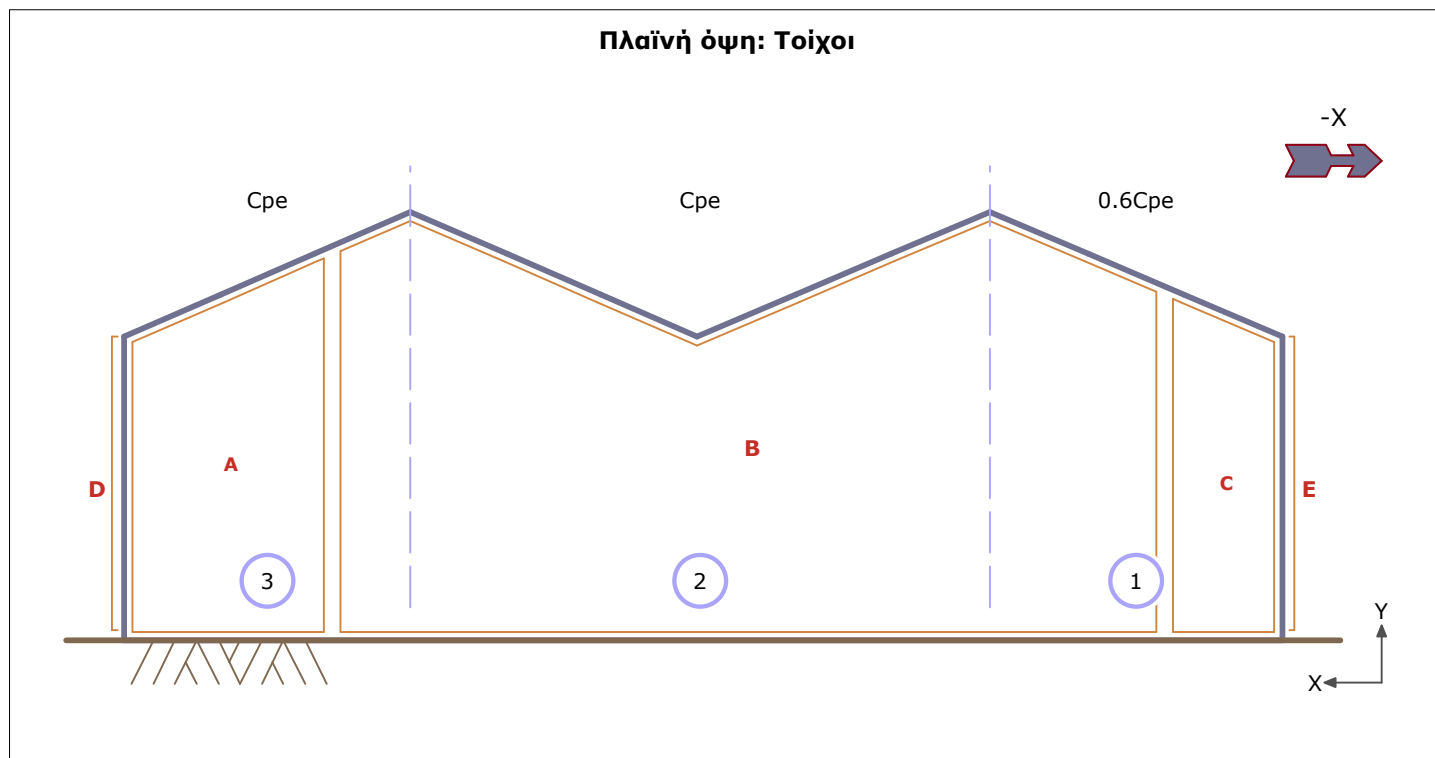


A/A φόρτισης ανέμου : 3 - Διεύθυνση : -X - Εσωτερική υπερπίεση

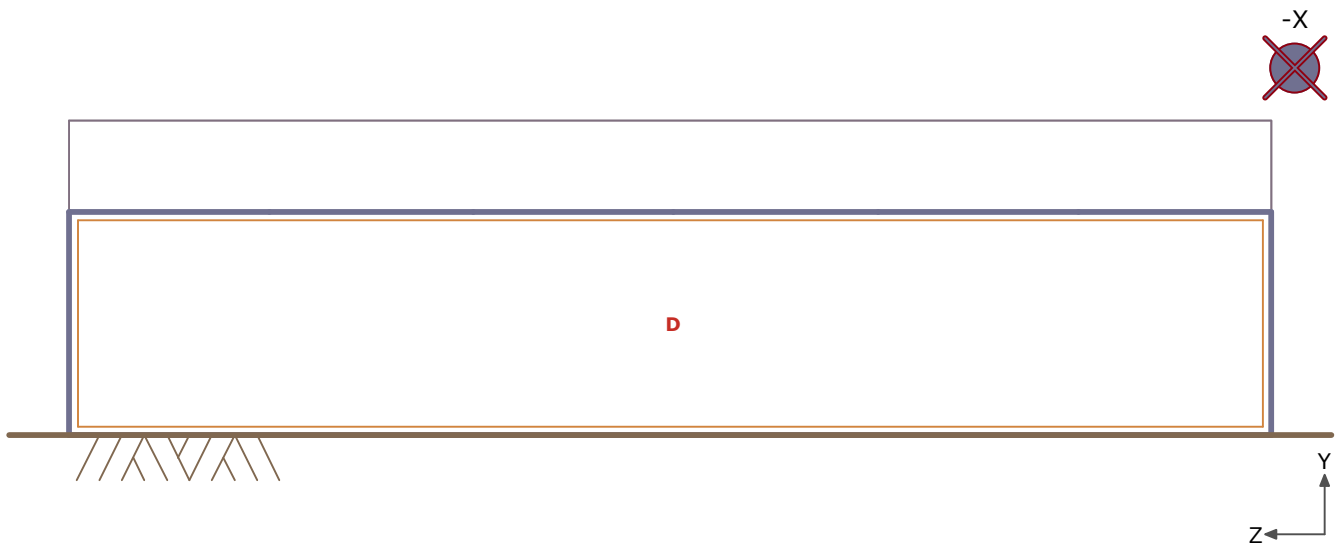
Διάσταση κτιρίου εγκάρσια στον άνεμο b	=	18.00m
Διάσταση κτιρίου παράλληλη στον άνεμο d	=	12.80m
Διάσταση $e = \min(b, 2h)$	=	11.30m
Ζώνες πλαινών τοίχων για $e < d$:	A, B, C

Ζώνες τοίχων: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

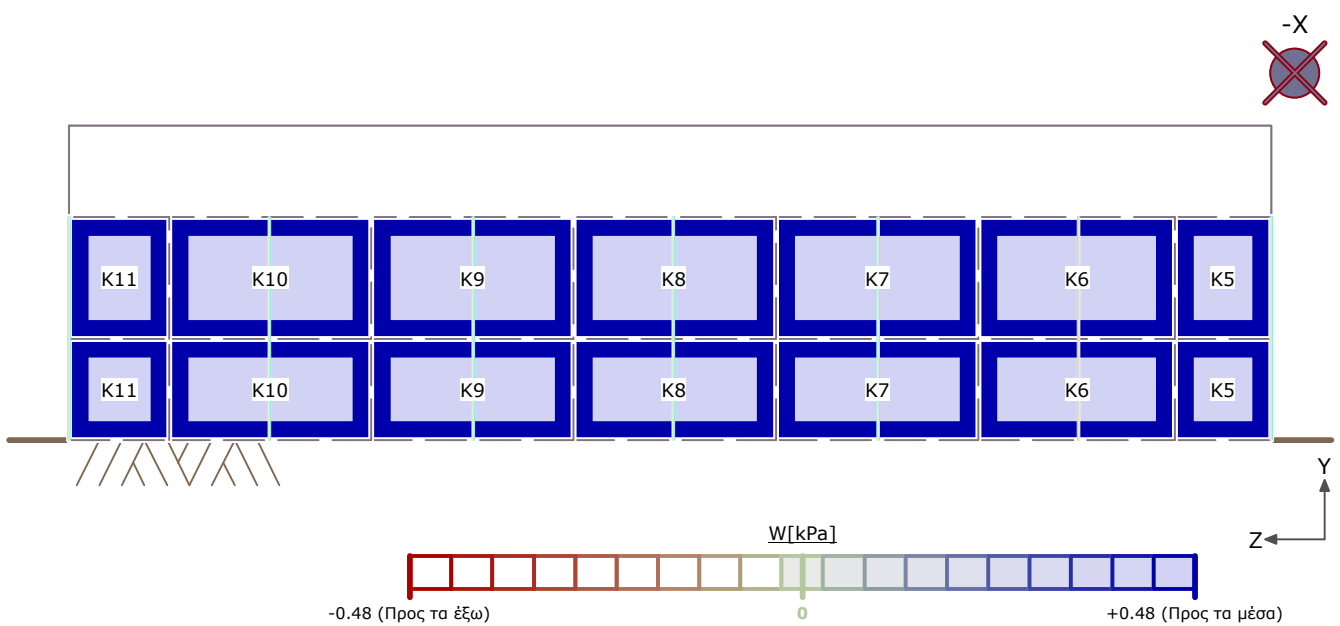
Ζώνη	A	B	C	D	E
Διάσταση [m]=	2.26	9.04	1.50	18.00	18.00
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	8.6	36.9	4.6	58.7	58.7
Z=+5.65m: W [kPa]=	-1.28	-0.91	-0.64	0.48	-0.50



Προσήνεμη όψη: Τοίχοι



Προσήνεμη όψη: Επιφάνειες επιρροής υποστυλωμάτων

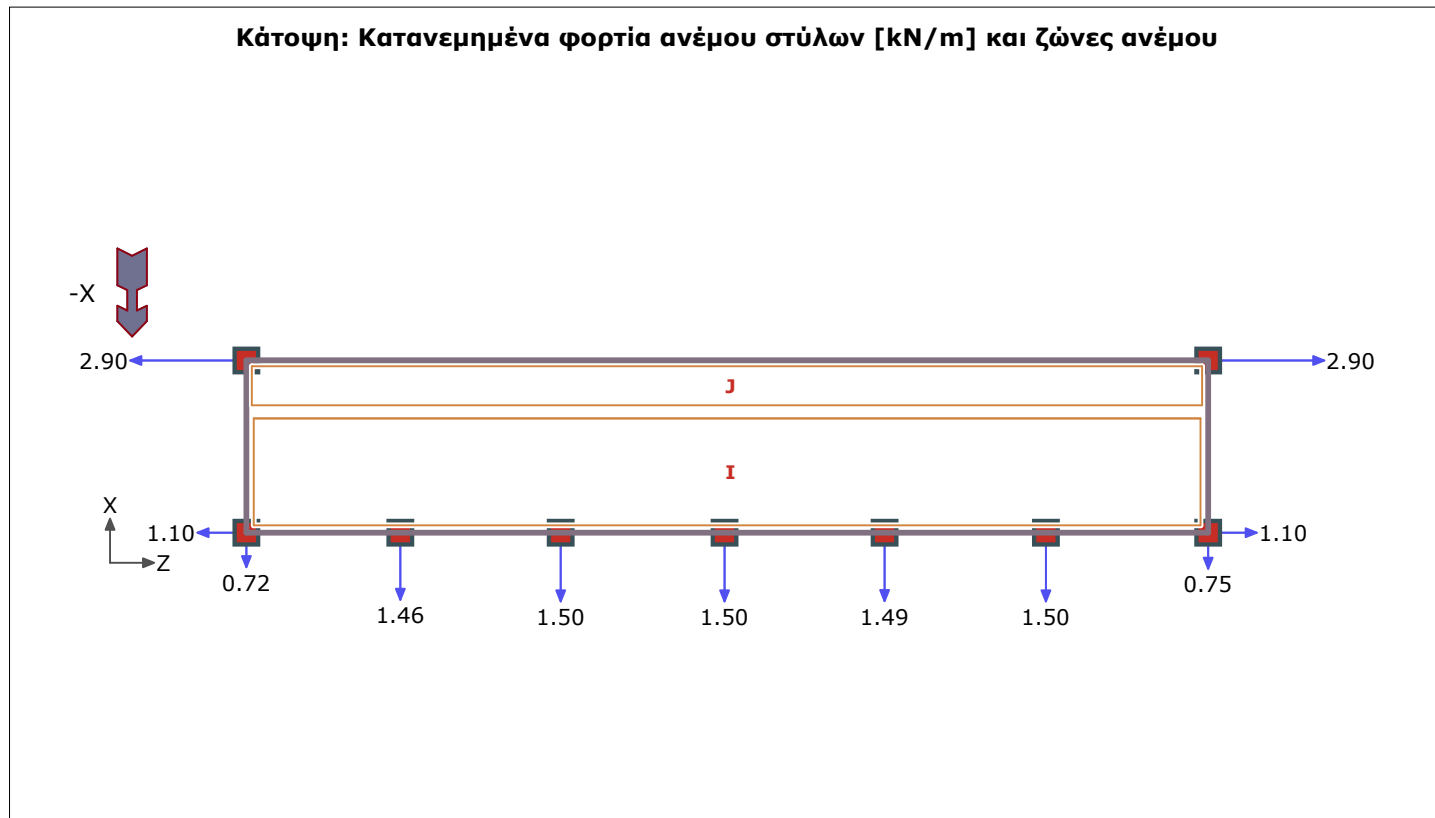


Τμήμα 1: Μονόριχτη, 23.0°

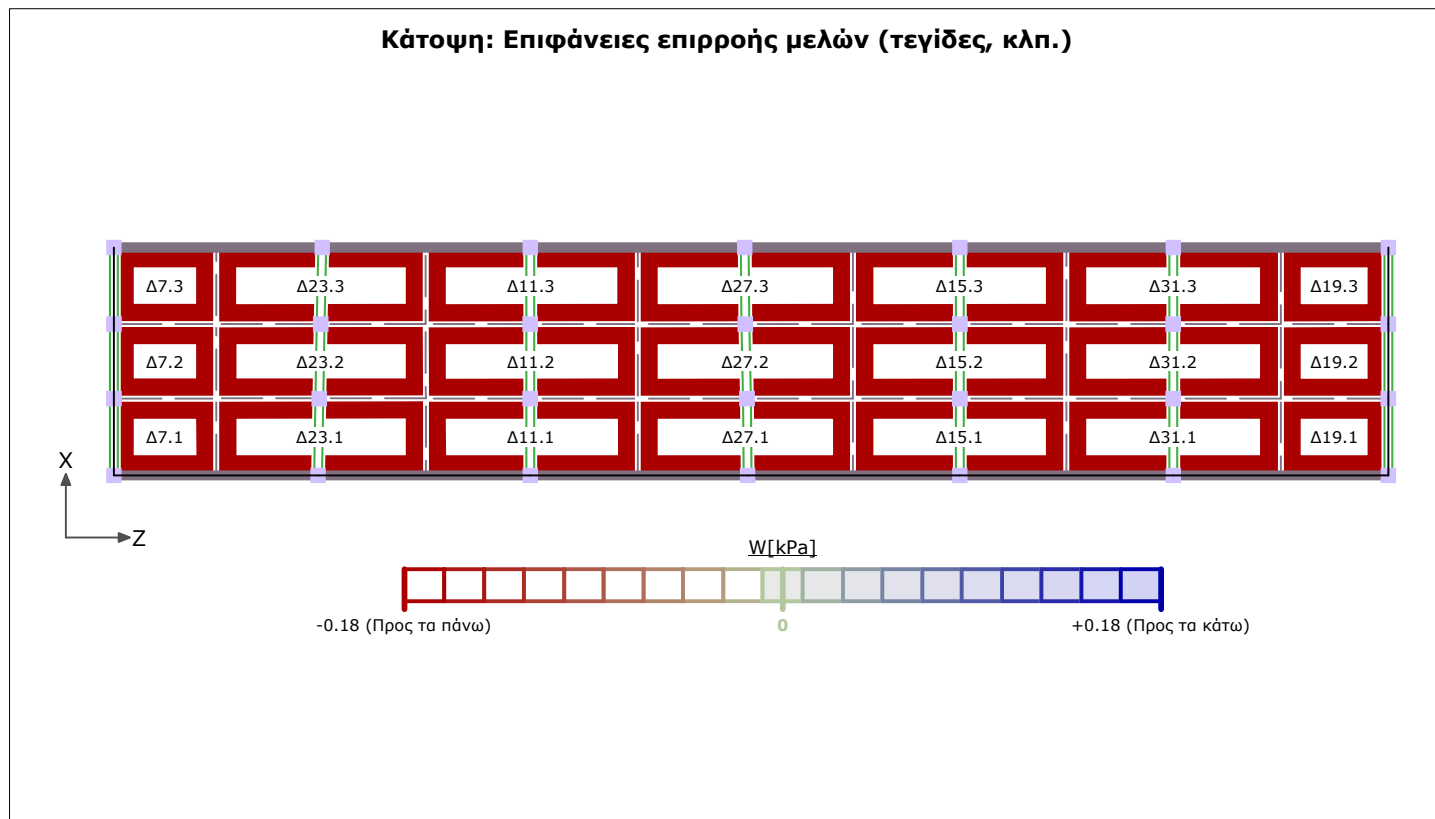
Ζώνες στέγης: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη:	I	J
LX x LZ [m]=	17.78 x 2.25	17.78 x 0.93
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	40.0	16.5
Z=+5.65m:		
W [kPa]=	-0.18	-0.18

Κάτοψη: Κατανεμημένα φορτία ανέμου στύλων [kN/m] και ζώνες ανέμου



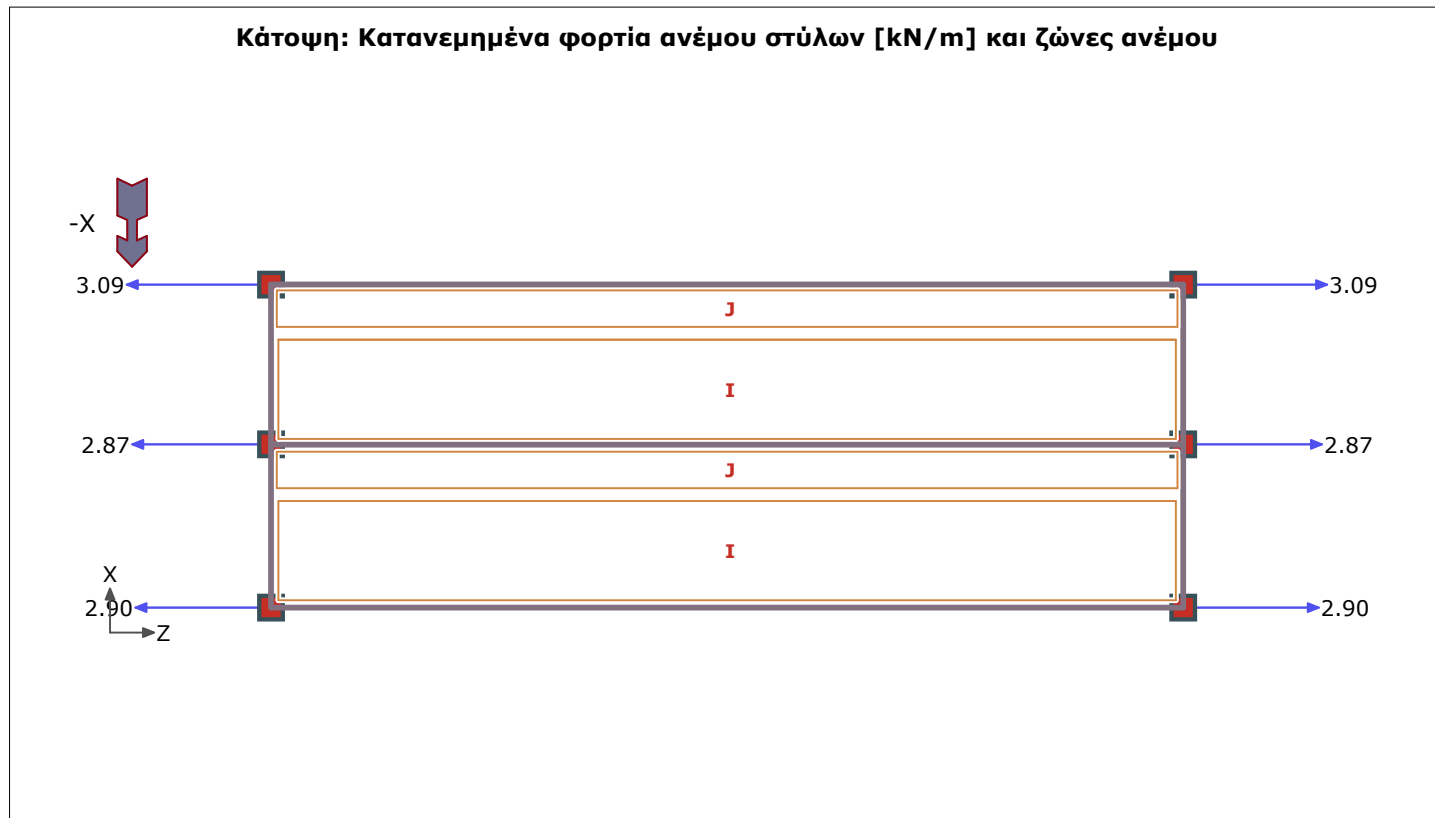
Κάτοψη: Επιφάνειες επιρροής μελών (τεγίδες, κλπ.)



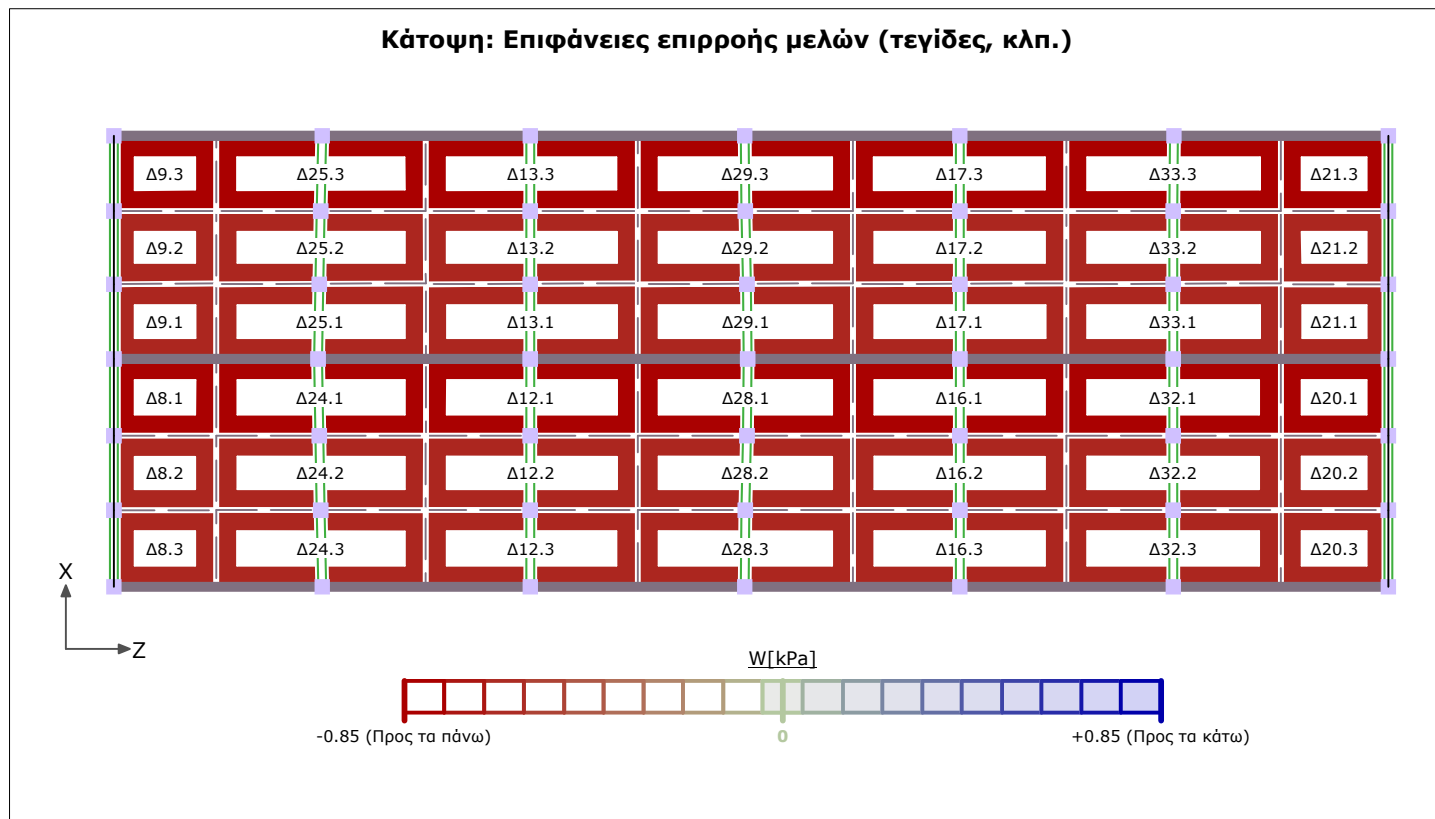
Ζώνες στέγης: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη:	I	J
LX x LZ [m]=	17.78 x 2.21	17.78 x 0.93
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	39.4	16.5
Z=+5.65m: W [kPa]=	-0.69	-0.87

Κάτοψη: Κατανεμημένα φορτία ανέμου στύλων [kN/m] και ζώνες ανέμου



Κάτοψη: Επιφάνειες επιρροής μελών (τεγίδες, κλπ.)

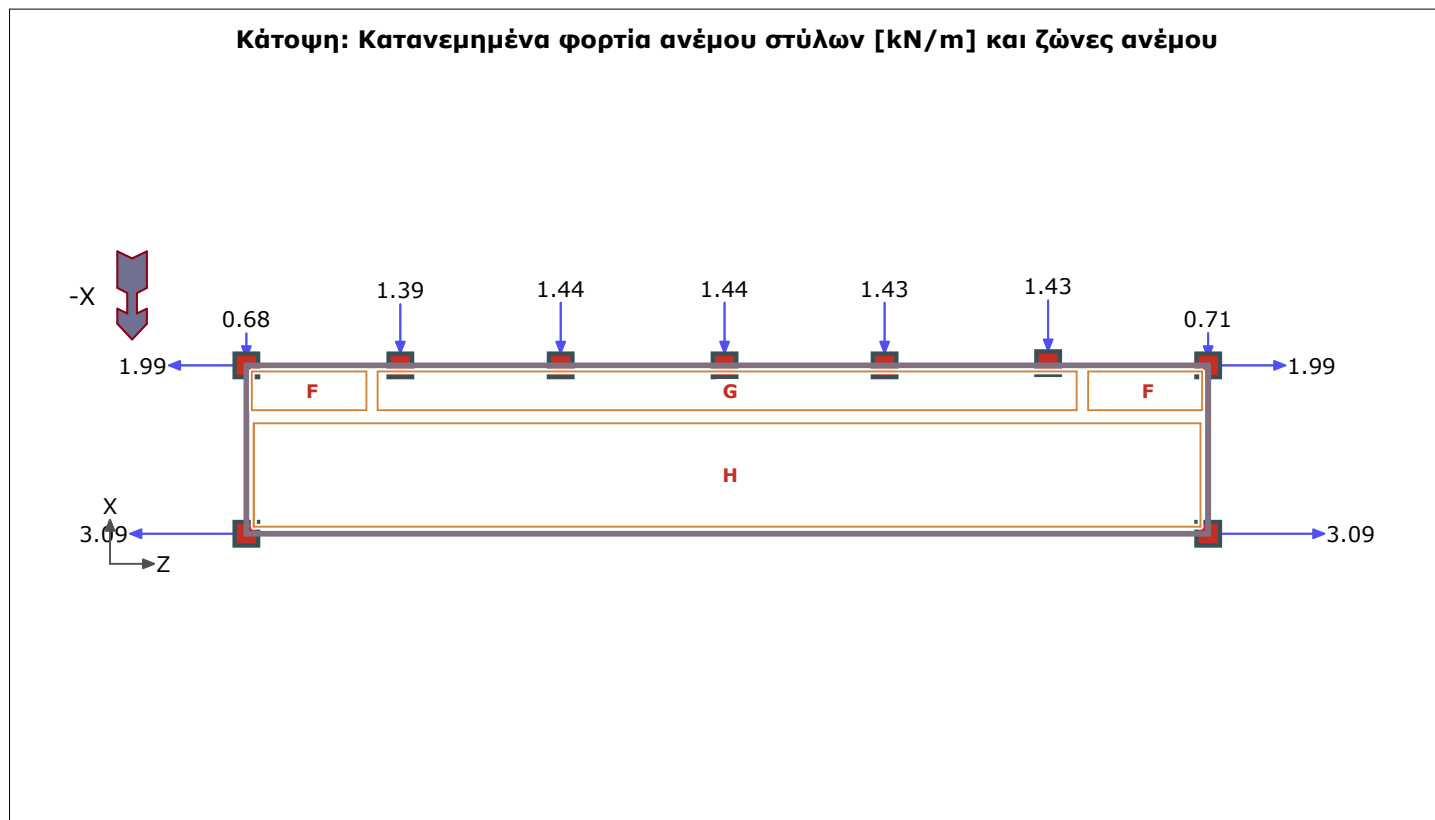


Τμήμα 3: Μονόριχτη, 23.5°

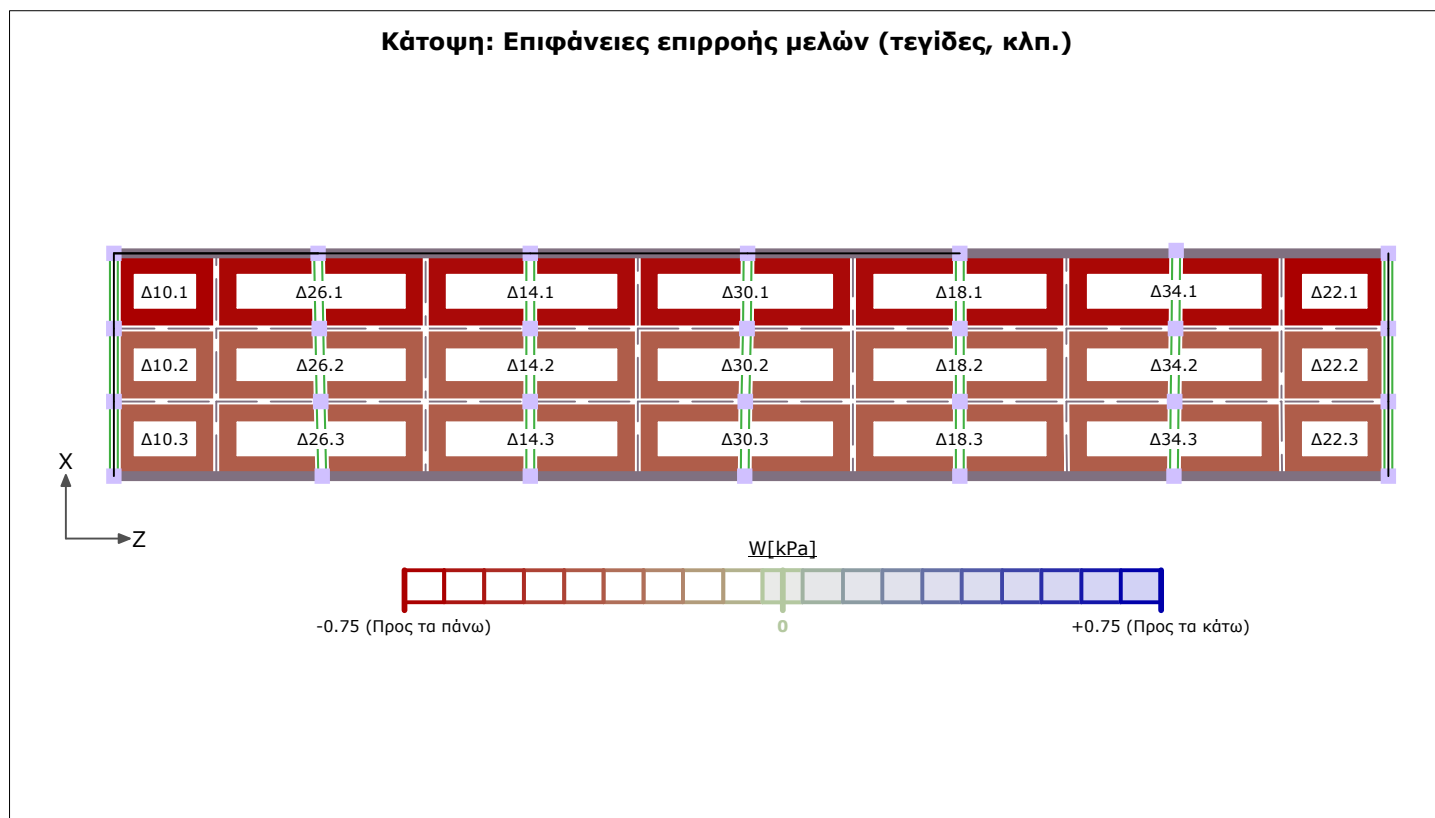
Ζώνες στέγης: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη:	F	G	H
LX x LZ [m]=	2.32 x 0.93	13.13 x 0.93	17.78 x 2.18
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	2.2	12.2	38.8
Z=+5.65m:			
W [kPa]=	-0.80	-0.76	-0.40

Κάτοψη: Κατανεμημένα φορτία ανέμου στύλων [kN/m] και ζώνες ανέμου



Κάτοψη: Επιφάνειες επιρροής μελών (τεγίδες, κλπ.)



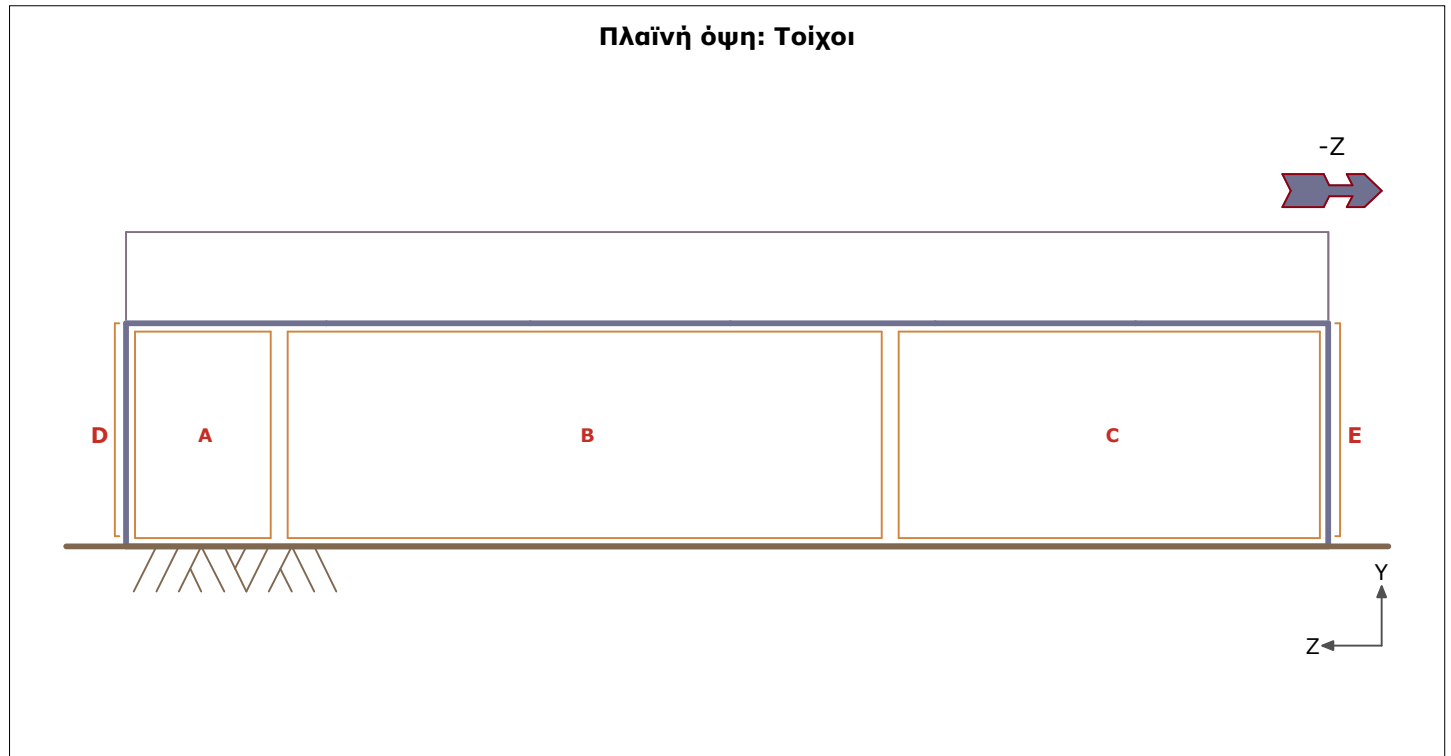
A/A φόρτισης ανέμου : 4 - Διεύθυνση : -Z - Εσωτερική υπερπίεση

Διάσταση κτιρίου εγκάρσια στον άνεμο b	=	12.80m
Διάσταση κτιρίου παράλληλη στον άνεμο d	=	18.00m
Διάσταση $e = \min(b, 2h)$	=	11.30m
Ζώνες πλαινών τοίχων για $e < d$:	A, B, C

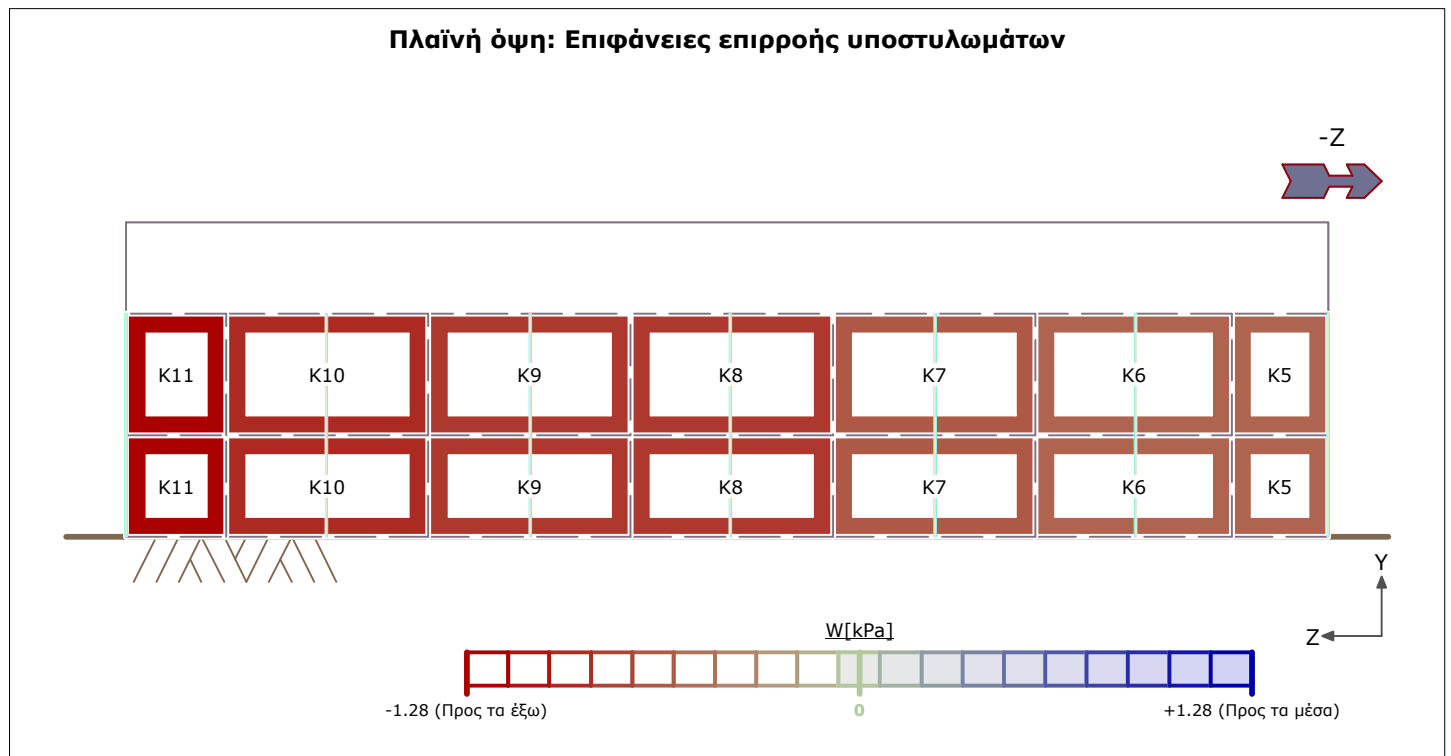
Ζώνες τοίχων: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη	A	B	C	D	E
Διάσταση [m]=	2.26	9.04	6.70	12.80	12.80
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	7.5	29.8	21.4	50.0	50.0
Z=+5.65m: W [kPa]=	-1.28	-0.91	-0.64	0.46	-0.47

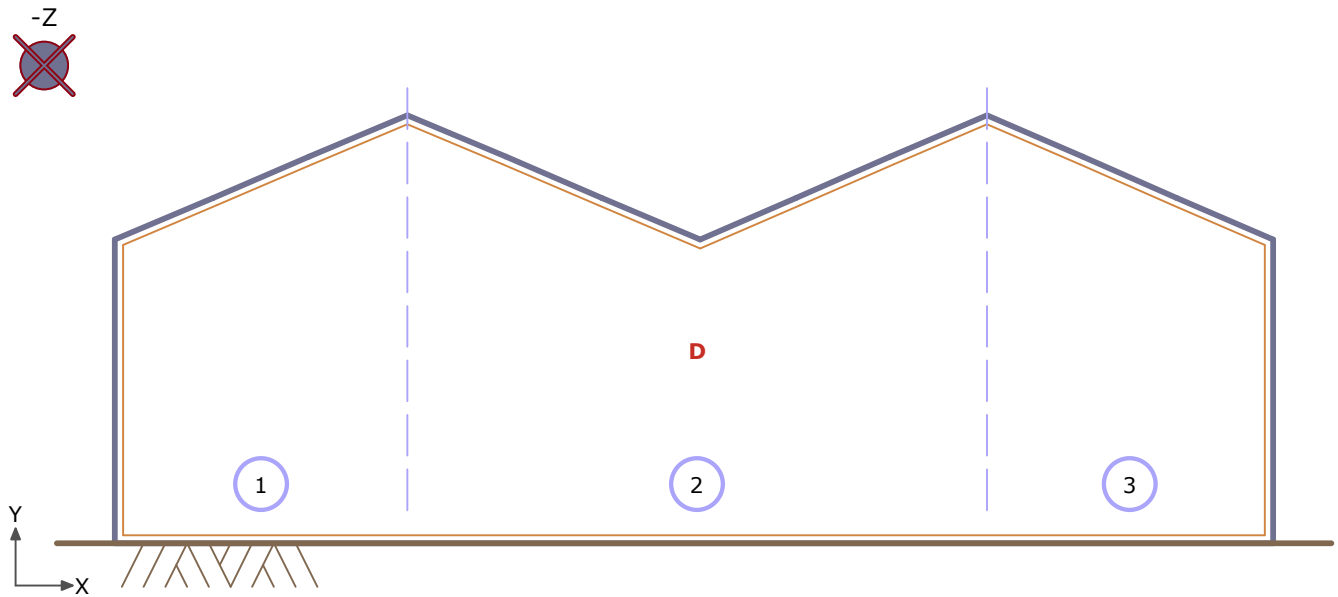
Πλαϊνή όψη: Τοίχοι



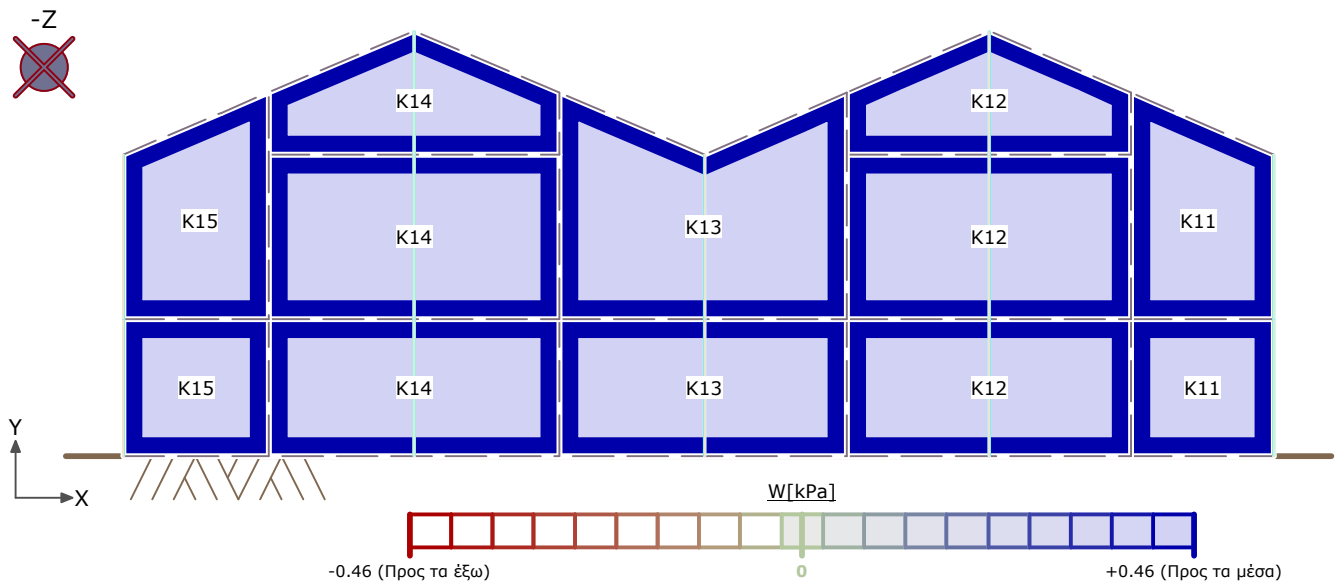
Πλαϊνή όψη: Επιφάνειες επιρροής υποστυλωμάτων



Προσήνεμη όψη: Τοίχοι



Προσήνεμη όψη: Επιφάνειες επιρροής υποστυλωμάτων

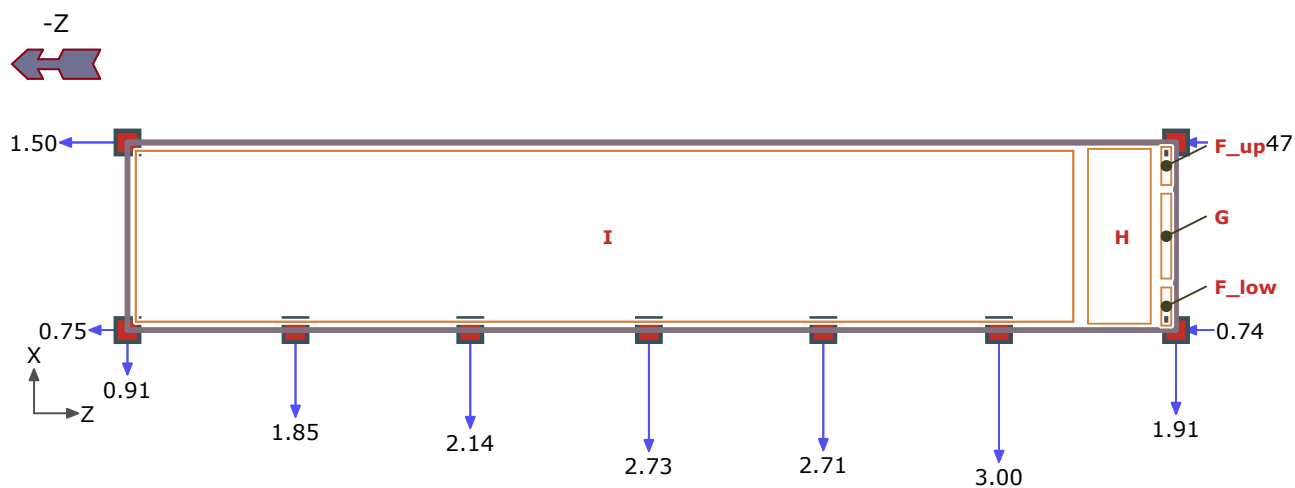


Τμήμα 1: Μονόριχτη, 23.0°

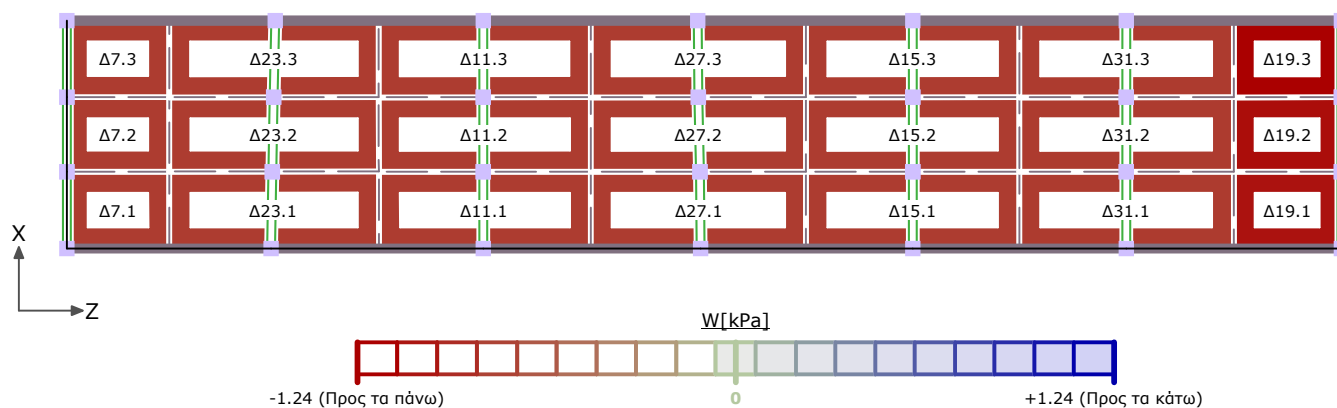
Ζώνες στέγης: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη:	F_up	F_low	G	H	I
LX x LZ [m]=	0.32 x 0.80	0.32 x 0.80	0.32 x 1.59	1.27 x 3.18	16.19 x 3.18
A(προβαλλόμενο)[m²]=	0.3	0.3	0.5	4.0	51.5
Z=+5.65m:					
W [kPa]=	-2.22	-1.50	-1.72	-1.01	-0.87

Κάτοψη: Κατανεμημένα φορτία ανέμου στύλων [kN/m] και ζώνες ανέμου



Κάτοψη: Επιφάνειες επιρροής μελών (τεγίδες, κλπ.)

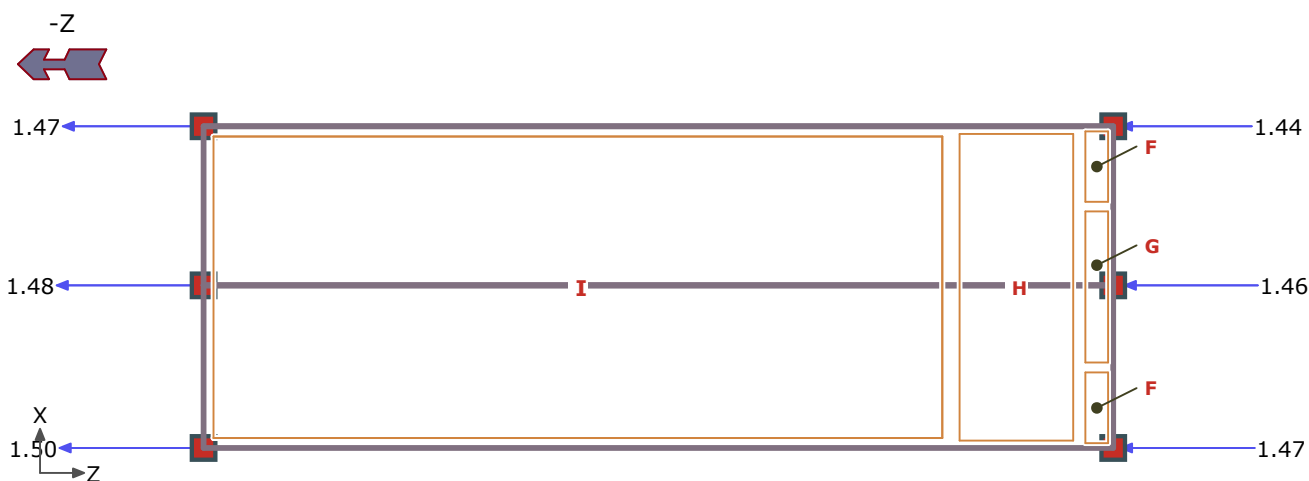


Τμήμα 2: Δίρριχτη, -23.2°

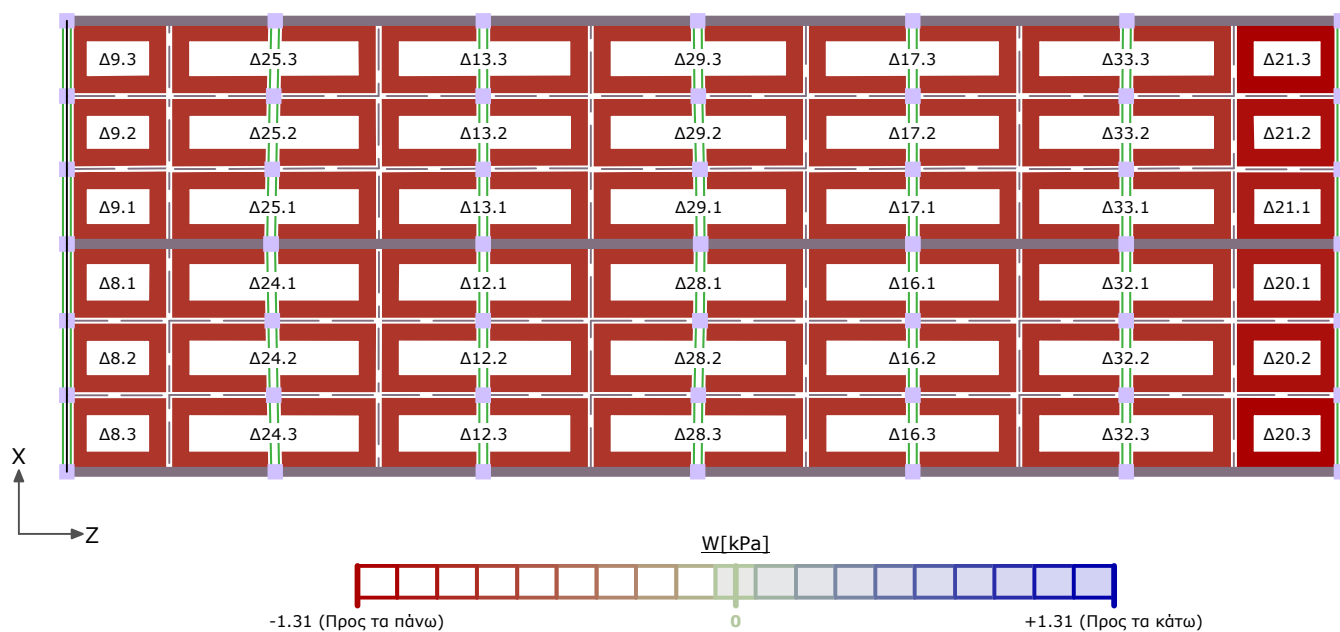
Ζώνες στέγης: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη:	F	G	H	I
LX x LZ [m]=	0.63 x 1.57	0.63 x 3.14	2.52 x 6.29	14.64 x 6.29
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	1.0	2.0	15.8	92.0
Z=+5.65m: W [kPa]=	-1.71	-1.28	-1.01	-0.96

Κάτοψη: Κατανεμημένα φορτία ανέμου στύλων [kN/m] και ζώνες ανέμου



Κάτοψη: Επιφάνειες επιρροής μελών (τεγίδες, κλπ.)

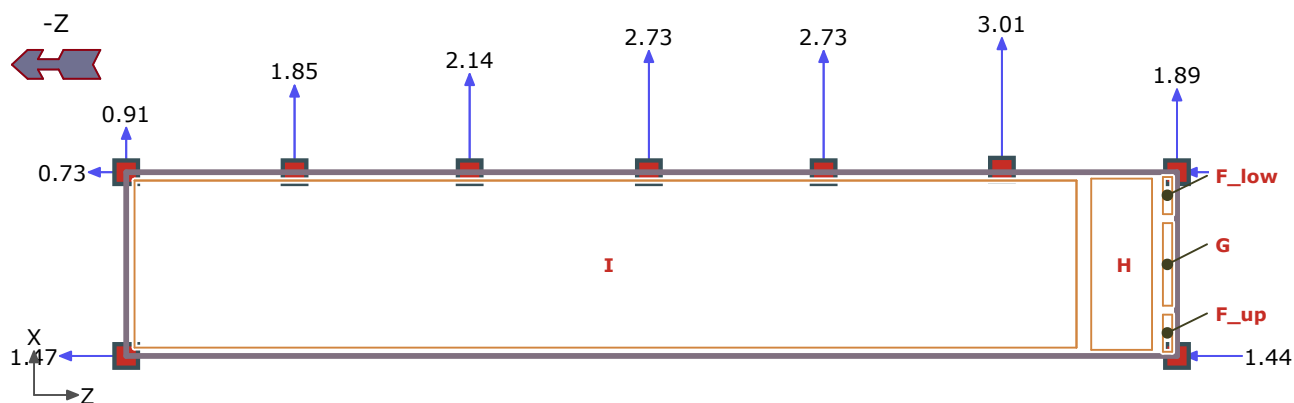


Τμήμα 3: Μονόριχτη, 23.5°

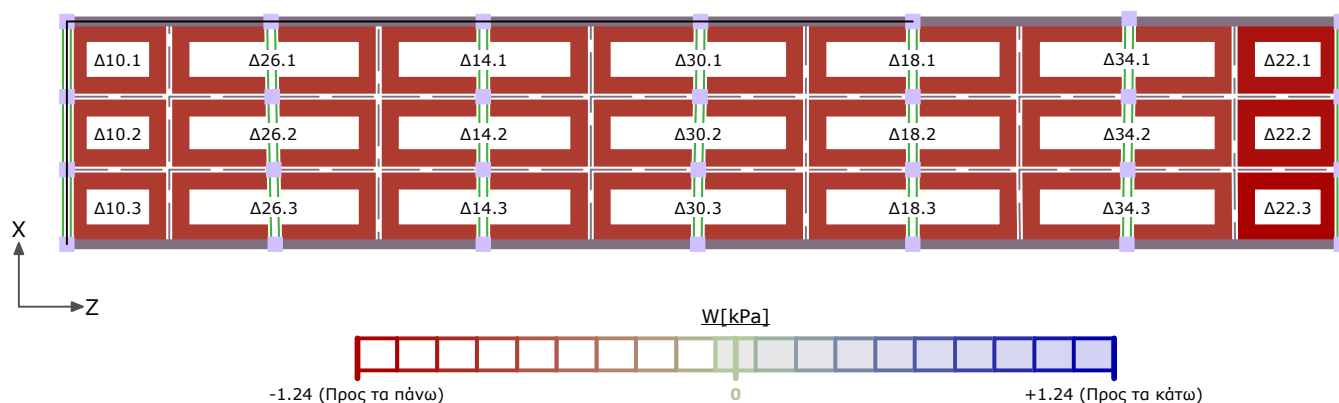
Ζώνες στέγης: Διαστάσεις, συντελεστές και πιέσεις

Ζώνη:	F_low	F_up	G	H	I
LX x LZ [m]=	0.31 x 0.78	0.31 x 0.78	0.31 x 1.56	1.24 x 3.11	16.22 x 3.11
A(προβαλλόμενο)[m ²]=	0.2	0.2	0.5	3.9	50.5
Z=+5.65m: W [kPa]=	-1.49	-2.22	-1.71	-1.01	-0.87

Κάτοψη: Κατανεμημένα φορτία ανέμου στύλων [kN/m] και ζώνες ανέμου



Κάτοψη: Επιφάνειες επιρροής μελών (τεγίδες, κλπ.)



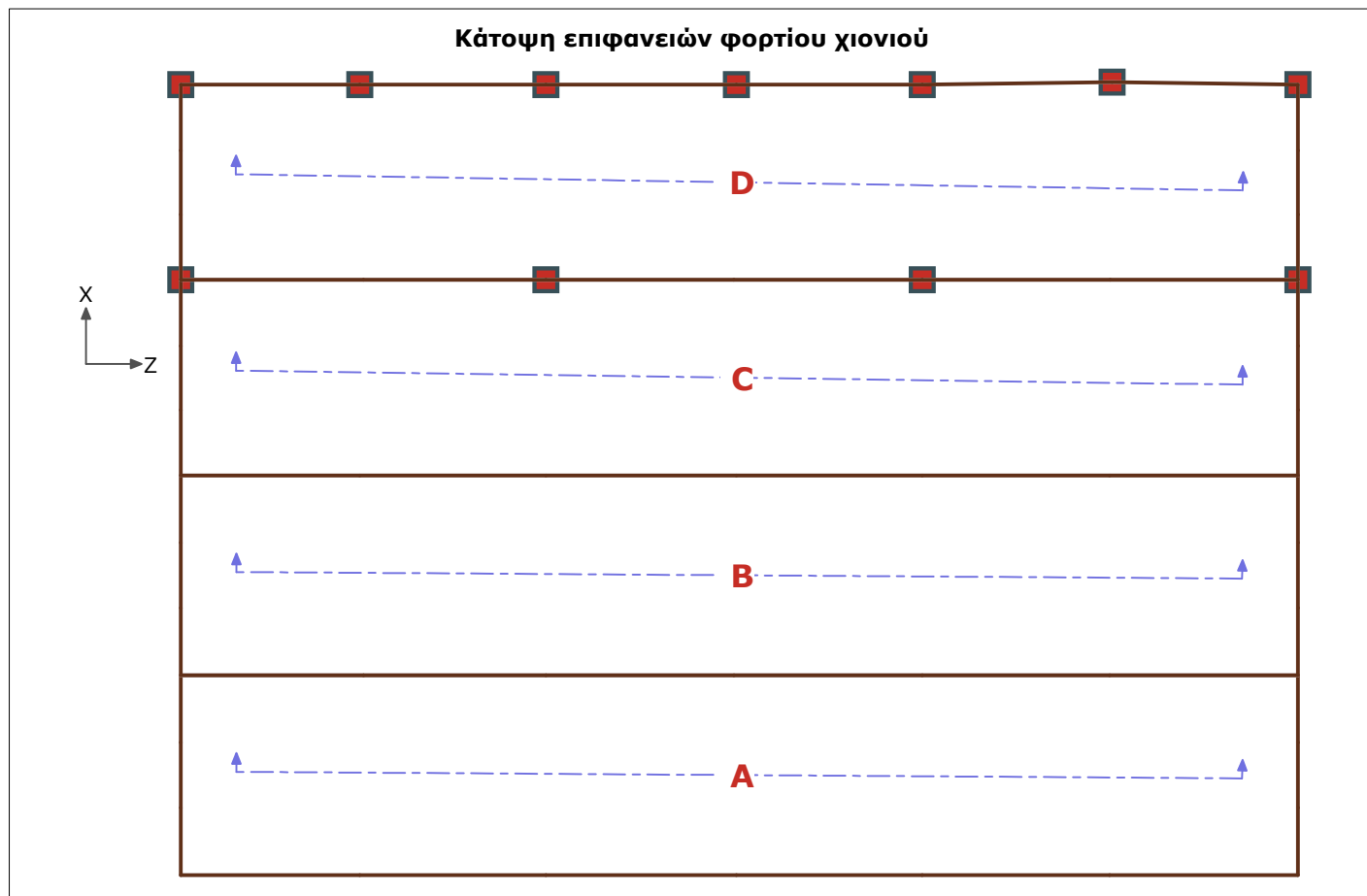
Φορτίο χιονιού [EC1-1-3]

Φορτίο χιονιού στο επίπεδο της θάλασσας $s_{k,0}$ ($A=0$)	=	0.40kPa
Υψόμετρο τοποθεσίας A	=	100.0m
Συντελεστής έκθεσης C_e	=	1.00

Η χαρακτηριστική τιμή του φορτίου του χιονιού στο έδαφος για τη δεδομένη περιοχή δίνεται από την εξ. [§4.1(1), EC1-1-3]
 $s_k = s_{k,0} \cdot [1 + (A/917)^2] = 0.40\text{kPa}$

Τα φορτία χιονιού στη στέγη δίνονται από την εξ.(5.1), [EC1-1-3]:

$$s = \mu_i \cdot C_e \cdot C_t \cdot s_k$$

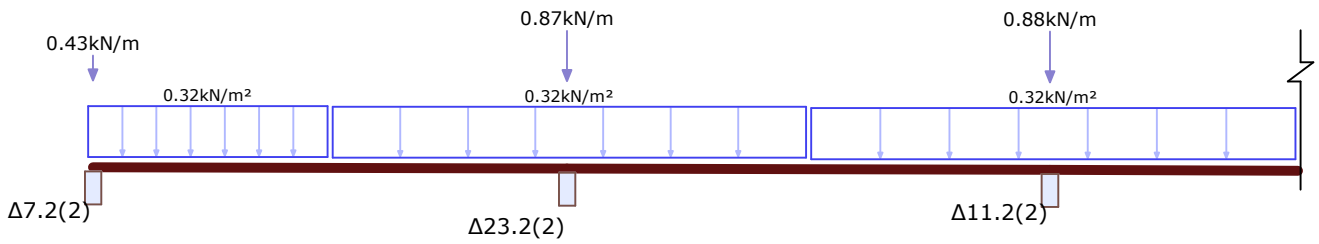
**Στοιχεία επιφανειών φορτίου χιονιού**

Επιφάνεια	Προβαλλόμενο εμβαδό	L	B	Γωνία κλίσης α	Συντελεστής σχήματος $\mu_1(\alpha)$	Προβαλλόμενο φορτίο χιονιού s
[/]	[m ²]	[m]	[m]	[°]	[/]	[kN/m ²]
A	56.5	17.80	3.30	22.8	0.80	0.32
B	56.5	17.80	3.30	22.8	0.80	0.32
C	55.3	17.82	3.36	23.3	0.80	0.32
D	55.4	17.83	3.40	23.3	0.80	0.32

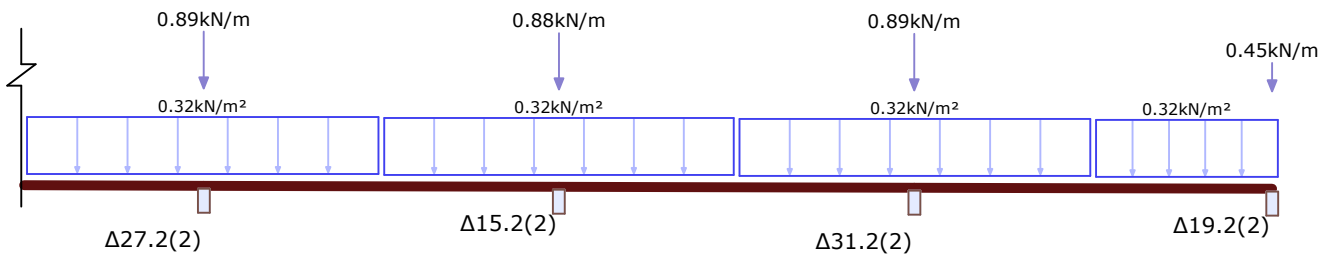
Σημείωση:

Το φορτίο χιονιού s αναφέρεται σε **οριζόντια προβολή** της επιφάνειας της στέγης, σύμφωνα με τον EC 1-1-3, §5.2(4).

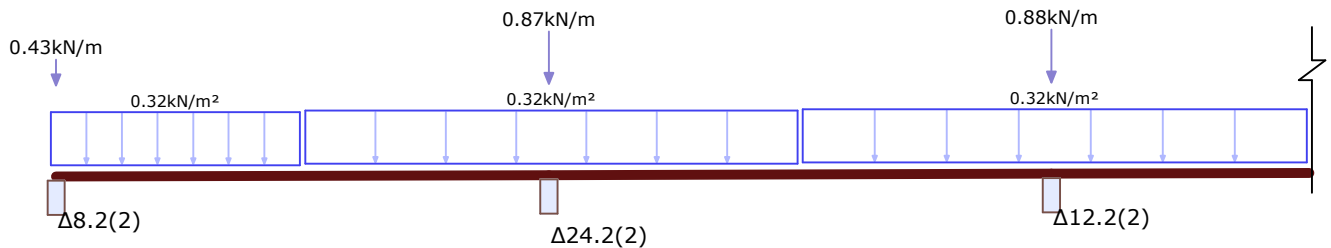
Ενδεικτική τομή στέγης. Επιφάνεια: Α (συνεχίζεται)



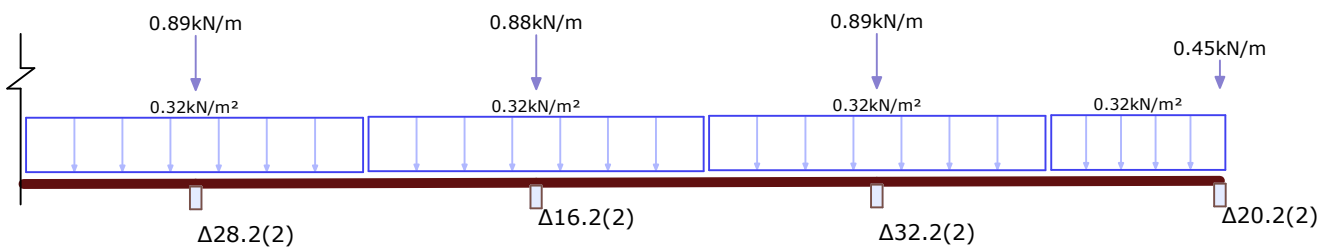
Ενδεικτική τομή στέγης. Επιφάνεια: Α (συνεχίζεται)



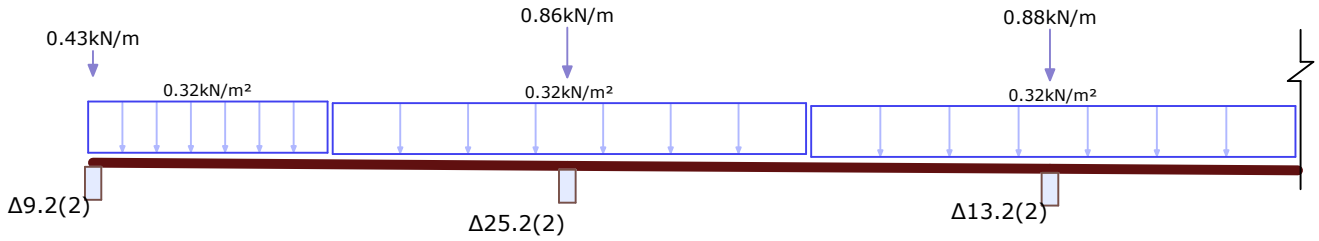
Ενδεικτική τομή στέγης. Επιφάνεια: Β (συνεχίζεται)



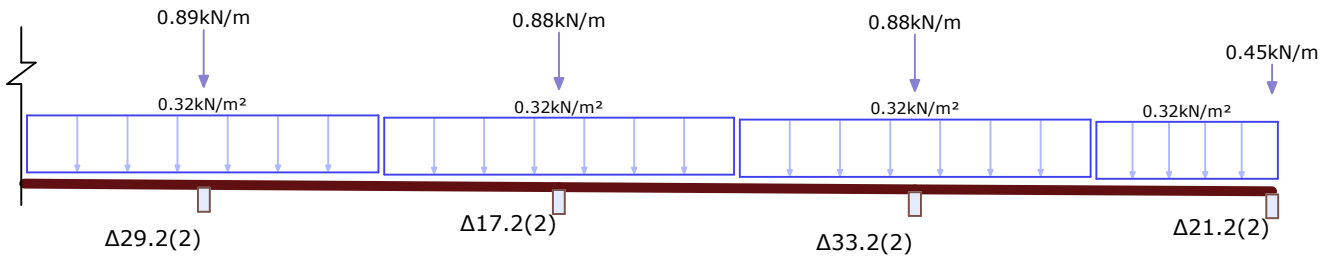
Ενδεικτική τομή στέγης. Επιφάνεια: Β (συνεχίζεται)



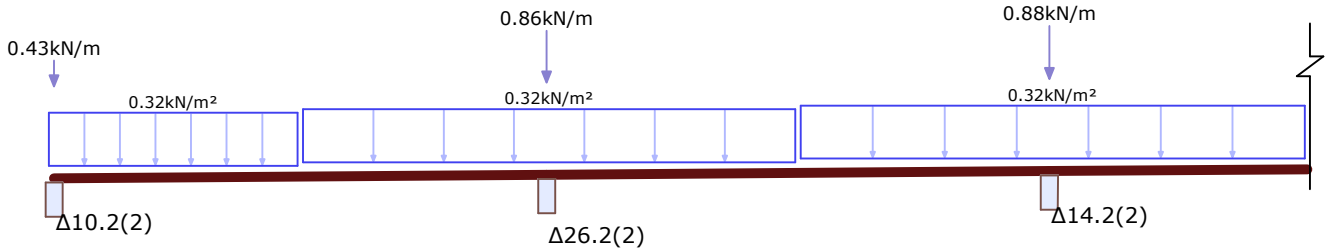
Ενδεικτική τομή στέγης. Επιφάνεια: C (συνεχίζεται)



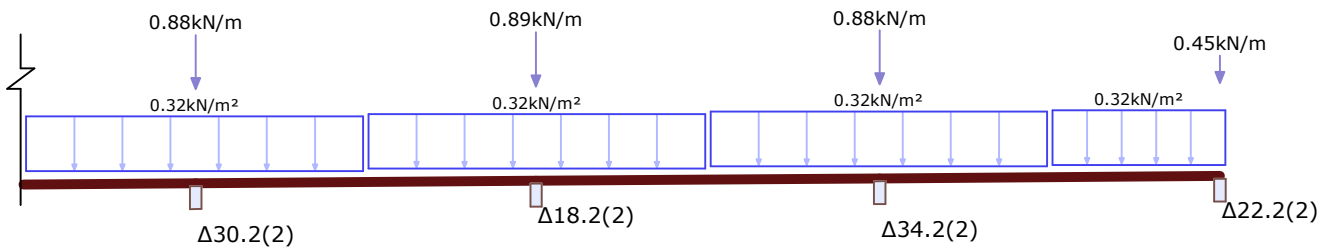
Ενδεικτική τομή στέγης. Επιφάνεια: C (συνεχίζεται)



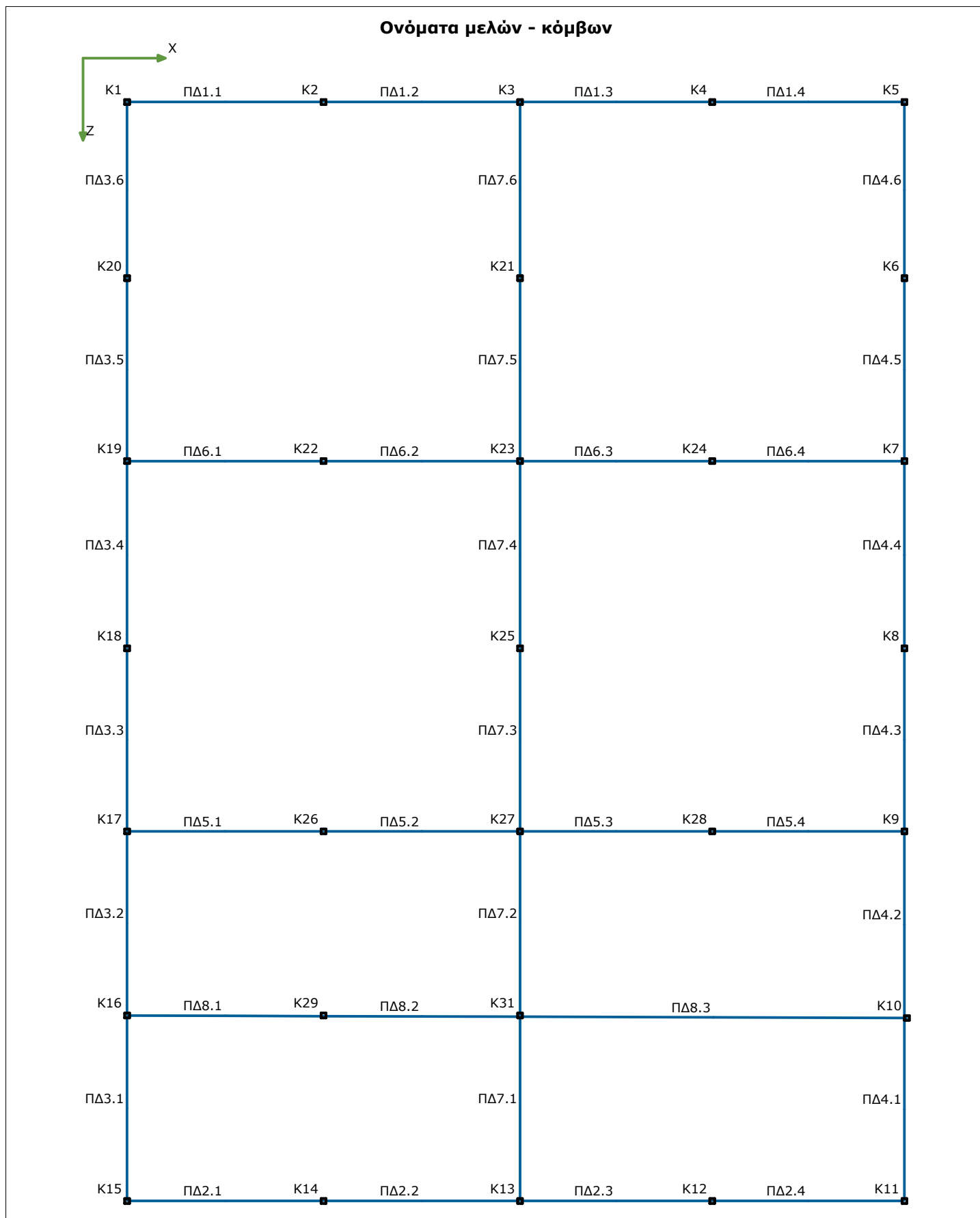
Ενδεικτική τομή στέγης. Επιφάνεια: D (συνεχίζεται)



Ενδεικτική τομή στέγης. Επιφάνεια: D (συνεχίζεται)



Κάτοψη ορόφου: -1



Διαστασιολόγηση δοκών ορόφου: -1

Δοκός: Δ1.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 2	Μέλος: 70	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.10m	Bl=0.04m	Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι	
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ ($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	1	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-16.46	0.00	0.86	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	2	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cot θ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	1	0.04	43.33	1.00	0.00	0.48	30.42	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	2	0.04	43.33	1.00	0.00	0.48	30.43	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	1	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	2	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ1.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 3	Μέλος: 71	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.10m	Bl=0.04m	Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι	
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ ($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	2	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-16.46	0.00	0.86	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	3	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	2	0.04	43.32	1.00	0.00	0.48	30.41	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	3	0.04	43.32	1.00	0.00	0.48	30.42	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	2	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	3	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ1.3, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 4	Μέλος: 72	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.03m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ ($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	$\rho 1_{rq}$ [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	3	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-15.83	0.00	0.83	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	4	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	3	0.04	42.52	1.00	0.00	0.48	29.60	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	4	0.04	42.52	1.00	0.00	0.48	29.61	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	3	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	4	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ1.4, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 5	Μέλος: 73	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.03m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι

Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00\text{kPa}$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$	($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$
--------	---------------------------------	---	---	----------	-----------------------	-------------------------------------

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	4	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-15.83	0.00	0.83	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	5	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cot θ [/]	Συνδετήρες τμ. [mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	4	0.04	42.53	1.00	0.00	0.48	29.61	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	5	0.04	42.53	1.00	0.00	0.48	29.62	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	4	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	5	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Απαιτούμενος και τοποθετούμενος διαμήκης οπλισμός

Αν. [Λ]	θέση [Λ]	Αρχή[r] [cm ²]	Άνοιγμα[r] [cm ²]	Τέλος[r] [cm ²]	Αρχή[p] [cm ²]	Άνοιγμα[p] [cm ²]	Τέλος[p] [cm ²]
1	Πάνω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
1	Κάτω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
2	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
2	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
4	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18
4	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού : Δοκού Δ1

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 1	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2				
[Π]:Κόμβος 1	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	
[Κ]:Κόμβος 1	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 2	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 3	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 4	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2				

[Π]:Κόμβος 5	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m
[Κ]:Κόμβος 5	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m

Δοκός: Δ2.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 14	Μέλος: 74	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.10m	Bl=0.04m	Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι	
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00\text{kPa}$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ (λ*kp) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	15	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-16.46	0.00	0.86	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	14	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	15	0.04	43.33	1.00	0.00	0.48	30.42	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	14	0.04	43.33	1.00	0.00	0.48	30.43	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	15	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	14	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ2.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 13	Μέλος: 75	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.10m	Bl=0.04m	Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι	
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00\text{kPa}$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ (λ*kp) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	14	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-16.46	0.00	0.86	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	13	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	14	0.04	43.32	1.00	0.00	0.48	30.41	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	13	0.04	43.32	1.00	0.00	0.48	30.42	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	14	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	13	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ2.3, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 12	Μέλος: 76	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.03m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	.	D= 0.00m $\delta= 30.00^\circ$ ($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	13	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-15.83	0.00	0.83	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	12	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	13	0.04	42.52	1.00	0.00	0.48	29.60	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	12	0.04	42.52	1.00	0.00	0.48	29.61	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	13	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	12	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ2.4, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 11	Μέλος: 77	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.03m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι

Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00\text{kPa}$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$	($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$
--------	---------------------------------	---	---	----------	-----------------------	-------------------------------------

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	12	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-15.83	0.00	0.83	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	11	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cot θ [/]	Συνδετήρες τμ. [mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	12	0.04	42.53	1.00	0.00	0.48	29.61	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	11	0.04	42.53	1.00	0.00	0.48	29.62	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	12	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	11	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Απαιτούμενος και τοποθετούμενος διαμήκης οπλισμός

Αν. [Λ]	θέση [Λ]	Αρχή[r] [cm ²]	Άνοιγμα[r] [cm ²]	Τέλος[r] [cm ²]	Αρχή[p] [cm ²]	Άνοιγμα[p] [cm ²]	Τέλος[p] [cm ²]
1	Πάνω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
1	Κάτω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
2	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
2	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
4	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18
4	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού : Δοκού Δ2

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 1	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2				
[Π]:Κόμβος 15	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	
[Κ]:Κόμβος 15	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 2	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 3	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 4	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2				

[Π]:Κόμβος 11	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m
[Κ]:Κόμβος 11	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m

Δοκός: Δ3.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 16	Μέλος: 78	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.92m	Bl=0.04m	Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι	
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00\text{kPa}$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ ($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	15	0.04	-13.66	0.00	0.71	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-14.84	0.00	0.77	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	16	0.04	-13.66	0.00	0.71	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	15	0.04	41.23	1.00	0.00	0.48	28.31	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	16	0.04	41.23	1.00	0.00	0.48	28.31	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20\text{kNm}$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00\text{kNm}$ - $V_{Rdmax} = 897.07\text{kN}$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	15	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	16	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ3.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 17	Μέλος: 79	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.90m	Bl=0.04m	Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι	
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00\text{kPa}$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ ($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	16	0.04	-13.49	0.00	0.70	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-14.67	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	17	0.04	-13.49	0.00	0.70	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	16	0.04	40.99	1.00	0.00	0.48	28.07	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	17	0.04	40.99	1.00	0.00	0.48	28.07	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	16	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	17	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ3.3, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 18	Μέλος: 80	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.88m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	.	D= 0.00m δ= 30.00° (λ*kp) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	17	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-14.49	0.00	0.75	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	18	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	17	0.04	40.75	1.00	0.00	0.48	27.82	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	18	0.04	40.75	1.00	0.00	0.48	27.83	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	17	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	18	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ3.4, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 19	Μέλος: 81	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.95m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι

Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00\text{kPa}$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$	$(\lambda * k_p) \lambda= 0.30$
--------	---------------------------------	---	---	----------	-----------------------	---------------------------------

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	18	0.04	-13.92	0.00	0.72	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-15.11	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	19	0.04	-13.92	0.00	0.72	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	18	0.04	41.59	1.00	0.00	0.48	28.67	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	19	0.04	41.59	1.00	0.00	0.48	28.67	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	18	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	19	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ3.5, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 20	Μέλος: 82	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.88m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00\text{kPa}$.	.	D= 0.00m $\delta= 30.00^\circ$ $(\lambda * k_p) \lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	19	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-14.49	0.00	0.75	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	20	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	19	0.04	40.75	1.00	0.00	0.48	27.82	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	20	0.04	40.75	1.00	0.00	0.48	27.83	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	19	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	20	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ3.6, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 1	Μέλος: 83	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.77m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ ($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	20	0.04	-12.39	0.00	0.64	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-13.52	0.00	0.70	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	1	0.04	-12.39	0.00	0.64	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cot θ [/]	Συνδετήρες τμ. [mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	20	0.04	39.41	1.00	0.00	0.48	26.47	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	1	0.04	39.41	1.00	0.00	0.48	26.47	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	20	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	1	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Απαιτούμενος και τοποθετούμενος διαμήκης οπλισμός

Αν. [Λ]	θέση [Λ]	Αρχή[r] [cm ²]	Άνοιγμα[r] [cm ²]	Τέλος[r] [cm ²]	Αρχή[p] [cm ²]	Άνοιγμα[p] [cm ²]	Τέλος[p] [cm ²]
1	Πάνω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
1	Κάτω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
2	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
2	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
4	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
4	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
5	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
5	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
6	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18
6	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού : Δοκού Δ3

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 1	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2				
[Π]:Κόμβος 15	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	

[Κ]:Κόμβος 15	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος
Ανοι 2	4Φ18		4Φ18
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή: Τέλος:
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος
Ανοι 3	4Φ18		4Φ18
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή: Τέλος:
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος
Ανοι 4	4Φ18		4Φ18
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή: Τέλος:
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος
Ανοι 5	4Φ18		4Φ18
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή: Τέλος:
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος
Ανοι 6	4Φ18		4Φ18
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή: Τέλος:
Ελάχιστη διάσταση (hc) στηρίξης για αγκύρωση βάσει EC2			
[Π]:Κόμβος 1	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m
[Κ]:Κόμβος 1	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m

Δοκός: Δ4.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 10	Μέλος: 84	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.88m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ ($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	$\rho1_rq$ [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	11	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-14.49	0.00	0.75	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	10	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	11	0.04	40.76	1.00	0.00	0.48	27.83	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	10	0.04	40.76	1.00	0.00	0.48	27.83	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Κόμβος	11	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	10	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ4.2, Όροφος -1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 9	Μέλος: 85	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.94m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ρομών=Οχι
Έδαφος	σ _{per} = 250.00kPa	.	.	D= 0.00m δ= 30.00° (λ*κρ) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ρομών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	10	0.04	-13.83	0.00	0.72	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-15.03	0.00	0.78	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	9	0.04	-13.83	0.00	0.72	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	10	0.04	41.47	1.00	0.00	0.48	28.55	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	9	0.04	41.47	1.00	0.00	0.48	28.56	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	10	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	9	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ4.3, Όροφος -1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 9	Τέλος: 8	Μέλος: 86	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.88m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ρομών=Οχι
Έδαφος	σ _{per} = 250.00kPa	.	.	D= 0.00m δ= 30.00° (λ*κρ) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ρομών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	9	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-14.49	0.00	0.75	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	8	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	9	0.04	40.75	1.00	0.00	0.48	27.82	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	8	0.04	40.75	1.00	0.00	0.48	27.83	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	9	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	8	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ4.4, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 8	Τέλος: 7	Μέλος: 87	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.95m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ ($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	$\rho 1_{rq}$ [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	8	0.04	-13.92	0.00	0.72	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-15.11	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	7	0.04	-13.92	0.00	0.72	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	8	0.04	41.59	1.00	0.00	0.48	28.67	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	7	0.04	41.59	1.00	0.00	0.48	28.67	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	8	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	7	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ4.5, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 6	Μέλος: 88	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.88m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι

Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00\text{kPa}$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$	($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$
--------	---------------------------------	---	---	----------	-----------------------	-------------------------------------

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	7	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-14.49	0.00	0.75	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	6	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	AsI [cm ²]
1.35G+1.05Q	7	0.04	40.75	1.00	0.00	0.48	27.82	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	6	0.04	40.75	1.00	0.00	0.48	27.83	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20\text{kNm}$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00\text{kNm}$ - $V_{Rdmax} = 897.07\text{kN}$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	7	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	6	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ4.6, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 5	Μέλος: 89	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.77m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00\text{kPa}$.	.	D= 0.00m $\delta= 30.00^\circ$ ($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	6	0.04	-12.39	0.00	0.64	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-13.52	0.00	0.70	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	5	0.04	-12.39	0.00	0.64	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	AsI [cm ²]
1.35G+1.05Q	6	0.04	39.41	1.00	0.00	0.48	26.47	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	5	0.04	39.41	1.00	0.00	0.48	26.47	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20\text{kNm}$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00\text{kNm}$ - $V_{Rdmax} = 897.07\text{kN}$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	6	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	5	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Απαιτούμενος και τοποθετούμενος διαμήκης οπλισμός

Αν. [\]	θέση [\]	Αρχή[r] [cm ²]	Ανοιγμα[r] [cm ²]	Τέλος[r] [cm ²]	Αρχή[p] [cm ²]	Ανοιγμα[p] [cm ²]	Τέλος[p] [cm ²]
1	Πάνω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
1	Κάτω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
2	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
2	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
4	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
4	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
5	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
5	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
6	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18
6	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού : Δοκού Δ4

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 1	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2				
[Π]:Κόμβος 11	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	
[Κ]:Κόμβος 11	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	
Ανοι 2	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ανοι 3	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ανοι 4	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ανοι 5	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ανοι 6	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2				
[Π]:Κόμβος 5	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	
[Κ]:Κόμβος 5	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	

Δοκός: Δ5.1, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 26	Μέλος: 90	ΣΠΕΜ = 1.00
---------------	----------	-----------	-----------	--------------------

Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός		Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.10m		Bl=0.04m	Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C		Συνδετήρες: B500C	
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Ανακατανομή ροπών=Οχι	
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$	($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	17	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-16.46	0.00	0.86	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	26	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cot θ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	17	0.04	43.33	1.00	0.00	0.48	30.42	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	26	0.04	43.33	1.00	0.00	0.48	30.43	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	17	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	26	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ5.2, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 27	Μέλος: 91	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.10m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	.	D= 0.00m $\delta= 30.00^\circ$ ($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	26	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-16.46	0.00	0.86	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	27	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cot θ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	26	0.04	43.32	1.00	0.00	0.48	30.41	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	27	0.04	43.32	1.00	0.00	0.48	30.42	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	26	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Κόμβος	27	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ5.3, Όροφος -1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 28	Μέλος: 92	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.03m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	σ _{per} = 250.00kPa	.	.	D= 0.00m δ= 30.00° (λ*κρ) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	27	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-15.83	0.00	0.83	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	28	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	27	0.04	42.52	1.00	0.00	0.48	29.60	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	28	0.04	42.52	1.00	0.00	0.48	29.61	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	27	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	28	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ5.4, Όροφος -1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 9	Μέλος: 93	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.03m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	σ _{per} = 250.00kPa	.	.	D= 0.00m δ= 30.00° (λ*κρ) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	28	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-15.83	0.00	0.83	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	9	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτρησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	28	0.04	42.53	1.00	0.00	0.48	29.61	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	9	0.04	42.53	1.00	0.00	0.48	29.62	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	28	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	9	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Απαιτούμενος και τοποθετούμενος διαμήκης οπλισμός

Αν. [Λ]	θέση [Λ]	Αρχή[r] [cm ²]	Ανοιγμα[r] [cm ²]	Τέλος[r] [cm ²]	Αρχή[p] [cm ²]	Ανοιγμα[p] [cm ²]	Τέλος[p] [cm ²]
1	Πάνω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
1	Κάτω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
2	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
2	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
4	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18
4	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού : Δοκού Δ5

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 1	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:

Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2

[Π]:Κόμβος 17	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m
[Κ]:Κόμβος 17	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 2	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 3	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 4	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:

Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2

[Π]:Κόμβος 9	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m
[Κ]:Κόμβος 9	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m

Δοκός: Δ6.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 22	Μέλος: 94	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.10m	Bl=0.04m	Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι	
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ (λ*κρ) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	19	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-16.46	0.00	0.86	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	22	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	19	0.04	43.33	1.00	0.00	0.48	30.42	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	22	0.04	43.33	1.00	0.00	0.48	30.43	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	19	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	22	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ6.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 23	Μέλος: 95	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.10m	Bl=0.04m	Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι	
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ (λ*κρ) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	22	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-16.46	0.00	0.86	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	23	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	22	0.04	43.32	1.00	0.00	0.48	30.41	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	23	0.04	43.32	1.00	0.00	0.48	30.42	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	22	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	23	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ6.3, Όροφος -1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 24	Μέλος: 96	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.03m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	σ _{per} = 250.00kPa	.	.	D= 0.00m δ= 30.00° (λ*κρ) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	23	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-15.83	0.00	0.83	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	24	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	23	0.04	42.52	1.00	0.00	0.48	29.60	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	24	0.04	42.52	1.00	0.00	0.48	29.61	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	23	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	24	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ6.4, Όροφος -1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 7	Μέλος: 97	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.03m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	σ _{per} = 250.00kPa	.	.	D= 0.00m δ= 30.00° (λ*κρ) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	24	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-15.83	0.00	0.83	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	7	0.04	-14.61	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	24	0.04	42.53	1.00	0.00	0.48	29.61	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	7	0.04	42.53	1.00	0.00	0.48	29.62	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	24	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	7	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Απαιτούμενος και τοποθετούμενος διαμήκης οπλισμός

Αν. [/]	θέση [/]	Αρχή[r] [cm ²]	Άνοιγμα[r] [cm ²]	Τέλος[r] [cm ²]	Αρχή[p] [cm ²]	Άνοιγμα[p] [cm ²]	Τέλος[p] [cm ²]
1	Πάνω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
1	Κάτω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
2	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
2	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
4	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18
4	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού : Δοκού Δ6

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 1	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:

Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2

[Π]:Κόμβος 19	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m
[Κ]:Κόμβος 19	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 2	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 3	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 4	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:

Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2

[Π]:Κόμβος 7	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m
[Κ]:Κόμβος 7	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m

Δοκός: Δ7.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 31	Μέλος: 98	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.92m	Bl=0.04m	Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι	
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ (λ*κρ) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	13	0.04	-13.66	0.00	0.71	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-14.84	0.00	0.77	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	31	0.04	-13.66	0.00	0.71	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	13	0.04	41.23	1.00	0.00	0.48	28.31	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	31	0.04	41.23	1.00	0.00	0.48	28.31	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	13	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	31	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ7.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 27	Μέλος: 99	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.90m	Bl=0.04m	Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C	
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι	
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ (λ*κρ) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	31	0.04	-13.49	0.00	0.70	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-14.67	0.00	0.76	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	27	0.04	-13.49	0.00	0.70	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	31	0.04	40.99	1.00	0.00	0.48	28.07	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	27	0.04	40.99	1.00	0.00	0.48	28.07	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	31	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	27	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ7.3, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 25	Μέλος: 100	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.88m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	σ _{per} = 250.00kPa	.	.	D= 0.00m δ= 30.00° (λ*κρ) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	27	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-14.49	0.00	0.75	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	25	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	27	0.04	40.75	1.00	0.00	0.48	27.82	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	25	0.04	40.75	1.00	0.00	0.48	27.83	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	27	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	25	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ7.4, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 23	Μέλος: 101	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.95m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	σ _{per} = 250.00kPa	.	.	D= 0.00m δ= 30.00° (λ*κρ) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	25	0.04	-13.92	0.00	0.72	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-15.11	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	23	0.04	-13.92	0.00	0.72	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	25	0.04	41.59	1.00	0.00	0.48	28.67	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	23	0.04	41.59	1.00	0.00	0.48	28.67	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	25	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	23	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ7.5, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 21	Μέλος: 102	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.88m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00kPa$.	.	D= 0.00m $\delta= 30.00^\circ$ ($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	$\rho 1_{rq}$ [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	23	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-14.49	0.00	0.75	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	21	0.04	-13.32	0.00	0.69	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	23	0.04	40.75	1.00	0.00	0.48	27.82	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	21	0.04	40.75	1.00	0.00	0.48	27.83	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20kNm$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00kNm$ - $V_{Rdmax} = 897.07kN$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	23	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	21	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ7.6, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 3	Μέλος: 103	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=2.77m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι

Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00\text{kPa}$.	.	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$	($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$
--------	---------------------------------	---	---	----------	-----------------------	-------------------------------------

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	21	0.04	-12.39	0.00	0.64	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-13.52	0.00	0.70	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	3	0.04	-12.39	0.00	0.64	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cot θ [/]	Συνδετήρες τμ. [mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	21	0.04	39.41	1.00	0.00	0.48	26.47	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	3	0.04	39.41	1.00	0.00	0.48	26.47	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού TRdmax = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση TRdc = 42.00kNm - VRdmax = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	21	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	3	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Απαιτούμενος και τοποθετούμενος διαμήκης οπλισμός

Αν. [Λ]	θέση [Λ]	Αρχή[r] [cm ²]	Άνοιγμα[r] [cm ²]	Τέλος[r] [cm ²]	Αρχή[p] [cm ²]	Άνοιγμα[p] [cm ²]	Τέλος[p] [cm ²]
1	Πάνω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
1	Κάτω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
2	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
2	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
4	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
4	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
5	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
5	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
6	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18
6	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού : Δοκού Δ7

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 1	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2				
[Π]:Κόμβος 13	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	
[Κ]:Κόμβος 13	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 2	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 3	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις

Ανοι	4	4Φ18						4Φ18		
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:				Τέλος:		
Θέση	Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	5	4Φ18					4Φ18			
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:				Τέλος:		
Θέση	Κάτω σε μήκος		Σπάνε στις θέσεις			Άνω σε μήκος		Πρ. λοξά σε θέσεις		
Ανοι	6	4Φ18					4Φ18			
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20		Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:				Τέλος:		
Ελάχιστη διάσταση (hc) στηρίξης για αγκύρωση βάσει EC2										
[Π]:Κόμβος 3	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m				(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m				
[Κ]:Κόμβος 3	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m				(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m				

Δοκός: Δ8.1, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 29	Μέλος: 104		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός		Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.10m		Bl=0.04m	Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C		Συνδετήρες: B500C	
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Ανακατανομή ροπών=Οχι	
Έδαφος	σ _{per} = 250.00kPa	.	.	D= 0.00m	δ= 30.00°	(λ*κρ) λ= 0.30

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ1_rq [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	16	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-16.46	0.00	0.86	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	29	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	16	0.04	43.33	1.00	0.00	0.48	30.42	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	29	0.04	43.33	1.00	0.00	0.48	30.43	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού T_{Rdmax} = 158.20kNm - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση T_{Rdc} = 42.00kNm - V_{Rdmax} = 897.07kN

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	16	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	29	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ8.2, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 29	Τέλος: 31	Μέλος: 105		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός		Ακαμπτες απολήξεις	
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=3.10m		Bl=0.04m	Br=0.04m

Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30	Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ	Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00\text{kPa}$	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$ ($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	29	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-16.46	0.00	0.86	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	31	0.04	-15.22	0.00	0.79	0.00	0.00	0.01	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cot θ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	29	0.04	43.32	1.00	0.00	0.48	30.41	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	31	0.04	43.33	1.00	0.00	0.48	30.42	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20\text{kNm}$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00\text{kNm}$ - $V_{Rdmax} = 897.07\text{kN}$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	29	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	31	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

Δοκός: Δ8.3, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 10	Μέλος: 106	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	Ορθογωνική		Πεδιλοδοκός	Ακαμπτες απολήξεις
Διαστάσεις	50/50/5.7 [cm]		Μήκος lcl=6.18m	Bl=0.04m Br=0.04m
Υλικά	Σκυρόδεμα: C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Ανακατανομή ροπών=Οχι
Έδαφος	$\sigma_{per}=250.00\text{kPa}$	D= 0.00m	$\delta= 30.00^\circ$	($\lambda * k_p$) $\lambda= 0.30$

Μέγιστα οπλισμών ροπών κάμψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	MEd [kNm]	NEd [kN]	As1_ca [cm ²]	As2_ca [cm ²]	As_sl [cm ²]	x [m]	As1_rq [cm ²]	As2_rq [cm ²]	ρ_{1_rq} [o/oo]	E [/]
ΣΣ:+x	31	0.04	-33.96	0.00	1.79	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	0	0.00	-35.57	0.00	1.88	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2
ΣΣ:+x	10	0.04	-33.97	0.00	1.79	0.00	0.00	0.02	8.86	8.86	4.000	2

Μέγιστα οπλισμών διάτμησης και στρέψης

Φορτ [/]	Κόμβ [/]	Θέση [m]	VEdmax [kN]	ζ [/]	TEd [kNm]	Θέση [m]	VEd [kN]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cot θ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	As45 [cm ²]	Asl [cm ²]
1.35G+1.05Q	31	0.04	56.53	1.00	0.00	0.48	43.77	139.90	126.34	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		
1.35G+1.05Q	10	0.04	56.53	1.00	0.00	0.48	43.77	139.90	100.27	1.20	3τμ.ΣΦ10/20/20		

* Αντίσταση σε ροπή στρέψης σχεδιασμού $T_{Rdmax} = 158.20\text{kNm}$ - Ροπή στρέψης κατά την ρηγμάτωση $T_{Rdc} = 42.00\text{kNm}$ - $V_{Rdmax} = 897.07\text{kN}$

Μέγιστα απαιτούμενου διαμήκη οπλισμού και συνδετήρων

Θέση [/]	Κόμβ [/]	Κάτω [cm ²]	Φορτ [/]	Ανω [cm ²]	Φορτ [/]	Συνδετήρες [τμ Φ/s]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Διαγ. [cm ²]	Φορτ [/]	Κορμός [cm ²]	Φορτ [/]
Άνοιγμα		8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	31	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						
Κόμβος	10	8.86	ΣΣ:+x	8.86	ΣΣ:+x	3τμ.ΣΦ10/20	1.35G+1.05Q						

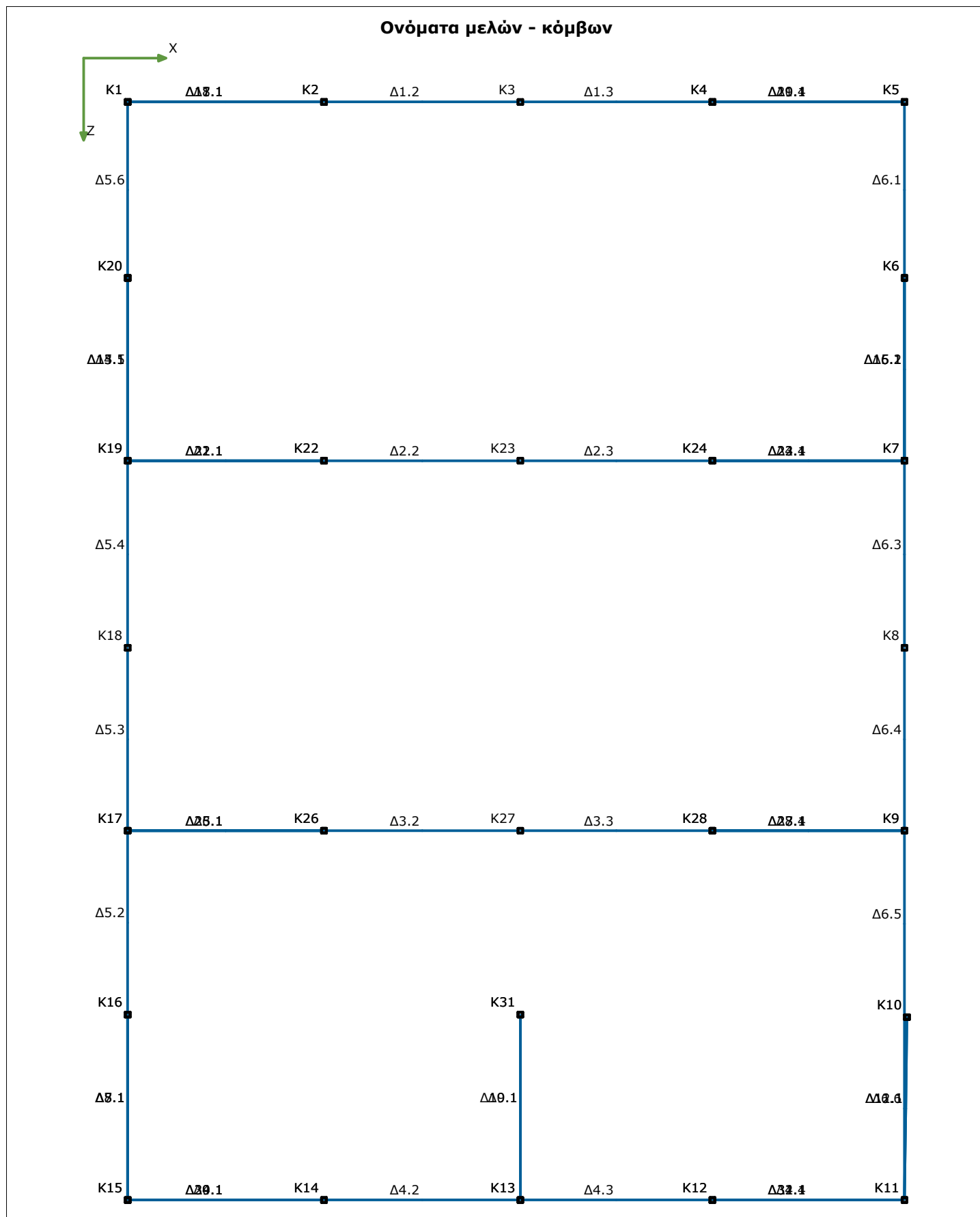
Απαιτούμενος και τοποθετούμενος διαμήκης οπλισμός

Αν. [\]	θέση [\]	Αρχή[r] [cm ²]	Ανοιγμα[r] [cm ²]	Τέλος[r] [cm ²]	Αρχή[p] [cm ²]	Ανοιγμα[p] [cm ²]	Τέλος[p] [cm ²]
1	Πάνω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
1	Κάτω	8.86	8.86	8.86	10.18	10.18	20.36
2	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
2	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	20.36
3	Πάνω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18
3	Κάτω	8.86	8.86	8.86	20.36	10.18	10.18

Ράβδοι σιδηρού οπλισμού : Δοκού Δ8

Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 1	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2				
[Π]:Κόμβος 16	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	
[Κ]:Κόμβος 16	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 2	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Θέση	Κάτω σε μήκος	Σπάνε στις θέσεις	Άνω σε μήκος	Πρ. λοξά σε θέσεις
Ανοι 3	4Φ18		4Φ18	
Συνδετήρες :	3τμ.ΣΦ10/20	Κρίσιμη περιοχή	Αρχή:	Τέλος:
Ελάχιστη διάσταση (hc) στήριξης για αγκύρωση βάσει EC2				
[Π]:Κόμβος 10	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.92m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	
[Κ]:Κόμβος 10	Για Φ18	(α) με άγκιστρο [EC2 πιν.8.1] hc= 0.62m	(β) με τύμπανο D= 30cm [EC2 Σχέση 8.1] hc= 0.22m	

Κάτοψη ορόφου: 0



Διαστασιολόγηση δοκών ορόφου: 0

Δοκός: 1, Άνοιγμα 1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 2	Μέλος: 107	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.10	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	3.10	213.80	76.41	2.798	0.113	25.45	22.48
y	b	0.34	3.10	213.80	76.41	2.798	0.113	25.45	22.48

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.00G+1.50W[+x]	2	1					0.02		0.04	0.03
ΣΣ:+x	1	1		0.03			0.01			

Δοκός: 1, Άνοιγμα 2, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 3	Μέλος: 108	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.10	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	3.10	213.78	76.41	2.798	0.113	25.45	22.49
y	b	0.34	3.10	213.78	76.41	2.798	0.113	25.45	22.49

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+z]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01		
ΣΣ:-z	2	1		0.03			0.02		0.03	0.02
ΣΣ:+x	2	1		0.03			0.01			

Δοκός: 1, Άνοιγμα 3, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 4	Μέλος: 109	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.03	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1.00	Kz = 1.00	a0y =1.00	a0z =1.00	β0y =1.00	β0z =1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	3.03	208.93	76.41	2.734	0.118	26.65	23.47
y	b	0.34	3.03	208.93	76.41	2.734	0.118	26.65	23.47

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01	0.06	0.06
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	4	1	0.01				0.02	0.01	0.08	0.07
ΣΣ:+x	4	1		0.04			0.02			

Δοκός: 1, Άνοιγμα 4, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 5	Μέλος: 110	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.03	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1.00	Kz = 1.00	a0y =1.00	a0z =1.00	β0y =1.00	β0z =1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	3.03	209.00	76.41	2.735	0.118	26.63	23.46
y	b	0.34	3.03	209.00	76.41	2.735	0.118	26.63	23.46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.00G+1.50W[-x]	4	1					0.02		0.06	0.05
ΣΣ:+x	5	1		0.04			0.01			

Δοκός: 2, Άνοιγμα 1, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 22	Μέλος: 111	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.10	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1.00	Kz = 1.00	a0y =1.00	a0z =1.00	β0y =1.00	β0z =1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.87	76.41	2.878	0.112	13.93	12.94
γ	a	0.21	3.10	219.87	76.41	2.878	0.112	13.93	12.94

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	0	1	0.02				0.01	0.02		
1.00G+1.50W[+x]	22	1	0.01				0.02	0.01	0.11	0.10
ΣΣ:+x	19	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 2, Άνοιγμα 2, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 23	Μέλος: 112	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.85	76.41	2.877	0.112	13.93	12.95
γ	a	0.21	3.10	219.85	76.41	2.877	0.112	13.93	12.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02		
1.00G+1.50W[+x]	23	1					0.02		0.05	0.04
ΣΣ:+x	22	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 2, Άνοιγμα 3, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 24	Μέλος: 113	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.03	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.86	76.41	2.812	0.117	14.59	13.53
γ	a	0.21	3.03	214.86	76.41	2.812	0.117	14.59	13.53

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02	0.15	0.15
1.00G+1.50W[+x]	24	1	0.02				0.02	0.02	0.18	0.17
ΣΣ:+x	23	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 2, Άνοιγμα 4, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 7	Μέλος: 114	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.03	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.93	76.41	2.813	0.117	14.58	13.52
y	a	0.21	3.03	214.93	76.41	2.813	0.117	14.58	13.52

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	0	1	0.02				0.01	0.02		
1.00G+1.50W[-x]	24	1	0.01				0.02	0.01	0.14	0.13
ΣΣ:+x	24	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 3, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 26	Μέλος: 115	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.10	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.87	76.41	2.878	0.112	13.93	12.94
y	a	0.21	3.10	219.87	76.41	2.878	0.112	13.93	12.94

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.03				0.01	0.03		
1.00G+1.50W[+x]	26	1	0.01				0.02	0.01	0.12	0.11
ΣΣ:+x	17	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 3, Άνοιγμα 2, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 27	Μέλος: 116		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.85	76.41	2.877	0.112	13.93	12.95
y	a	0.21	3.10	219.85	76.41	2.877	0.112	13.93	12.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	0	1	0.02				0.01	0.02		
1.00G+1.50W[+x]	27	1	0.01				0.02	0.01	0.07	0.07
ΣΣ:+x	26	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 3, Άνοιγμα 3, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 28	Μέλος: 117		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.03		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.86	76.41	2.812	0.117	14.59	13.53
y	a	0.21	3.03	214.86	76.41	2.812	0.117	14.59	13.53

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02	0.15	0.15
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	28	1	0.02				0.02	0.02	0.17	0.16
ΣΣ:+x	27	1		0.03			0.01			

Δοκός: 3, Άνοιγμα 4, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 9	Μέλος: 118		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος c =3.03		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός		Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.93	76.41	2.813	0.117	14.58	13.52
y	a	0.21	3.03	214.93	76.41	2.813	0.117	14.58	13.52

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.03				0.01	0.03		
1.00G+1.50W[-x]	28	1	0.01				0.02	0.01	0.13	0.13
ΣΣ:+x	28	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 4, Άνοιγμα 1, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 14	Μέλος: 119	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =3.10	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	3.10	213.80	76.41	2.798	0.113	25.45	22.48
y	b	0.34	3.10	213.80	76.41	2.798	0.113	25.45	22.48

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01	0.07	0.06
1.00G+1.50W[+x]	14	1	0.01				0.02	0.01	0.09	0.08
ΣΣ:+x	15	1		0.03			0.01			

Δοκός: 4, Άνοιγμα 2, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 13	Μέλος: 120	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =3.10	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	3.10	213.78	76.41	2.798	0.113	25.45	22.49

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	3.10	213.78	76.41	2.798	0.113	25.45	22.49

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.00G+1.50W[+x]	13	1					0.02		0.04	0.03
1.00G+1.50W[+x]	0	1					0.01		0.03	0.03
ΣΣ:+x	14	1		0.03			0.01			

Δοκός: 4, Άνοιγμα 3, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 12	Μέλος: 121	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.03	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	3.03	208.93	76.41	2.734	0.118	26.65	23.47
y	b	0.34	3.03	208.93	76.41	2.734	0.118	26.65	23.47

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01	0.06	0.06
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	12	1	0.01				0.02	0.01	0.08	0.07
ΣΣ:+x	12	1		0.04			0.02			

Δοκός: 4, Άνοιγμα 4, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 11	Μέλος: 122	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.03	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	3.03	209.00	76.41	2.735	0.118	26.63	23.46
y	b	0.34	3.03	209.00	76.41	2.735	0.118	26.63	23.46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.00G+1.50W[-x]	12	1					0.02		0.06	0.05
ΣΣ:+x	11	1		0.04			0.01			

Δοκός: 5, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 16	Μέλος: 123				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.92				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.92	201.38	76.41	2.636	0.127	28.68	25.14
y	b	0.34	2.92	201.38	76.41	2.636	0.127	28.68	25.14

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	16	1					0.02		0.06	0.05
ΣΣ:+x	16	1		0.04			0.01			

Δοκός: 5, Άνοιγμα 2, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 17	Μέλος: 124				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.90				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.90	200.00	76.41	2.617	0.128	29.08	25.46
y	b	0.34	2.90	200.00	76.41	2.617	0.128	29.08	25.46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	16	1	0.01				0.02	0.01	0.07	0.06
ΣΣ:+x	17	1		0.04			0.01			

Δοκός: 5, Άνοιγμα 3, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 18	Μέλος: 125		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79
y	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	17	1	0.01				0.02	0.01	0.07	0.06
ΣΣ:+x	18	1		0.04			0.01			

Δοκός: 5, Άνοιγμα 4, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 19	Μέλος: 126		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.95		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.95	203.45	76.41	2.663	0.124	28.10	24.66
y	b	0.34	2.95	203.45	76.41	2.663	0.124	28.10	24.66

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	18	1	0.01				0.02	0.01	0.08	0.07
ΣΣ:+x	19	1		0.04			0.02			

Δοκός: 5, Άνοιγμα 5, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 20	Μέλος: 127		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.88		Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_{0} \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79
y	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) $n_y + m_{yy} + m_{yz}$	EC3 (6.62) $n_z + m_{zy} + m_{zz}$
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.00G+1.50W[+z]	19	1	0.01				0.02	0.01	0.09	0.08
ΣΣ:+x	20	1		0.04			0.01			

Δοκός: 5, Άνοιγμα 6, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 1	Μέλος: 128		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.77		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_{0} \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.77	191.03	76.41	2.500	0.140	31.87	27.72
y	b	0.34	2.77	191.03	76.41	2.500	0.140	31.87	27.72

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) $n_y + m_{yy} + m_{yz}$	EC3 (6.62) $n_z + m_{zy} + m_{zz}$
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	20	1	0.02				0.02	0.02	0.19	0.18
ΣΣ:+x	20	1		0.04			0.01			

Δοκός: 6, Άνοιγμα 1, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 6	Μέλος: 129		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.77		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_{0} \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.77	191.03	76.41	2.500	0.140	31.87	27.72
y	b	0.34	2.77	191.03	76.41	2.500	0.140	31.87	27.72

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.03					0.03		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	6	1	0.02				0.02	0.02	0.19	0.18
ΣΣ:+x	5	1		0.04			0.01			

Δοκός: 6, Άνοιγμα 2, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 7	Μέλος: 130	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79
y	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	7	1	0.01				0.02	0.01	0.08	0.07
1.00G+1.50W[+z]	7	1	0.01				0.02	0.01	0.08	0.08
ΣΣ:+x	7	1		0.04			0.01			

Δοκός: 6, Άνοιγμα 3, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 8	Μέλος: 131	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.95	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.95	203.45	76.41	2.663	0.124	28.10	24.66
y	b	0.34	2.95	203.45	76.41	2.663	0.124	28.10	24.66

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	8	1	0.01				0.02	0.01	0.06	0.06

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	8	1		0.04			0.02			

Δοκός: 6, Άνοιγμα 4, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 8	Τέλος: 9	Μέλος: 132				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.88				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79
y	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	9	1					0.02		0.06	0.05
ΣΣ:+x	9	1		0.04			0.01			

Δοκός: 6, Άνοιγμα 5, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 9	Τέλος: 10	Μέλος: 133				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.94				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.94	202.76	76.41	2.654	0.125	28.29	24.82
y	b	0.34	2.94	202.76	76.41	2.654	0.125	28.29	24.82

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	10	1					0.02		0.06	0.05
ΣΣ:+x	10	1		0.04			0.02			

Δοκός: 6, Άνοιγμα 6, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 11	Μέλος: 134		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79
y	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02		
1.00G+1.50W[-z]	10	1					0.02		0.05	0.04
ΣΣ:+x	11	1		0.04			0.01			

Δοκός: 7, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 16	Μέλος: 135		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.28		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.28	232.82	76.41	3.047	0.101	12.42	11.60
y	a	0.21	3.28	232.82	76.41	3.047	0.101	12.42	11.60

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04	0.37	0.36
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	15	1	0.04				0.02	0.04	0.38	0.37
ΣΣ:+x	16	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 8, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 15	Μέλος: 136		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.28		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι

Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$
--------------------	--------------	--------------	-----------------	-----------------	---------------------	---------------------

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.28	232.82	76.41	3.047	0.101	12.42	11.60
y	a	0.21	3.28	232.82	76.41	3.047	0.101	12.42	11.60

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04	0.41	0.40
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	16	1	0.04				0.02	0.04	0.42	0.42
ΣΣ:+x	15	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 9, Άνοιγμα 1, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 31	Μέλος: 137	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.28	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$ $\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.28	232.82	76.41	3.047	0.101	12.42	11.60
y	a	0.21	3.28	232.82	76.41	3.047	0.101	12.42	11.60

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	13	1	0.03				0.02	0.03	0.31	0.30
ΣΣ:+x	31	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 10, Άνοιγμα 1, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 13	Μέλος: 138	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.28	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$ $\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.28	232.82	76.41	3.047	0.101	12.42	11.60
y	a	0.21	3.28	232.82	76.41	3.047	0.101	12.42	11.60

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.07				0.01	0.07		
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	31	1	0.07				0.02	0.07	0.71	0.71
ΣΣ:+x	13	1	0.03	0.03			0.02	0.03		

Δοκός: 11, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 10	Μέλος: 139	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.25	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.25	230.32	76.41	3.014	0.103	12.70	11.84
y	a	0.21	3.25	230.32	76.41	3.014	0.103	12.70	11.84

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	11	1	0.03				0.02	0.03	0.35	0.34
ΣΣ:+x	11	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 12, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 11	Μέλος: 140	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.25	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.25	230.32	76.41	3.014	0.103	12.70	11.84
y	a	0.21	3.25	230.32	76.41	3.014	0.103	12.70	11.84

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04	0.43	0.42
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	10	1	0.04				0.02	0.04	0.44	0.43
ΣΣ:+x	10	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 13, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 20	Μέλος: 141		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.25		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.25	230.30	76.41	3.014	0.103	12.70	11.84
y	a	0.21	3.25	230.30	76.41	3.014	0.103	12.70	11.84

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.06				0.01	0.06	0.56	0.56
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	19	1	0.06				0.02	0.06	0.57	0.57
ΣΣ:+x	19	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 14, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 19	Μέλος: 142		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.25		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.25	230.30	76.41	3.014	0.103	12.70	11.84
y	a	0.21	3.25	230.30	76.41	3.014	0.103	12.70	11.84

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05		
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	20	1	0.04				0.02	0.04	0.40	0.39
ΣΣ:+x	20	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 15, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 6	Μέλος: 143		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος c =3.25		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός		Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.25	230.30	76.41	3.014	0.103	12.70	11.84
y	a	0.21	3.25	230.30	76.41	3.014	0.103	12.70	11.84

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05	0.54	0.54
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	7	1	0.05				0.02	0.05	0.56	0.56
ΣΣ:+x	7	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 16, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 7	Μέλος: 144	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =3.25	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.25	230.30	76.41	3.014	0.103	12.70	11.84
y	a	0.21	3.25	230.30	76.41	3.014	0.103	12.70	11.84

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05		
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	6	1	0.04				0.02	0.04	0.38	0.37
ΣΣ:+x	6	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 17, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 2	Μέλος: 145	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =3.44	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04		
ΣΣ:-z	1	1	0.03	0.03			0.02	0.03	0.30	0.30
ΣΣ:+x	2	1	0.01	0.03			0.02	0.01		

Δοκός: 18, Άνοιγμα 1, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 1	Μέλος: 146	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.44	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57
y	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05	0.51	0.51
1.00G+1.50W[+x]	2	1	0.05				0.02	0.05	0.54	0.54
ΣΣ:+x	1	1	0.02	0.03			0.02	0.02		

Δοκός: 19, Άνοιγμα 1, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 5	Μέλος: 147	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.38	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95
y	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04		
1.00G+1.50W[-x]	4	1	0.02				0.02	0.02	0.28	0.27
ΣΣ:+x	5	1	0.02	0.03			0.02	0.02		

Δοκός: 20, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 4	Μέλος: 148				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.38				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95
y	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04	0.45	0.45
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	5	1	0.04				0.02	0.04	0.47	0.46
ΣΣ:+x	4	1	0.01	0.03			0.02	0.01		

Δοκός: 21, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 22	Μέλος: 149				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.44				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57
y	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+x]	0	1	0.06				0.01	0.06		
ΣΣ:-z	19	1	0.04	0.03			0.02	0.04	0.42	0.42
ΣΣ:+x	22	1	0.01	0.03			0.02	0.01		

Δοκός: 22, Άνοιγμα 1, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 19	Μέλος: 150		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.44		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57
y	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.07				0.01	0.07	0.78	0.78
1.00G+1.50W[+x]	22	1	0.07				0.02	0.07	0.84	0.84
ΣΣ:+x	19	1	0.03	0.03			0.02	0.03		

Δοκός: 23, Άνοιγμα 1, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 7	Μέλος: 151		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.38		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95
y	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05		
1.00G+1.50W[-x]	24	1	0.04				0.02	0.04	0.45	0.45
ΣΣ:+x	7	1	0.03	0.03			0.02	0.03		

Δοκός: 24, Άνοιγμα 1, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 24	Μέλος: 152		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.38		Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95
y	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.06				0.01	0.06	0.60	0.60
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	7	1	0.06				0.02	0.06	0.61	0.61
ΣΣ:+x	24	1	0.01	0.03			0.02	0.01		

Δοκός: 25, Άνοιγμα 1, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 26	Μέλος: 153	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.44	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57
y	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+x]	0	1	0.06				0.01	0.06		
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	17	1	0.03				0.02	0.03	0.40	0.40
ΣΣ:+x	26	1	0.02	0.03			0.02	0.02		

Δοκός: 26, Άνοιγμα 1, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 17	Μέλος: 154	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.44	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57
y	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+x]	0	1	0.08				0.01	0.08	0.84	0.84
1.00G+1.50W[+x]	26	1	0.08				0.02	0.08	0.86	0.86
ΣΣ:+x	17	1	0.03	0.03			0.02	0.03		

Δοκός: 27, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 9	Μέλος: 155	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.38	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95
y	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05		
1.00G+1.50W[-x]	28	1	0.04				0.02	0.04	0.47	0.47
ΣΣ:+x	9	1	0.03	0.03			0.02	0.03		

Δοκός: 28, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 9	Τέλος: 28	Μέλος: 156	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.38	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95
y	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.06				0.01	0.06	0.60	0.60
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	9	1	0.06				0.02	0.06	0.62	0.62
ΣΣ:+x	28	1	0.01	0.03			0.02	0.01		

Δοκός: 29, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 14	Μέλος: 157		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c = 3.44		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57
y	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) n _z +m _{zy} +m _{zz}
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04		
ΣΣ:+z	15	1	0.03	0.03			0.02	0.03	0.35	0.34
ΣΣ:+x	14	1	0.01	0.03			0.02	0.01		

Δοκός: 30, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 15	Μέλος: 158		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c = 3.44		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57
y	a	0.21	3.44	244.25	76.41	3.197	0.092	11.29	10.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) n _z +m _{zy} +m _{zz}
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05	0.54	0.54
1.00G+1.50W[+x]	14	1	0.05				0.02	0.05	0.57	0.57
ΣΣ:+x	15	1	0.02	0.03			0.02	0.02		

Δοκός: 31, Άνοιγμα 1, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 11	Μέλος: 159	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =3.38	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95
γ	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04		
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	12	1	0.03				0.02	0.03	0.30	0.29
1.00G+1.50W[-x]	12	1	0.03				0.02	0.03	0.30	0.30
ΣΣ:+x	11	1	0.02	0.03			0.02	0.02		

Δοκός: 32, Άνοιγμα 1, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 12	Μέλος: 160	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =3.38	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

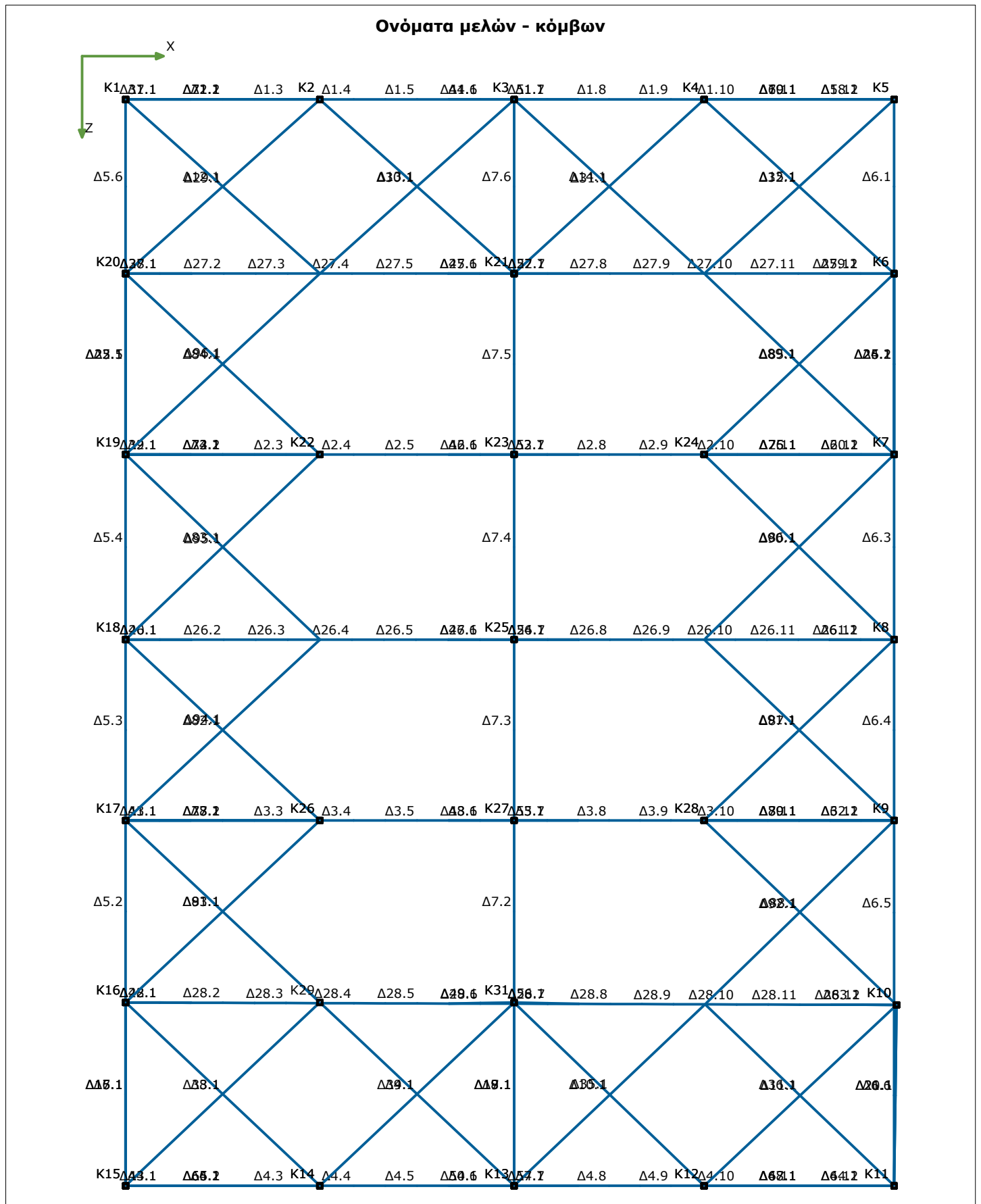
Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95
γ	a	0.21	3.38	239.81	76.41	3.139	0.095	11.71	10.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04	0.42	0.41
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	11	1	0.04				0.02	0.04	0.43	0.43
ΣΣ:+x	12	1	0.01	0.03			0.02	0.01		

Κάτοψη ορόφου: 1



Διαστασιολόγηση δοκών ορόφου: 1

Δοκός: 1, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 81	Μέλος: 161	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.03	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.03	71.04	76.41	0.930	0.642	230.51	127.42
y	b	0.34	1.03	71.04	76.41	0.930	0.642	230.51	127.42

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	1	1	0.01	0.10			0.01	0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1					0.02		0.03	0.02
ΣΣ:-x	1	1	0.01	0.10	0.01		0.01	0.01		

Δοκός: 1, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 81	Τέλος: 80	Μέλος: 162	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.04	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.04	71.72	76.41	0.939	0.636	226.13	126.27
y	b	0.34	1.04	71.72	76.41	0.939	0.636	226.13	126.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	81	1	0.01	0.05				0.01	0.01	0.01
ΣΣ:-x	81	1	0.01	0.05				0.01	0.02	0.01
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	81	1	0.01				0.01	0.01	0.02	0.02
ΣΣ:+x	81	1		0.05						

Δοκός: 1, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 80	Τέλος: 2	Μέλος: 163	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.03	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.03	71.04	76.41	0.930	0.642	230.47	127.40
y	b	0.34	1.03	71.04	76.41	0.930	0.642	230.47	127.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	80	1	0.01					0.01	0.01	0.01
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	2	1					0.01		0.02	0.01
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	2	1	0.01					0.01	0.02	0.02
ΣΣ:+x	2	1		0.05						

Δοκός: 1, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 83	Μέλος: 164	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.03	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.03	71.03	76.41	0.930	0.642	230.56	127.43
y	b	0.34	1.03	71.03	76.41	0.930	0.642	230.56	127.43

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	2	1	0.02					0.02		
ΣΣ:+x	2	1	0.01	0.10				0.01	0.01	0.01
ΣΣ:+x	2	1	0.01	0.10				0.01		

Δοκός: 1, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 83	Τέλος: 82	Μέλος: 165	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.04	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.04	71.72	76.41	0.939	0.636	226.17	126.28
γ	b	0.34	1.04	71.72	76.41	0.939	0.636	226.17	126.28

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	83	1	0.01	0.10				0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	82	1	0.01				0.01	0.01	0.03	0.02
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	82	1	0.01				0.01	0.01	0.02	0.02

Δοκός: 1, Άνοιγμα 6, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 82	Τέλος: 3	Μέλος: 166	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.03	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.03	71.04	76.41	0.930	0.642	230.51	127.42
γ	b	0.34	1.03	71.04	76.41	0.930	0.642	230.51	127.42

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	82	1	0.01					0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	82	1	0.01					0.01	0.01	0.01
ΣΣ:+x	82	1	0.01	0.10				0.01		
ΣΣ:+z	3	1	0.01	0.10	0.01			0.01		

Δοκός: 1, Άνοιγμα 7, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 85	Μέλος: 167	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.01	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.01	69.41	76.41	0.908	0.656	241.42	130.13
γ	b	0.34	1.01	69.41	76.41	0.908	0.656	241.42	130.13

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	3	1	0.01				0.01	0.01		
ΣΣ:+x	3	1		0.10					0.01	
ΣΣ:-z	3	1		0.10	0.01				0.01	0.01
ΣΣ:+x	3	1	0.01	0.10	0.01			0.01		

Δοκός: 1, Άνοιγμα 8, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 85	Τέλος: 84	Μέλος: 168		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.02		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.02	70.10	76.41	0.917	0.650	236.72	128.98
y	b	0.34	1.02	70.10	76.41	0.917	0.650	236.72	128.98

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	85	1	0.01	0.10				0.01		
ΣΣ:+x	85	1		0.10					0.01	0.01

Δοκός: 1, Άνοιγμα 9, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 84	Τέλος: 4	Μέλος: 169		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.01		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.01	69.42	76.41	0.909	0.656	241.37	130.12
y	b	0.34	1.01	69.42	76.41	0.909	0.656	241.37	130.12

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	84	1	0.02					0.02		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	4	1	0.01					0.01	0.02	0.02
ΣΣ:+x	84	1	0.01	0.10				0.01		

Δοκός: 1, Άνοιγμα 10, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 87	Μέλος: 170	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.01	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.01	69.43	76.41	0.909	0.656	241.28	130.10
γ	b	0.34	1.01	69.43	76.41	0.909	0.656	241.28	130.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	4	1	0.01	0.10				0.01	0.01	0.01
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	4	1	0.01					0.01	0.02	0.02
ΣΣ:+x	4	1		0.10						

Δοκός: 1, Άνοιγμα 11, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 87	Τέλος: 86	Μέλος: 171	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.02	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.02	70.12	76.41	0.918	0.650	236.58	128.95
γ	b	0.34	1.02	70.12	76.41	0.918	0.650	236.58	128.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	87	1	0.01	0.10				0.01	0.01	0.01
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	86	1	0.01				0.01	0.01	0.03	0.03
ΣΣ:+x	87	1		0.10						

Δοκός: 1, Άνοιγμα 12, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 86	Τέλος: 5	Μέλος: 172	ΣΠΕΜ = 1.00		
---------------	----------	----------	------------	--------------------	--	--

Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.01		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.01	69.44	76.41	0.909	0.656	241.23	130.08
y	b	0.34	1.01	69.44	76.41	0.909	0.656	241.23	130.08

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	86	1	0.01	0.10	0.01			0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	5	1	0.01				0.01	0.01	0.03	0.02
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	86	1	0.01				0.01	0.01	0.02	0.02

Δοκός: 2, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 44	Μέλος: 173	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.03	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.87	76.41	2.878	0.112	13.93	12.94
y	a	0.21	1.03	73.05	76.41	0.956	0.696	126.20	80.31

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	19	1	0.03				0.04	0.03		
1.00G+1.50W[-z]	19	1					0.05		0.08	0.04
ΣΣ:+x	19	1	0.01	0.03			0.02	0.01		
ΣΣ:+z	19	1	0.01	0.03	0.01		0.02	0.01		

Δοκός: 2, Άνοιγμα 2, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 44	Τέλος: 42	Μέλος: 174	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.04	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.87	76.41	2.878	0.112	13.93	12.94
γ	a	0.21	1.04	73.76	76.41	0.965	0.690	123.79	79.58

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
1.35G+1.05Q	44	1	0.01				0.01	0.01	0.07	0.01
ΣΣ:-z	44	1	0.01				0.01	0.01	0.13	0.03

Δοκός: 2, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 42	Τέλος: 22	Μέλος: 175	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.87	76.41	2.878	0.112	13.93	12.94
γ	a	0.21	1.03	73.06	76.41	0.956	0.696	126.17	80.31

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
1.35G+1.05Q	42	1	0.01					0.01	0.06	0.01
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	42	1	0.01				0.01	0.01	0.09	0.02
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	22	1	0.01				0.01	0.01	0.08	0.02
ΣΣ:+x	22	1		0.03					0.02	
ΣΣ:-x	42	1			0.01				0.03	0.01

Δοκός: 2, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 97	Μέλος: 176	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.85	76.41	2.877	0.112	13.93	12.95
γ	a	0.21	1.03	73.04	76.41	0.956	0.696	126.22	80.32

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	22	1	0.04					0.04	0.35	0.06
1.00G+1.50W[+x]	22	1	0.04				0.01	0.04	0.36	0.06
ΣΣ:+x	22	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 2, Άνοιγμα 5, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 97	Τέλος: 96	Μέλος: 177				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.04				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.85	76.41	2.877	0.112	13.93	12.95
γ	a	0.21	1.04	73.75	76.41	0.965	0.690	123.82	79.59

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	97	1	0.04					0.04	0.35	0.06
1.00G+1.50W[+x]	97	1	0.04				0.01	0.04	0.36	0.06

Δοκός: 2, Άνοιγμα 6, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 96	Τέλος: 23	Μέλος: 178				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.85	76.41	2.877	0.112	13.93	12.95
γ	a	0.21	1.03	73.05	76.41	0.956	0.696	126.20	80.31

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	96	1	0.04				0.01	0.04	0.31	0.05
1.00G+1.50W[+x]	96	1	0.04				0.01	0.04	0.37	0.07
ΣΣ:+x	23	1	0.02	0.03	0.01		0.01	0.02		
ΣΣ:+x	96	1	0.02		0.01			0.02		

Δοκός: 2, Άνοιγμα 7, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 49	Μέλος: 179		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.01		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.86	76.41	2.812	0.117	14.59	13.53
y	a	0.21	1.01	71.38	76.41	0.934	0.711	132.17	82.04

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+z]+0.75S	23	1	0.03				0.01	0.03		
1.00G+1.50W[-x]	23	1	0.02				0.01	0.02	0.16	0.03
1.00G+1.50W[+x]	23	1	0.02				0.01	0.02	0.15	0.03
ΣΣ:+x	23	1	0.02	0.03	0.01		0.01	0.02		

Δοκός: 2, Άνοιγμα 8, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 49	Τέλος: 47	Μέλος: 180		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.02		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.86	76.41	2.812	0.117	14.59	13.53
y	a	0.21	1.02	72.09	76.41	0.943	0.705	129.59	81.31

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	49	1	0.02					0.02		
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	49	1	0.02				0.01	0.02	0.13	0.02
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	49	1	0.01					0.01	0.12	0.02

Δοκός: 2, Άνοιγμα 9, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 47	Τέλος: 24	Μέλος: 181		ΣΠΕΜ = 1.00	
---------------	----------	-----------	------------	--	--------------------	--

Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.01		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.86	76.41	2.812	0.117	14.59	13.53
γ	a	0.21	1.01	71.39	76.41	0.934	0.711	132.14	82.03

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	47	1	0.04					0.04		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	24	1	0.02				0.01	0.02	0.21	0.04
ΣΣ:+x	24	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 2, Άνοιγμα 10, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 103	Μέλος: 182	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.01	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.93	76.41	2.813	0.117	14.58	13.52
γ	a	0.21	2.02	143.51	76.41	1.878	0.250	32.70	28.86

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	24	1	0.02				0.01	0.02	0.16	0.08
ΣΣ:+x	24	1		0.03					0.02	0.01

Δοκός: 2, Άνοιγμα 11, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 103	Τέλος: 102	Μέλος: 183	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.02	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.93	76.41	2.813	0.117	14.58	13.52

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	a	0.21	2.02	143.51	76.41	1.878	0.250	32.70	28.86

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	103	1	0.02					0.02	0.16	0.08

Δοκός: 2, Άνοιγμα 12, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 102	Τέλος: 7	Μέλος: 184	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.01	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.93	76.41	2.813	0.117	14.58	13.52
γ	a	0.21	1.01	71.41	76.41	0.935	0.711	132.06	82.01

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	102	1	0.01				0.01	0.01		
1.00G+1.50W[+x]	7	1	0.01				0.02	0.01	0.07	0.02
1.00G+1.50W[-z]	7	1					0.06		0.07	0.04
ΣΣ:+x	7	1	0.01	0.03	0.01		0.01	0.01		
ΣΣ:+x	102	1	0.01		0.01		0.01	0.01		

Δοκός: 3, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 64	Μέλος: 185	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.87	76.41	2.878	0.112	13.93	12.94
γ	a	0.21	1.03	73.05	76.41	0.956	0.696	126.20	80.31

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	17	1	0.03				0.04	0.03		
1.00G+1.50W[-z]	17	1					0.07	0.01	0.08	0.04
ΣΣ:+x	17	1	0.01	0.03			0.02	0.01		
ΣΣ:+z	64	1	0.01		0.01		0.01	0.01		

Δοκός: 3, Άνοιγμα 2, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 64	Τέλος: 62	Μέλος: 186	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.04	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.87	76.41	2.878	0.112	13.93	12.94
γ	a	0.21	1.04	73.76	76.41	0.965	0.690	123.79	79.58

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	64	1	0.02				0.01	0.02	0.15	0.02
ΣΣ:+z	64	1	0.02				0.01	0.02	0.16	0.03

Δοκός: 3, Άνοιγμα 3, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 62	Τέλος: 26	Μέλος: 187	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.87	76.41	2.878	0.112	13.93	12.94
γ	a	0.21	1.03	73.06	76.41	0.956	0.696	126.17	80.31

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	62	1	0.02					0.02	0.14	0.02
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	26	1	0.01				0.02	0.01	0.10	0.03
ΣΣ:+x	26	1		0.03					0.04	0.01
ΣΣ:-x	62	1	0.01		0.01			0.01	0.05	0.01

Δοκός: 3, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 99	Μέλος: 188	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.85	76.41	2.877	0.112	13.93	12.95
γ	a	0.21	1.03	73.04	76.41	0.956	0.696	126.22	80.32

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	26	1	0.05					0.05		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	26	1	0.04					0.04	0.36	0.06
ΣΣ:+x	26	1		0.03			0.01			

Δοκός: 3, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 99	Τέλος: 98	Μέλος: 189	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.04	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.85	76.41	2.877	0.112	13.93	12.95
γ	a	0.21	1.04	73.75	76.41	0.965	0.690	123.82	79.59

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	99	1	0.05					0.05	0.42	0.07
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	98	1	0.05				0.01	0.05	0.43	0.08

Δοκός: 3, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 98	Τέλος: 27	Μέλος: 190	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03	Αρχή	Τέλος	

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.85	76.41	2.877	0.112	13.93	12.95
γ	a	0.21	1.03	73.05	76.41	0.956	0.696	126.20	80.31

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	98	1	0.03				0.01	0.03	0.27	0.04
1.00G+1.50W[+x]	98	1	0.03				0.01	0.03	0.31	0.05
ΣΣ:+x	27	1	0.01	0.03	0.01			0.01		
ΣΣ:+x	98	1	0.01		0.01			0.01		

Δοκός: 3, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 101	Μέλος: 191	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.01	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.86	76.41	2.812	0.117	14.59	13.53
γ	a	0.21	1.01	71.38	76.41	0.934	0.711	132.17	82.04

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	27	1	0.05				0.01	0.05		
1.00G+1.50W[+x]	27	1	0.02				0.01	0.02	0.17	0.03
ΣΣ:+x	27	1	0.03	0.03			0.01	0.03		

Δοκός: 3, Άνοιγμα 8, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 101	Τέλος: 100	Μέλος: 192	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.02	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.86	76.41	2.812	0.117	14.59	13.53
γ	a	0.21	1.02	72.09	76.41	0.943	0.705	129.59	81.31

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	101	1	0.05				0.03	0.05		
1.00G+1.50W[-x]	101	1	0.02					0.02	0.17	0.03
1.00G+1.50W[+x]	101	1	0.02					0.02	0.16	0.03

Δοκός: 3, Άνοιγμα 9, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 100	Τέλος: 28	Μέλος: 193	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.01	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Τέλος
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00
			β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.86	76.41	2.812	0.117	14.59	13.53
γ	a	0.21	1.01	71.39	76.41	0.934	0.711	132.14	82.03

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	100	1	0.05					0.05		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	28	1	0.02				0.01	0.02	0.22	0.04
ΣΣ:+x	28	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 3, Άνοιγμα 10, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 69	Μέλος: 194	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.01	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Τέλος
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00
			β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.93	76.41	2.813	0.117	14.58	13.52
γ	a	0.21	1.01	71.40	76.41	0.934	0.711	132.09	82.02

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	28	1	0.02					0.02	0.14	0.02
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	28	1	0.02					0.02	0.17	0.03
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	28	1	0.02					0.02	0.16	0.03
ΣΣ:+x	28	1	0.01	0.03	0.01			0.01	0.07	0.01

Δοκός: 3, Άνοιγμα 11, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 69	Τέλος: 67	Μέλος: 195	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.02	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.93	76.41	2.813	0.117	14.58	13.52
γ	a	0.21	1.02	72.11	76.41	0.944	0.705	129.52	81.29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	69	1	0.02					0.02	0.17	0.03
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	67	1	0.02				0.01	0.02	0.18	0.03

Δοκός: 3, Άνοιγμα 12, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 67	Τέλος: 9	Μέλος: 196	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.01	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.03	214.93	76.41	2.813	0.117	14.58	13.52
γ	a	0.21	1.01	71.41	76.41	0.935	0.711	132.06	82.01

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	67	1	0.01				0.01	0.01		
1.00G+1.50W[+x]	9	1					0.02		0.03	0.01
1.00G+1.50W[+x]	67	1					0.01		0.02	0.01
ΣΣ:+x	9	1	0.01	0.03	0.01		0.01	0.01		
ΣΣ:+x	67	1	0.01		0.01		0.01	0.01		

Δοκός: 4, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 89	Μέλος: 197		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.03		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.03	71.04	76.41	0.930	0.642	230.51	127.42
γ	b	0.34	1.03	71.04	76.41	0.930	0.642	230.51	127.42

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	15	1	0.02					0.02		
1.00G+1.50W[-z]	15	1					0.04		0.04	0.03
ΣΣ:+x	15	1	0.01	0.10			0.01	0.01		

Δοκός: 4, Άνοιγμα 2, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 89	Τέλος: 88	Μέλος: 198		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.04		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.04	71.72	76.41	0.939	0.636	226.13	126.27
γ	b	0.34	1.04	71.72	76.41	0.939	0.636	226.13	126.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	89	1	0.02				0.01	0.02		
ΣΣ:-x	89	1		0.05			0.01		0.01	0.01
ΣΣ:+x	89	1	0.01	0.05			0.01	0.01		

Δοκός: 4, Άνοιγμα 3, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 88	Τέλος: 14	Μέλος: 199	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.03	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.03	71.04	76.41	0.930	0.642	230.47	127.40
γ	b	0.34	1.03	71.04	76.41	0.930	0.642	230.47	127.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	88	1	0.01					0.01	0.01	0.01
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	14	1					0.01		0.02	0.01
1.35G+1.05Q	88	1							0.01	0.01
ΣΣ:+x	14	1		0.05			0.01			

Δοκός: 4, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 91	Μέλος: 200	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.03	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.03	71.03	76.41	0.930	0.642	230.56	127.43
γ	b	0.34	1.03	71.03	76.41	0.930	0.642	230.56	127.43

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	14	1	0.02					0.02		
ΣΣ:+x	14	1	0.01	0.10			0.01	0.01	0.02	0.02
ΣΣ:+x	14	1		0.10						

Δοκός: 4, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 91	Τέλος: 90	Μέλος: 201	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.04	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.04	71.72	76.41	0.939	0.636	226.17	126.28
γ	b	0.34	1.04	71.72	76.41	0.939	0.636	226.17	126.28

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	91	1	0.02					0.02	0.03	0.03
ΣΣ:+x	91	1		0.10						

Δοκός: 4, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 90	Τέλος: 13	Μέλος: 202	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.03	71.04	76.41	0.930	0.642	230.51	127.42
γ	b	0.34	1.03	71.04	76.41	0.930	0.642	230.51	127.42

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	90	1	0.01	0.10	0.01			0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	90	1	0.01					0.01	0.02	0.02

Δοκός: 4, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 93	Μέλος: 203	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.01	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.01	69.41	76.41	0.908	0.656	241.42	130.13
γ	b	0.34	1.01	69.41	76.41	0.908	0.656	241.42	130.13

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+mzg	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	13	1	0.01					0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	13	1	0.01				0.01	0.01	0.02	0.01
1.00G+1.50W[+x]	13	1	0.01				0.01	0.01	0.02	0.02
ΣΣ:+x	13	1	0.01	0.10				0.01		

Δοκός: 4, Άνοιγμα 8, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 93	Τέλος: 92	Μέλος: 204	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.02	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.02	70.10	76.41	0.917	0.650	236.72	128.98
γ	b	0.34	1.02	70.10	76.41	0.917	0.650	236.72	128.98

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+mzg	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	93	1	0.01				0.01	0.01		
1.00G+1.50W[+x]	93	1	0.01					0.01	0.02	0.02
ΣΣ:+x	93	1	0.01	0.05				0.01		

Δοκός: 4, Άνοιγμα 9, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 92	Τέλος: 12	Μέλος: 205	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.01	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.01	69.42	76.41	0.909	0.656	241.37	130.12
γ	b	0.34	1.01	69.42	76.41	0.909	0.656	241.37	130.12

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+mzg	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	92	1	0.02					0.02		
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	12	1	0.01				0.01	0.01	0.02	0.01
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	92	1	0.01					0.01	0.02	0.02
ΣΣ:+x	12	1	0.01	0.05			0.01	0.01		

Δοκός: 4, Άνοιγμα 10, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 95	Μέλος: 206		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =1.01		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.01	69.43	76.41	0.909	0.656	241.28	130.10
γ	b	0.34	1.01	69.43	76.41	0.909	0.656	241.28	130.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	12	1	0.01	0.10				0.01	0.01	0.01
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	12	1	0.01					0.01	0.02	0.02
ΣΣ:+x	12	1		0.10						

Δοκός: 4, Άνοιγμα 11, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 95	Τέλος: 94	Μέλος: 207		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =1.02		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.02	70.12	76.41	0.918	0.650	236.58	128.95
γ	b	0.34	1.02	70.12	76.41	0.918	0.650	236.58	128.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	95	1	0.01	0.10				0.01	0.01	0.01
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	94	1	0.01				0.01	0.01	0.03	0.02
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	94	1	0.01				0.01	0.01	0.02	0.02
ΣΣ:+x	95	1		0.10						

Δοκός: 4, Άνοιγμα 12, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 94	Τέλος: 11	Μέλος: 208	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.01	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.01	69.44	76.41	0.909	0.656	241.23	130.08
y	b	0.34	1.01	69.44	76.41	0.909	0.656	241.23	130.08

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	94	1	0.01	0.10	0.01			0.01		
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	11	1					0.01		0.02	0.01
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	11	1	0.01				0.01	0.01	0.02	0.02

Δοκός: 5, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 16	Μέλος: 209	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.92	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.92	201.38	76.41	2.636	0.127	28.68	25.14
y	b	0.34	2.92	201.38	76.41	2.636	0.127	28.68	25.14

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.01				0.01	0.01	0.06	0.05
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	15	1	0.01				0.01	0.01	0.09	0.08
ΣΣ:+z	15	1	0.01	0.04			0.01	0.01	0.08	0.08
ΣΣ:+x	16	1		0.04			0.02			

Δοκός: 5, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 17	Μέλος: 210	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.90	200.00	76.41	2.617	0.128	29.08	25.46
y	b	0.34	2.90	200.00	76.41	2.617	0.128	29.08	25.46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02	0.13	0.13
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	16	1	0.02				0.02	0.02	0.15	0.14
ΣΣ:+x	17	1	0.01	0.04			0.02	0.01		

Δοκός: 5, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 18	Μέλος: 211	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.88	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79
y	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	17	1	0.01				0.02	0.01	0.12	0.11
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.01				0.01	0.01	0.11	0.11
ΣΣ:+x	18	1	0.01	0.04			0.02	0.01		

Δοκός: 5, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 19	Μέλος: 212	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.95	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.95	203.45	76.41	2.663	0.124	28.10	24.66
y	b	0.34	2.95	203.45	76.41	2.663	0.124	28.10	24.66

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02		
ΣΣ:-x	18	1	0.01	0.04			0.02	0.01	0.08	0.07
ΣΣ:+x	19	1	0.01	0.04			0.02	0.01		

Δοκός: 5, Άνοιγμα 5, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 20	Μέλος: 213				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.88				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79
y	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	19	1	0.01				0.02	0.01	0.08	0.07
1.00G+1.50W[+z]	19	1	0.01				0.01	0.01	0.08	0.08
ΣΣ:+x	20	1		0.04			0.01			

Δοκός: 5, Άνοιγμα 6, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 1	Μέλος: 214				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.77				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.77	191.03	76.41	2.500	0.140	31.87	27.72
y	b	0.34	2.77	191.03	76.41	2.500	0.140	31.87	27.72

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.01				0.01	0.01	0.05	0.05
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	1	1	0.01				0.03	0.01	0.13	0.12
ΣΣ:+x	20	1		0.04			0.01			

Δοκός: 6, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 6	Μέλος: 215		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.77		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.77	191.03	76.41	2.500	0.140	31.87	27.72
y	b	0.34	2.77	191.03	76.41	2.500	0.140	31.87	27.72

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	5	1	0.01				0.03	0.01	0.12	0.11
ΣΣ:+x	5	1	0.01	0.04				0.01		

Δοκός: 6, Άνοιγμα 2, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 7	Μέλος: 216		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79
y	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	7	1	0.01				0.02	0.01	0.08	0.07
1.00G+1.50W[+z]	7	1	0.01				0.01	0.01	0.08	0.08
ΣΣ:+x	7	1		0.04			0.02			

Δοκός: 6, Άνοιγμα 3, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 8	Μέλος: 217	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.95	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.95	203.45	76.41	2.663	0.124	28.10	24.66
y	b	0.34	2.95	203.45	76.41	2.663	0.124	28.10	24.66

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02		
ΣΣ:+x	7	1	0.01	0.04			0.02	0.01	0.09	0.08
ΣΣ:+x	8	1	0.01	0.04			0.02	0.01		

Δοκός: 6, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 8	Τέλος: 9	Μέλος: 218	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.88	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79
y	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	8	1	0.01				0.01	0.01	0.11	0.10
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	9	1	0.01				0.02	0.01	0.11	0.11
ΣΣ:+x	9	1	0.01	0.04			0.02	0.01		

Δοκός: 6, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 9	Τέλος: 10	Μέλος: 219	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.94	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.94	202.76	76.41	2.654	0.125	28.29	24.82
y	b	0.34	2.94	202.76	76.41	2.654	0.125	28.29	24.82

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) $n_y + m_{yy} + m_{yz}$	EC3 (6.62) $n_z + m_{zy} + m_{zz}$
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02	0.14	0.14
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	9	1	0.02				0.01	0.02	0.15	0.15
ΣΣ:+x	10	1	0.01	0.04			0.02	0.01		

Δοκός: 6, Άνοιγμα 6, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 11	Μέλος: 220	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	SHS40X4		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.88	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$ $\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79
y	b	0.34	2.88	198.62	76.41	2.599	0.130	29.49	25.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) $n_y + m_{yy} + m_{yz}$	EC3 (6.62) $n_z + m_{zy} + m_{zz}$
ΣΣ:+x	0	1	0.01				0.01	0.01	0.07	0.07
ΣΣ:+z	10	1	0.01	0.04			0.02	0.01	0.09	0.08
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	10	1	0.01				0.01	0.01	0.09	0.09
ΣΣ:+x	11	1		0.04			0.02			

Δοκός: 7, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 31	Μέλος: 221	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.92	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$ $\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.92	207.09	76.41	2.710	0.126	15.70	14.51
y	a	0.21	2.92	207.09	76.41	2.710	0.126	15.70	14.51

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02	0.14	0.13
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	13	1	0.02				0.01	0.02	0.14	0.14
ΣΣ:+x	13	1		0.03						

Δοκός: 7, Άνοιγμα 2, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 27	Μέλος: 222				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.90				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00					

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.90	205.67	76.41	2.692	0.127	15.92	14.71
y	a	0.21	2.90	205.67	76.41	2.692	0.127	15.92	14.71

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05		
1.00G+1.50W[+z]	31	1	0.03				0.02	0.03	0.30	0.29
ΣΣ:+x	31	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 7, Άνοιγμα 3, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 25	Μέλος: 223				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.88				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00					

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.88	204.26	76.41	2.673	0.129	16.14	14.90
y	a	0.21	2.88	204.26	76.41	2.673	0.129	16.14	14.90

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	27	1	0.03				0.02	0.03	0.29	0.28
1.00G+1.50W[+z]	27	1	0.04				0.02	0.04	0.29	0.29
ΣΣ:+x	27	1	0.02	0.03				0.02		

Δοκός: 7, Άνοιγμα 4, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 23	Μέλος: 224		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.95		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.95	209.22	76.41	2.738	0.123	15.39	14.23
y	a	0.21	2.95	209.22	76.41	2.738	0.123	15.39	14.23

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05		
1.00G+1.50W[+z]	25	1	0.04				0.02	0.04	0.32	0.32
ΣΣ:+x	25	1	0.01	0.03				0.01		

Δοκός: 7, Άνοιγμα 5, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 21	Μέλος: 225		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.88		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.88	204.26	76.41	2.673	0.129	16.14	14.90
y	a	0.21	2.88	204.26	76.41	2.673	0.129	16.14	14.90

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	23	1	0.04				0.02	0.04	0.32	0.31
1.00G+1.50W[+z]	23	1	0.04				0.02	0.04	0.32	0.32
ΣΣ:+x	23	1	0.01	0.03				0.01		

Δοκός: 7, Άνοιγμα 6, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 3	Μέλος: 226		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.77		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.77	196.45	76.41	2.571	0.139	17.45	16.05
γ	a	0.21	2.77	196.45	76.41	2.571	0.139	17.45	16.05

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.03				0.03	0.03	0.23	0.22
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	3	1	0.03	0.01			0.19	0.03	0.41	0.34
ΣΣ:+x	21	1		0.03						

Δοκός: 8, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 14	Μέλος: 227		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =4.26		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.26	394.62	76.41	5.165	0.036	4.11	3.93
γ	a	0.21	4.26	394.62	76.41	5.165	0.036	4.11	3.93

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.06				0.03	0.06		
1.00G+1.50W[+x]	16	1	0.01				0.05	0.01	0.30	0.28
ΣΣ:+x	14	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 9, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 31	Μέλος: 228		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =4.26		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.26	394.60	76.41	5.164	0.036	4.11	3.93
y	a	0.21	4.26	394.60	76.41	5.164	0.036	4.11	3.93

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.02				0.02	0.02		
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	14	1	0.02				0.05	0.02	0.60	0.60
ΣΣ:+x	31	1	0.01	0.02			0.04	0.01		

Δοκός: 10, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 12	Μέλος: 229	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =4.21	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.21	389.78	76.41	5.101	0.037	4.21	4.02
y	a	0.21	4.21	389.78	76.41	5.101	0.037	4.21	4.02

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.04				0.03	0.04		
1.00G+1.50W[-z]	12	1	0.02				0.04	0.02	0.51	0.50
ΣΣ:+x	12	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 11, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 10	Μέλος: 230	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =4.21	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.21	390.10	76.41	5.105	0.037	4.20	4.02
y	a	0.21	4.21	390.10	76.41	5.105	0.037	4.20	4.02

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.05				0.03	0.05		
ΣΣ:+x	10	1	0.03	0.02			0.03	0.03		

Δοκός: 12, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 2	Μέλος: 231				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.16				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00					

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.16	385.46	76.41	5.045	0.038	4.31	4.11
y	a	0.21	4.16	385.46	76.41	5.045	0.038	4.31	4.11

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.08				0.03	0.08		
1.00G+1.50W[+z]	2	1	0.02				0.06	0.02	0.59	0.58
ΣΣ:+x	2	1	0.03	0.02			0.04	0.03		

Δοκός: 13, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 21	Μέλος: 232				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.16				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00					

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.16	385.43	76.41	5.044	0.038	4.31	4.11
y	a	0.21	4.16	385.43	76.41	5.044	0.038	4.31	4.11

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.03				0.02	0.03		
1.00G+1.50W[+z]	2	1	0.01				0.05	0.01	0.37	0.36
ΣΣ:+x	21	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 14, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 4	Μέλος: 233		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =4.11		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.11	380.51	76.41	4.980	0.039	4.42	4.22
y	a	0.21	4.11	380.51	76.41	4.980	0.039	4.42	4.22

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.03				0.03	0.03		
1.00G+1.50W[+z]	4	1	0.01				0.05	0.01	0.35	0.33
ΣΣ:+x	4	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 15, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 6	Μέλος: 234		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =4.11		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.11	380.57	76.41	4.981	0.039	4.42	4.22
y	a	0.21	4.11	380.57	76.41	4.981	0.039	4.42	4.22

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.05				0.03	0.05		
1.00G+1.50W[+z]	4	1	0.02				0.06	0.02	0.55	0.53
ΣΣ:+x	6	1	0.03	0.02			0.03	0.03		

Δοκός: 16, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 16	Μέλος: 235		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.43		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι

Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$
--------------------	--------------	--------------	-----------------	-----------------	---------------------	---------------------

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.43	243.28	76.41	3.184	0.092	11.38	10.66
y	a	0.21	3.43	243.28	76.41	3.184	0.092	11.38	10.66

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.03				0.01	0.03	0.29	0.29
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	15	1	0.03				0.02	0.03	0.40	0.40
ΣΣ:+x	16	1	0.02	0.03			0.02	0.02		

Δοκός: 17, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 15	Μέλος: 236	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.43	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$ $\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.43	243.28	76.41	3.184	0.092	11.38	10.66
y	a	0.21	3.43	243.28	76.41	3.184	0.092	11.38	10.66

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	0	1	0.03				0.01	0.03	0.29	0.28
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	15	1	0.03				0.02	0.03	0.36	0.35
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	16	1	0.03				0.01	0.03	0.35	0.35
ΣΣ:+x	15	1	0.02	0.03			0.02	0.02		

Δοκός: 18, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 31	Μέλος: 237	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.43	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$ $\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.43	243.28	76.41	3.184	0.092	11.38	10.66

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	a	0.21	3.43	243.28	76.41	3.184	0.092	11.38	10.66

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	0	1	0.04				0.01	0.04	0.41	0.41
ΣΣ:+z	13	1	0.04	0.03			0.02	0.04	0.43	0.42
ΣΣ:+x	31	1	0.03	0.03			0.02	0.03		

Δοκός: 19, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 13	Μέλος: 238	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.43	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.43	243.28	76.41	3.184	0.092	11.38	10.66
γ	a	0.21	3.43	243.28	76.41	3.184	0.092	11.38	10.66

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-z]	0	1	0.05					0.05	0.49	0.49
1.00G+1.50W[-z]	13	1	0.05				0.03	0.05	0.53	0.53
ΣΣ:+x	13	1	0.03	0.03			0.02	0.03		

Δοκός: 20, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 10	Μέλος: 239	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.40	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.40	240.88	76.41	3.153	0.094	11.61	10.86
γ	a	0.21	3.40	240.88	76.41	3.153	0.094	11.61	10.86

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.03				0.01	0.03		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	11	1	0.03				0.02	0.03	0.39	0.38
ΣΣ:+x	10	1	0.03	0.03			0.02	0.03		

Δοκός: 21, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 11	Μέλος: 240				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.40				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.40	240.88	76.41	3.153	0.094	11.61	10.86
y	a	0.21	3.40	240.88	76.41	3.153	0.094	11.61	10.86

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.03				0.01	0.03		
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	10	1	0.03				0.01	0.03	0.35	0.34
ΣΣ:+x	11	1	0.03	0.03			0.02	0.03		

Δοκός: 22, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 20	Μέλος: 241				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.40				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.40	240.87	76.41	3.152	0.094	11.61	10.86
y	a	0.21	3.40	240.87	76.41	3.152	0.094	11.61	10.86

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05	0.51	0.51
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	19	1	0.05				0.02	0.05	0.52	0.52
ΣΣ:+x	20	1	0.02	0.03			0.02	0.02		

Δοκός: 23, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 19	Μέλος: 242		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.40		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.40	240.87	76.41	3.152	0.094	11.61	10.86
y	a	0.21	3.40	240.87	76.41	3.152	0.094	11.61	10.86

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.03				0.01	0.03	0.30	0.29
ΣΣ:-x	20	1	0.03	0.03			0.02	0.03	0.38	0.38
ΣΣ:+x	19	1	0.02	0.03			0.02	0.02		

Δοκός: 24, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 6	Μέλος: 243		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.40		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.40	240.87	76.41	3.152	0.094	11.61	10.86
y	a	0.21	3.40	240.87	76.41	3.152	0.094	11.61	10.86

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	6	1	0.04	0.03			0.02	0.04		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	7	1	0.04				0.02	0.04	0.50	0.49
1.00G+1.50W[+z]	7	1	0.04				0.02	0.04	0.50	0.50

Δοκός: 25, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 7	Μέλος: 244		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος lcl=3.40			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.40	240.87	76.41	3.152	0.094	11.61	10.86
y	a	0.21	3.40	240.87	76.41	3.152	0.094	11.61	10.86

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.04				0.01	0.04	0.40	0.39
ΣΣ:+x	6	1	0.04	0.03			0.02	0.04	0.41	0.40
ΣΣ:+x	7	1	0.03	0.03			0.02	0.03		

Δοκός: 26, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 55	Μέλος: 245	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.04	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.28	445.39	76.41	5.829	0.028	3.39	3.28
y	a	0.21	1.04	73.76	76.41	0.965	0.690	123.79	79.58

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.08				0.08	0.08		
1.00G+1.50W[+x]	18	1	0.01				0.07	0.01	0.47	0.13
ΣΣ:+x	18	1	0.03	0.02			0.02	0.03		
ΣΣ:+z	55	1	0.04		0.01		0.01	0.04		

Δοκός: 26, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 55	Τέλος: 54	Μέλος: 246	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.05	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.28	445.39	76.41	5.829	0.028	3.39	3.28
γ	a	0.21	1.05	74.47	76.41	0.975	0.683	121.45	78.84

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	55	1	0.13				0.03	0.13		

Δοκός: 26, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 54	Τέλος: 53	Μέλος: 247	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.05	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.28	445.39	76.41	5.829	0.028	3.39	3.28
γ	a	0.21	1.05	74.47	76.41	0.975	0.683	121.45	78.84

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	54	1	0.05				0.01	0.05		
1.00G+1.50W[+x]	54	1	0.02					0.02	0.76	0.03
ΣΣ:-x	54	1	0.01		0.01			0.01		

Δοκός: 26, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 53	Τέλος: 52	Μέλος: 248	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.05	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.28	445.39	76.41	5.829	0.028	3.39	3.28
γ	a	0.21	1.05	74.47	76.41	0.975	0.683	121.45	78.84

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	53	1	0.03				0.01	0.03		
1.00G+1.50W[+x]	53	1	0.02					0.02	0.55	0.02
ΣΣ:+x	53	1	0.01				0.01	0.01	0.36	0.03

Δοκός: 26, Άνοιγμα 5, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 52	Τέλος: 51	Μέλος: 249				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.05				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.28	445.39	76.41	5.829	0.028	3.39	3.28
γ	a	0.21	1.05	74.47	76.41	0.975	0.683	121.45	78.84

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	52	1	0.03					0.03	1.00	0.04

Δοκός: 26, Άνοιγμα 6, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 51	Τέλος: 25	Μέλος: 250				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.04				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.28	445.39	76.41	5.829	0.028	3.39	3.28
γ	a	0.21	1.04	73.77	76.41	0.965	0.690	123.76	79.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-x]	51	1	0.03					0.03	0.89	0.04
1.00G+1.50W[-x]	25	1	0.03				0.01	0.03	0.90	0.11
ΣΣ:+x	25	1	0.02	0.02			0.01	0.02		
ΣΣ:+x	51	1	0.02		0.01			0.02		

Δοκός: 26, Άνοιγμα 7, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 60	Μέλος: 251		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.02		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Άξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	6.14	435.46	76.41	5.699	0.030	3.55	3.43
y	a	0.21	1.02	72.11	76.41	0.944	0.705	129.53	81.29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _y +m _z	EC3 (6.62) n _z +m _z +m _z
ΣΣ:+x	25	1		0.02	0.01		0.01			
ΣΣ:+x	60	1	0.02		0.01			0.02		

Δοκός: 26, Άνοιγμα 8, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 60	Τέλος: 59	Μέλος: 252		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.03		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Άξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	6.14	435.46	76.41	5.699	0.030	3.55	3.43
y	a	0.21	1.03	72.81	76.41	0.953	0.698	127.04	80.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _y +m _z	EC3 (6.62) n _z +m _z +m _z
-------------	-------------	------------------	---	----------------	----------------	----------------	----------------	---------	--	--

Δοκός: 26, Άνοιγμα 9, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 59	Τέλος: 58	Μέλος: 253		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.03		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.14	435.46	76.41	5.699	0.030	3.55	3.43
γ	a	0.21	1.03	72.81	76.41	0.953	0.698	127.04	80.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
-------------	-------------	------------------	---	----	----	----	----	---------	--------------------------	--------------------------

Δοκός: 26, Άνοιγμα 10, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 57	Μέλος: 254	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.14	435.46	76.41	5.699	0.030	3.55	3.43
γ	a	0.21	1.03	72.81	76.41	0.953	0.698	127.04	80.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	58	1	0.05					0.05		
1.00G+1.50W[-x]	58	1	0.01				0.01	0.01	0.48	0.04
ΣΣ:+x	58	1	0.01		0.01		0.01	0.01		

Δοκός: 26, Άνοιγμα 11, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 57	Τέλος: 56	Μέλος: 255	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.14	435.46	76.41	5.699	0.030	3.55	3.43
γ	a	0.21	1.03	72.81	76.41	0.953	0.698	127.04	80.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	57	1	0.13				0.02	0.13		

Δοκός: 26, Άνοιγμα 12, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 56	Τέλος: 8	Μέλος: 256	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.02	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.14	435.46	76.41	5.699	0.030	3.55	3.43
γ	a	0.21	1.02	72.11	76.41	0.944	0.705	129.50	81.29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.08				0.08	0.08		
ΣΣ:+x	8	1	0.04	0.02	0.01		0.02	0.04		
ΣΣ:+x	56	1	0.04		0.01		0.01	0.04		

Δοκός: 27, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 35	Μέλος: 257	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.04	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.28	445.31	76.41	5.828	0.028	3.40	3.28
γ	a	0.21	1.04	73.76	76.41	0.965	0.690	123.79	79.58

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.08				0.06	0.08		
1.00G+1.50W[+x]	20	1	0.01				0.06	0.01	0.55	0.16
ΣΣ:+x	20	1	0.03	0.02			0.02	0.03		
ΣΣ:+z	20	1	0.03	0.01	0.01		0.02	0.03		

Δοκός: 27, Άνοιγμα 2, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 35	Τέλος: 34	Μέλος: 258		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.05		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.28	445.31	76.41	5.828	0.028	3.40	3.28
γ	a	0.21	1.05	74.47	76.41	0.975	0.683	121.45	78.84

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	35	1	0.10				0.02	0.10		

Δοκός: 27, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 34	Τέλος: 33	Μέλος: 259		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.05		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.28	445.31	76.41	5.828	0.028	3.40	3.28
γ	a	0.21	1.05	74.47	76.41	0.975	0.683	121.45	78.84

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	34	1	0.04					0.04		
1.00G+1.50W[+x]	34	1	0.02					0.02	0.87	0.04
ΣΣ:-x	34	1	0.02		0.01			0.02		

Δοκός: 27, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 33	Τέλος: 32	Μέλος: 260		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.05		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.28	445.31	76.41	5.828	0.028	3.40	3.28

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	a	0.21	1.05	74.38	76.41	0.973	0.684	121.73	78.93

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
-------------	-------------	------------------	---	----	----	----	----	---------	--------------------------	--------------------------

Δοκός: 27, Άνοιγμα 5, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 32	Τέλος: 30	Μέλος: 261	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.05	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.28	445.31	76.41	5.828	0.028	3.40	3.28
γ	a	0.21	1.05	74.47	76.41	0.975	0.683	121.45	78.84

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	32	1	0.03				0.01	0.03	1.00	0.04

Δοκός: 27, Άνοιγμα 6, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 30	Τέλος: 21	Μέλος: 262	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.04	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.28	445.31	76.41	5.828	0.028	3.40	3.28
γ	a	0.21	1.04	73.77	76.41	0.965	0.690	123.76	79.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	21	1	0.01	0.02	0.01		0.01	0.01		
ΣΣ:+x	30	1	0.01		0.01			0.01		

Δοκός: 27, Άνοιγμα 7, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 40	Μέλος: 263		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.02		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.14	435.38	76.41	5.698	0.030	3.55	3.43
y	a	0.21	1.02	72.11	76.41	0.944	0.705	129.53	81.29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	21	1		0.02			0.01			
ΣΣ:+x	21	1	0.01	0.01	0.01		0.01	0.01		

Δοκός: 27, Άνοιγμα 8, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 40	Τέλος: 39	Μέλος: 264		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.14	435.38	76.41	5.698	0.030	3.55	3.43
y	a	0.21	1.03	72.81	76.41	0.953	0.698	127.04	80.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz

Δοκός: 27, Άνοιγμα 9, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 39	Τέλος: 38	Μέλος: 265		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.14	435.38	76.41	5.698	0.030	3.55	3.43
γ	a	0.21	1.03	72.81	76.41	0.953	0.698	127.04	80.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
-------------	-------------	------------------	---	----	----	----	----	---------	--------------------------	--------------------------

Δοκός: 27, Άνοιγμα 10, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 37	Μέλος: 266	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.14	435.38	76.41	5.698	0.030	3.55	3.43
γ	a	0.21	1.03	72.73	76.41	0.952	0.699	127.31	80.65

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	38	1	0.04					0.04		
1.00G+1.50W[-x]	38	1	0.01					0.01	0.48	0.02
ΣΣ:+x	38	1	0.01		0.01			0.01		

Δοκός: 27, Άνοιγμα 11, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 37	Τέλος: 36	Μέλος: 267	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.14	435.38	76.41	5.698	0.030	3.55	3.43
γ	a	0.21	1.03	72.81	76.41	0.953	0.698	127.04	80.57

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	37	1	0.10				0.01	0.10		

Δοκός: 27, Άνοιγμα 12, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 36	Τέλος: 6	Μέλος: 268		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.02		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.14	435.38	76.41	5.698	0.030	3.55	3.43
γ	a	0.21	1.02	72.11	76.41	0.944	0.705	129.50	81.29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.08				0.06	0.08		
ΣΣ:+x	6	1	0.03	0.02	0.01		0.02	0.03		
ΣΣ:+x	36	1	0.03		0.01			0.03		

Δοκός: 28, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 72	Μέλος: 269		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.03		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.87	76.41	2.878	0.112	13.93	12.94
γ	a	0.21	1.03	73.09	76.41	0.957	0.696	126.06	80.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.09				0.09	0.09		
1.00G+1.50W[+x]	16	1	0.03				0.07	0.03	0.31	0.11
ΣΣ:+x	16	1	0.03	0.03			0.02	0.03		
ΣΣ:+z	16	1	0.03	0.03	0.01		0.02	0.03		

Δοκός: 28, Άνοιγμα 2, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 72	Τέλος: 71	Μέλος: 270		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.04		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.87	76.41	2.878	0.112	13.93	12.94
γ	a	0.21	1.04	73.80	76.41	0.966	0.689	123.66	79.54

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	72	1	0.14				0.03	0.14		
1.00G+1.50W[+x]	72	1	0.08				0.02	0.08	0.71	0.18

Δοκός: 28, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 71	Τέλος: 29	Μέλος: 271		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.87	76.41	2.878	0.112	13.93	12.94
γ	a	0.21	1.03	72.98	76.41	0.955	0.697	126.44	80.39

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	71	1	0.05					0.05		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	29	1	0.04				0.02	0.04	0.35	0.07
ΣΣ:+x	29	1	0.01	0.03			0.01	0.01		
ΣΣ:-x	71	1	0.01		0.01			0.01		

Δοκός: 28, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 29	Τέλος: 74	Μέλος: 272		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.85	76.41	2.877	0.112	13.93	12.95
γ	a	0.21	1.03	73.14	76.41	0.957	0.695	125.89	80.22

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+my+mz	EC3 (6.62) nz+mz+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	29	1	0.03				0.01	0.03	0.30	0.05
ΣΣ:+x	29	1		0.03						
ΣΣ:-x	74	1			0.01					

Δοκός: 28, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 74	Τέλος: 73	Μέλος: 273	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.04	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.85	76.41	2.877	0.112	13.93	12.95
γ	a	0.21	1.04	73.97	76.41	0.968	0.688	123.09	79.36

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+my+mz	EC3 (6.62) nz+mz+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	74	1	0.04					0.04	0.37	0.06
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	73	1	0.04				0.01	0.04	0.38	0.07

Δοκός: 28, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 73	Τέλος: 31	Μέλος: 274	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.10	219.85	76.41	2.877	0.112	13.93	12.95
γ	a	0.21	1.03	72.74	76.41	0.952	0.699	127.28	80.64

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	73	1	0.04					0.04	0.32	0.05
1.00G+1.50W[-x]	31	1	0.04				0.01	0.04	0.35	0.06
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	31	1	0.04				0.01	0.04	0.34	0.06
ΣΣ:+x	31	1	0.01	0.03	0.01		0.01	0.01		
ΣΣ:+x	73	1	0.01		0.01			0.01		

Δοκός: 28, Άνοιγμα 7, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 79	Μέλος: 275	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.02	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.18	438.22	76.41	5.735	0.029	3.51	3.38
γ	a	0.21	1.02	72.13	76.41	0.944	0.704	129.44	81.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	31	1	0.03				0.01	0.03		
1.00G+1.50W[+x]	31	1	0.03				0.01	0.03	0.93	0.16
ΣΣ:+x	31	1	0.01	0.02	0.01		0.01	0.01		
ΣΣ:+x	31	1	0.02	0.01	0.01			0.02		

Δοκός: 28, Άνοιγμα 8, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 79	Τέλος: 78	Μέλος: 276	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.18	438.22	76.41	5.735	0.029	3.51	3.38
γ	a	0.21	1.03	73.37	76.41	0.960	0.693	125.09	79.98

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
-------------	-------------	------------------	---	----	----	----	----	---------	--------------------------	--------------------------

Δοκός: 28, Άνοιγμα 9, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 78	Τέλος: 77	Μέλος: 277		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.18	438.22	76.41	5.735	0.029	3.51	3.38
y	a	0.21	1.03	73.37	76.41	0.960	0.693	125.09	79.98

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+x]	78	1	0.03					0.03	0.90	0.04

Δοκός: 28, Άνοιγμα 10, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 77	Τέλος: 76	Μέλος: 278		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.18	438.22	76.41	5.735	0.029	3.51	3.38
y	a	0.21	1.03	73.30	76.41	0.959	0.694	125.36	80.06

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	77	1	0.05					0.05		
1.00G+1.50W[-x]	77	1	0.02					0.02	0.55	0.02
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	77	1	0.01					0.01	0.38	0.02
ΣΣ: +x	77	1	0.02		0.01			0.02		

Δοκός: 28, Άνοιγμα 11, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 76	Τέλος: 75	Μέλος: 279		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.03		Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.18	438.22	76.41	5.735	0.029	3.51	3.38
γ	a	0.21	1.03	73.37	76.41	0.960	0.693	125.09	79.98

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	76	1	0.14				0.02	0.14		

Δοκός: 28, Άνοιγμα 12, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 75	Τέλος: 10	Μέλος: 280		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.02		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	6.18	438.22	76.41	5.735	0.029	3.51	3.38
γ	a	0.21	1.02	72.68	76.41	0.951	0.700	127.51	80.71

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.09				0.09	0.09		
ΣΣ:+x	10	1	0.04	0.02	0.01		0.02	0.04		
ΣΣ:+x	75	1	0.04		0.01		0.01	0.04		

Δοκός: 29, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 33	Μέλος: 281		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.22		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Όχι	Όχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.22	390.41	76.41	5.110	0.037	4.20	4.01
γ	a	0.21	4.22	390.41	76.41	5.110	0.037	4.20	4.01

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	0	1	0.02				0.02	0.02		
ΣΣ:-z	1	1	0.01	0.02			0.04	0.01	0.28	0.27
ΣΣ:+x	33	1	0.01	0.02			0.04	0.01		

Δοκός: 30, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 33	Τέλος: 3	Μέλος: 282	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.18	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.18	387.48	76.41	5.071	0.037	4.26	4.07
y	a	0.21	4.18	387.48	76.41	5.071	0.037	4.26	4.07

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.04				0.04	0.04		
1.00G+1.50W[+z]	3	1	0.03				0.10	0.03	0.93	0.93
ΣΣ:+x	3	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 31, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 38	Μέλος: 283	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.16	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.16	385.56	76.41	5.046	0.038	4.30	4.11
y	a	0.21	4.16	385.56	76.41	5.046	0.038	4.30	4.11

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.03				0.03	0.03		
1.00G+1.50W[+z]	3	1	0.03				0.10	0.03	0.95	0.95
ΣΣ:+x	38	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 32, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 5	Μέλος: 284		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.13		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.13	382.66	76.41	5.008	0.038	4.37	4.17
y	a	0.21	4.13	382.66	76.41	5.008	0.038	4.37	4.17

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	0	1	0.02				0.02	0.02		
ΣΣ:-z	38	1	0.01	0.02			0.04	0.01	0.33	0.32
ΣΣ:+x	5	1	0.01	0.02			0.04	0.01		

Δοκός: 33, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 29	Μέλος: 285		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.26		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.26	394.62	76.41	5.165	0.036	4.11	3.93
y	a	0.21	4.26	394.62	76.41	5.165	0.036	4.11	3.93

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	0	1	0.02				0.02	0.02		
ΣΣ:+z	15	1	0.02	0.02			0.04	0.02	0.52	0.52
ΣΣ:+x	29	1	0.01	0.02			0.04	0.01		

Δοκός: 34, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 29	Τέλος: 13	Μέλος: 286		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος c =4.26		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός		Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.26	394.60	76.41	5.164	0.036	4.11	3.93
y	a	0.21	4.26	394.60	76.41	5.164	0.036	4.11	3.93

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	0	1	0.02				0.02	0.02	0.52	0.51
ΣΣ:-x	29	1	0.02	0.02			0.04	0.02	0.55	0.54
ΣΣ:+x	13	1	0.01	0.02			0.04	0.01		

Δοκός: 35, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 77	Μέλος: 287	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =4.26	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.26	394.15	76.41	5.158	0.036	4.12	3.94
y	a	0.21	4.26	394.15	76.41	5.158	0.036	4.12	3.94

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.02				0.02	0.02		
ΣΣ:+x	13	1	0.01	0.02			0.04	0.01	0.40	0.39
ΣΣ:+x	77	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 36, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 77	Τέλος: 11	Μέλος: 288	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =4.20	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.20	389.12	76.41	5.093	0.037	4.22	4.04
y	a	0.21	4.20	389.12	76.41	5.093	0.037	4.22	4.04

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
ΣΣ:+z	0	1	0.03				0.02	0.03		
ΣΣ:+z	77	1	0.01	0.02			0.04	0.01	0.41	0.40
ΣΣ:+x	11	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 37, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 81	Μέλος: 289	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.07	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59
y	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	1	1	0.03					0.03	0.12	0.12
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	81	1	0.03				0.01	0.03	0.15	0.14
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	1	1	0.03					0.03	0.14	0.14
ΣΣ:+x	1	1	0.01	0.04				0.01	0.06	0.06

Δοκός: 38, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 35(Προ)	Μέλος: 290	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.08	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.08	147.44	76.41	1.930	0.238	30.98	27.47
y	a	0.21	2.08	147.44	76.41	1.930	0.238	30.98	27.47

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	20	1	0.10				0.03	0.10	0.47	0.46

Δοκός: 39, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 44	Μέλος: 291		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59
y	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	19	1	0.06				0.01	0.06	0.26	0.26
ΣΣ:+x	19	1	0.02	0.04			0.01	0.02	0.10	0.10

Δοκός: 40, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 55(Προ)	Μέλος: 292		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.08		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.08	147.44	76.41	1.930	0.238	30.98	27.47
y	a	0.21	2.08	147.44	76.41	1.930	0.238	30.98	27.47

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.11				0.02	0.11	0.47	0.47
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	18	1	0.11				0.03	0.11	0.48	0.48

Δοκός: 41, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 64	Μέλος: 293		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59
y	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	17	1	0.06				0.01	0.06	0.25	0.24
ΣΣ:+x	17	1	0.02	0.04			0.01	0.02	0.09	0.09

Δοκός: 42, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 72(Προ)	Μέλος: 294		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	147.10	76.41	1.925	0.239	31.12	27.58
y	a	0.21	2.07	147.10	76.41	1.925	0.239	31.12	27.58

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-z]	72	1	0.11				0.05	0.11		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	16	1	0.10				0.04	0.10	0.47	0.46

Δοκός: 43, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 89	Μέλος: 295		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59
y	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	15	1					0.02		0.03	0.02
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	15	1					0.01		0.02	0.02
ΣΣ:+x	15	1		0.04					0.01	0.01

Δοκός: 44, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 82	Μέλος: 296	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59
y	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	3	1	0.03					0.03	0.11	0.11
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	3	1	0.03					0.03	0.12	0.12
ΣΣ:+x	3	1	0.01	0.04				0.01	0.03	0.03
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	3	1	0.01		0.01			0.01	0.02	0.02

Δοκός: 45, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 30	Μέλος: 297	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.08	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.08	147.44	76.41	1.930	0.238	30.98	27.47
y	a	0.21	2.08	147.44	76.41	1.930	0.238	30.98	27.47

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	21	1	0.07				0.01	0.07	0.29	0.29
1.15G+1.05Q+1.50S	21	1	0.07				0.01	0.07	0.30	0.30
ΣΣ:+x	21	1	0.04	0.04				0.04	0.16	0.16

Δοκός: 46, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 96	Μέλος: 298	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59
y	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	23	1	0.06				0.01	0.06	0.23	0.23
ΣΣ:+x	23	1	0.02	0.04				0.02	0.10	0.10

Δοκός: 47, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 51	Μέλος: 299	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.08	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.08	147.44	76.41	1.930	0.238	30.98	27.47
y	a	0.21	2.08	147.44	76.41	1.930	0.238	30.98	27.47

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	25	1	0.07				0.01	0.07	0.30	0.30
ΣΣ:+x	25	1	0.04	0.04				0.04	0.16	0.16

Δοκός: 48, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 98	Μέλος: 300		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59
y	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	27	1	0.04				0.01	0.04	0.16	0.16
1.15G+1.05Q+1.50S	27	1	0.04				0.01	0.04	0.17	0.17
ΣΣ:+x	27	1	0.01	0.04			0.01	0.01	0.05	0.05

Δοκός: 49, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 73	Μέλος: 301		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	146.93	76.41	1.923	0.240	31.19	27.64
y	a	0.21	2.07	146.93	76.41	1.923	0.240	31.19	27.64

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	31	1	0.05					0.05	0.19	0.19
1.15G+1.05Q+1.50S	73	1	0.05				0.01	0.05	0.23	0.22
1.15G+1.05Q+1.50S	31	1	0.05					0.05	0.22	0.22
ΣΣ:+x	31	1	0.03	0.04			0.01	0.03	0.12	0.12

Δοκός: 50, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 90	Μέλος: 302		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07		Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59
γ	a	0.21	2.07	147.08	76.41	1.925	0.239	31.13	27.59

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	13	1	0.02	0.04				0.02	0.08	0.08
ΣΣ:+z	13	1	0.02	0.04				0.02	0.09	0.09
ΣΣ:+x	13	1		0.04					0.01	0.01

Δοκός: 51, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 85	Μέλος: 303	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.06	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.06	146.26	76.41	1.914	0.242	31.48	27.88
γ	a	0.21	2.06	146.26	76.41	1.914	0.242	31.48	27.88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	3	1	0.03					0.03	0.11	0.11
ΣΣ:+x	3	1	0.01	0.04				0.01	0.03	0.03
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	3	1	0.01		0.01			0.01	0.03	0.03

Δοκός: 52, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 40	Μέλος: 304	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	146.62	76.41	1.919	0.241	31.33	27.75

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	a	0.21	2.07	146.62	76.41	1.919	0.241	31.33	27.75

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	21	1	0.07					0.07	0.29	0.29
1.15G+1.05Q+1.50S	40	1	0.07				0.01	0.07	0.30	0.30
ΣΣ:+x	21	1	0.04	0.04				0.04	0.15	0.15

Δοκός: 53, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 49	Μέλος: 305	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.06	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.06	146.26	76.41	1.914	0.242	31.48	27.88
y	a	0.21	2.06	146.26	76.41	1.914	0.242	31.48	27.88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	23	1	0.05					0.05	0.21	0.21
ΣΣ:+x	23	1	0.02	0.04				0.02	0.09	0.09

Δοκός: 54, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 60	Μέλος: 306	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	146.62	76.41	1.919	0.241	31.33	27.75
y	a	0.21	2.07	146.62	76.41	1.919	0.241	31.33	27.75

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	25	1	0.07					0.07	0.30	0.30
ΣΣ:+x	25	1	0.04	0.04			0.01	0.04	0.16	0.16

Δοκός: 55, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 101	Μέλος: 307				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6			ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355			Μήκος lcl=2.06				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ			Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00		β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.06	146.26	76.41	1.914	0.242	31.48	27.88
y	a	0.21	2.06	146.26	76.41	1.914	0.242	31.48	27.88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	101	1					0.01		0.02	0.01
ΣΣ:+x	27	1		0.04						

Δοκός: 56, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 79(Προ)	Μέλος: 308				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6			ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355			Μήκος lcl=2.07				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ			Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00		β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	146.64	76.41	1.919	0.240	31.32	27.75
y	a	0.21	2.07	146.64	76.41	1.919	0.240	31.32	27.75

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	31	1	0.06				0.01	0.06	0.26	0.26

Δοκός: 57, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 93	Μέλος: 309	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.06	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.06	146.26	76.41	1.914	0.242	31.48	27.88
y	a	0.21	2.06	146.26	76.41	1.914	0.242	31.48	27.88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	13	1		0.04						

Δοκός: 58, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 86	Μέλος: 310	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.06	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.06	146.28	76.41	1.914	0.242	31.48	27.87
y	a	0.21	2.06	146.28	76.41	1.914	0.242	31.48	27.87

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	5	1	0.02				0.01	0.02	0.08	0.08
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	5	1	0.02				0.01	0.02	0.10	0.10
ΣΣ:+x	5	1	0.01	0.04				0.01	0.04	0.04

Δοκός: 59, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 36(Προ)	Μέλος: 311	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	146.62	76.41	1.919	0.241	31.33	27.75
y	a	0.21	2.07	146.62	76.41	1.919	0.241	31.33	27.75

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-z]	6	1	0.07				0.04	0.07		
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	6	1	0.05				0.03	0.05	0.24	0.23

Δοκός: 60, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 102	Μέλος: 312	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.06	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.06	146.28	76.41	1.914	0.242	31.48	27.87
y	a	0.21	2.06	146.28	76.41	1.914	0.242	31.48	27.87

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	7	1	0.05				0.01	0.05	0.20	0.20
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	7	1	0.05				0.01	0.05	0.24	0.23
ΣΣ:+x	7	1	0.03	0.04			0.01	0.03	0.10	0.10

Δοκός: 61, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 8	Τέλος: 56(Προ)	Μέλος: 313	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	146.62	76.41	1.919	0.241	31.33	27.75
y	a	0.21	2.07	146.62	76.41	1.919	0.241	31.33	27.75

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-z]	8	1	0.10				0.07	0.10		
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	8	1	0.05				0.03	0.05	0.24	0.23

Δοκός: 62, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 9	Τέλος: 67	Μέλος: 314				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.06				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.06	146.28	76.41	1.914	0.242	31.48	27.87
y	a	0.21	2.06	146.28	76.41	1.914	0.242	31.48	27.87

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	9	1	0.04				0.01	0.04	0.17	0.16
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	9	1	0.04				0.01	0.04	0.19	0.18
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	9	1	0.04				0.01	0.04	0.19	0.19
ΣΣ:+x	9	1	0.02	0.04			0.01	0.02	0.06	0.06

Δοκός: 63, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 75(Προ)	Μέλος: 315				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.07				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.07	146.90	76.41	1.923	0.240	31.21	27.66
y	a	0.21	2.07	146.90	76.41	1.923	0.240	31.21	27.66

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	10	1	0.10				0.08	0.10		
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	10	1	0.05				0.03	0.05	0.25	0.24

Δοκός: 64, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 94	Μέλος: 316		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.06		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.06	146.28	76.41	1.914	0.242	31.48	27.87
y	a	0.21	2.06	146.28	76.41	1.914	0.242	31.48	27.87

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	11	1	0.02				0.01	0.02	0.06	0.06
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	11	1	0.02				0.01	0.02	0.10	0.10
ΣΣ:+x	11	1	0.01	0.04				0.01	0.03	0.03

Δοκός: 65, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 14	Μέλος: 317		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.58		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79
y	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	0	1	0.03				0.01	0.03	0.39	0.39
ΣΣ:+z	15	1	0.03	0.03			0.02	0.03	0.40	0.40
ΣΣ:+x	14	1	0.01	0.03			0.02	0.01		

Δοκός: 66, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 15	Μέλος: 318		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος cl =3.58		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός		Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79
y	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	0	1	0.03				0.01	0.03		
1.00G+1.50W[+x]	14	1	0.03				0.02	0.03	0.40	0.39
ΣΣ:+x	15	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 67, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 11	Μέλος: 319	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.52	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11
y	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.02				0.01	0.02	0.20	0.19
ΣΣ:+z	12	1	0.02	0.03			0.02	0.02	0.28	0.27
ΣΣ:+x	11	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 68, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 12	Μέλος: 320	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.52	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11
y	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.03				0.01	0.03	0.35	0.34
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	11	1	0.03				0.02	0.03	0.36	0.36
ΣΣ:+x	12	1	0.02	0.03			0.02	0.02		

Δοκός: 69, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 5	Μέλος: 321	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.52	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11
y	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	0	1	0.02				0.01	0.02		
ΣΣ:-z	4	1	0.02	0.03			0.02	0.02	0.21	0.20
ΣΣ:+x	5	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 70, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 4	Μέλος: 322	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.52	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11
y	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.03				0.01	0.03	0.40	0.40
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	5	1	0.03				0.02	0.03	0.42	0.41
ΣΣ:+x	4	1	0.01	0.03			0.02	0.01		

Δοκός: 71, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 2	Μέλος: 323				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.58				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79
y	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.03				0.01	0.03		
ΣΣ:-z	1	1	0.02	0.03			0.02	0.02	0.30	0.30
ΣΣ:+x	2	1	0.01	0.03			0.02	0.01		

Δοκός: 72, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 1	Μέλος: 324				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.58				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79
y	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04	0.45	0.45
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	2	1	0.04				0.02	0.04	0.46	0.46
ΣΣ:+x	1	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 73, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 22	Μέλος: 325		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.58		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79
y	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04		
ΣΣ:-z	19	1	0.03	0.03			0.02	0.03	0.39	0.38
ΣΣ:+x	22	1	0.02	0.03			0.02	0.02		

Δοκός: 74, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 19	Μέλος: 326		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.58		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79
y	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05	0.62	0.62
1.00G+1.50W[+x]	19	1	0.05				0.03	0.05	0.66	0.66
ΣΣ:+x	19	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 75, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 7	Μέλος: 327		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.52		Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11
γ	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	7	1	0.03	0.03			0.01	0.03		
ΣΣ:-z	24	1	0.02	0.03			0.02	0.02	0.26	0.26
ΣΣ:+x	7	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 76, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 24	Μέλος: 328	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.52	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11
γ	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04	0.43	0.43
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	7	1	0.04				0.02	0.04	0.45	0.45
ΣΣ:+x	24	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 77, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 26	Μέλος: 329	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.58	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K*a0*L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) $n\gamma+m\gamma\gamma+m\gamma z$	EC3 (6.62) $nz+mzy+mzz$
1.00G+1.50W[+x]	0	1	0.05				0.01	0.05		
ΣΣ:+z	17	1	0.03	0.03			0.02	0.03	0.43	0.42
ΣΣ:+x	26	1	0.02	0.03			0.02	0.02		

Δοκός: 78, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 17	Μέλος: 330	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.58	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K\gamma = 1.00$	$Kz = 1.00$	$a0\gamma = 1.00$	$a0z = 1.00$	$\beta0\gamma = 1.00$ $\beta0z = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K*a0*L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79
y	a	0.21	3.58	254.24	76.41	3.327	0.085	10.42	9.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) $n\gamma+m\gamma\gamma+m\gamma z$	EC3 (6.62) $nz+mzy+mzz$
1.00G+1.50W[+x]	26	1	0.06				0.01	0.06	0.67	0.67
1.00G+1.50W[+x]	17	1	0.05				0.03	0.05	0.68	0.68
ΣΣ:+x	17	1	0.03	0.03			0.01	0.03		

Δοκός: 79, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 9	Μέλος: 331	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.52	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K\gamma = 1.00$	$Kz = 1.00$	$a0\gamma = 1.00$	$a0z = 1.00$	$\beta0\gamma = 1.00$ $\beta0z = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K*a0*L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11
y	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.03				0.01	0.03		
ΣΣ:+x	28	1	0.02	0.03			0.02	0.02	0.27	0.26
ΣΣ:+x	9	1	0.02	0.03			0.01	0.02		

Δοκός: 80, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 9	Τέλος: 28	Μέλος: 332				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.52				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11
y	a	0.21	3.52	249.98	76.41	3.272	0.088	10.78	10.11

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04	0.45	0.45
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	9	1	0.04				0.02	0.04	0.47	0.47
ΣΣ:+x	28	1	0.02	0.03			0.02	0.02		

Δοκός: 81, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 26	Μέλος: 333				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.25				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.25	393.38	76.41	5.148	0.036	4.13	3.95
y	a	0.21	4.25	393.38	76.41	5.148	0.036	4.13	3.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.04				0.03	0.04		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	16	1	0.02				0.05	0.02	0.70	0.70
ΣΣ:+x	26	1	0.01	0.02			0.04	0.01		

Δοκός: 82, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 18	Μέλος: 334		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.24		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.24	392.15	76.41	5.132	0.036	4.16	3.98
y	a	0.21	4.24	392.15	76.41	5.132	0.036	4.16	3.98

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.04				0.03	0.04		
1.00G+1.50W[+x]	18	1	0.02				0.05	0.02	0.60	0.60
ΣΣ:+x	18	1	0.02	0.02			0.03	0.02		

Δοκός: 83, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 22	Μέλος: 335		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.28		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.28	303.69	76.41	3.975	0.060	7.30	6.93
y	a	0.21	4.28	303.69	76.41	3.975	0.060	7.30	6.93

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.04				0.03	0.04		
1.00G+1.50W[+x]	18	1	0.02				0.04	0.02	0.44	0.43
ΣΣ:+x	18	1	0.02	0.02			0.02	0.02		

Δοκός: 84, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 20	Μέλος: 336		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.24		Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.24	392.15	76.41	5.132	0.036	4.16	3.98
y	a	0.21	4.24	392.15	76.41	5.132	0.036	4.16	3.98

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.04				0.03	0.04		
1.00G+1.50W[+x]	20	1	0.02				0.05	0.02	0.52	0.51
ΣΣ:+x	20	1	0.02	0.02			0.03	0.02		

Δοκός: 85, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 24	Μέλος: 337		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.18		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.18	387.35	76.41	5.069	0.037	4.26	4.07
y	a	0.21	4.18	387.35	76.41	5.069	0.037	4.26	4.07

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.04				0.03	0.04		
1.00G+1.50W[-x]	6	1	0.01				0.05	0.01	0.41	0.39
ΣΣ:+x	24	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 86, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 8	Μέλος: 338		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.23		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.23	391.73	76.41	5.127	0.037	4.17	3.98
y	a	0.21	4.23	391.73	76.41	5.127	0.037	4.17	3.98

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.04				0.03	0.04		
1.00G+1.50W[-x]	8	1	0.01				0.05	0.01	0.34	0.32
ΣΣ:+x	8	1	0.02	0.02			0.03	0.02		

Δοκός: 87, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 8	Τέλος: 28	Μέλος: 339	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.18	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.18	387.35	76.41	5.069	0.037	4.26	4.07
y	a	0.21	4.18	387.35	76.41	5.069	0.037	4.26	4.07

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.03				0.02	0.03		
1.00G+1.50W[-x]	8	1	0.01				0.05	0.01	0.38	0.36
ΣΣ:+x	28	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 88, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 10	Μέλος: 340	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.25	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.25	393.83	76.41	5.154	0.036	4.12	3.94
y	a	0.21	4.25	393.83	76.41	5.154	0.036	4.12	3.94

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.05				0.03	0.05		
1.00G+1.50W[-x]	10	1	0.01				0.05	0.01	0.35	0.33
ΣΣ:+x	10	1	0.02	0.02			0.03	0.02		

Δοκός: 89, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 7	Μέλος: 341		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =4.21		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.21	389.58	76.41	5.099	0.037	4.21	4.03
y	a	0.21	4.21	389.58	76.41	5.099	0.037	4.21	4.03

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.03				0.02	0.03		
1.00G+1.50W[+z]	38	1	0.02				0.04	0.02	0.51	0.50
ΣΣ:+x	7	1	0.01	0.02			0.04	0.01		

Δοκός: 90, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 58	Μέλος: 342		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =4.26		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.26	394.06	76.41	5.157	0.036	4.12	3.94
y	a	0.21	4.26	394.06	76.41	5.157	0.036	4.12	3.94

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.02				0.02	0.02		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	58	1	0.02				0.04	0.02	0.54	0.53
ΣΣ:+x	7	1	0.02	0.02			0.04	0.02	0.53	0.53
ΣΣ:+x	58	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 91, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 9	Μέλος: 343		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =4.21		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.21	389.58	76.41	5.099	0.037	4.21	4.03
γ	a	0.21	4.21	389.58	76.41	5.099	0.037	4.21	4.03

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.02				0.02	0.02		
ΣΣ:-z	58	1	0.02	0.02			0.04	0.02	0.57	0.56
ΣΣ:+x	9	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 92, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 9	Τέλος: 77	Μέλος: 344		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =4.23		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.23	391.70	76.41	5.126	0.037	4.17	3.98
γ	a	0.21	4.23	391.70	76.41	5.126	0.037	4.17	3.98

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	0	1	0.02				0.02	0.02		
ΣΣ:+z	9	1	0.01	0.02			0.04	0.01	0.29	0.28
ΣΣ:+x	77	1	0.01	0.02			0.04	0.01		

Δοκός: 93, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 29	Τέλος: 17	Μέλος: 345		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =4.25		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.25	393.38	76.41	5.148	0.036	4.13	3.95
y	a	0.21	4.25	393.38	76.41	5.148	0.036	4.13	3.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-x]	0	1	0.02				0.02	0.02		
ΣΣ:+z	29	1	0.01	0.02			0.04	0.01	0.42	0.41
ΣΣ:+x	17	1	0.01	0.02			0.03	0.01		

Δοκός: 94, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 53	Μέλος: 346	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.29	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.29	397.20	76.41	5.198	0.036	4.05	3.88
y	a	0.21	4.29	397.20	76.41	5.198	0.036	4.05	3.88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.02				0.02	0.02		
ΣΣ:-z	17	1	0.02	0.02			0.04	0.02	0.48	0.47
ΣΣ:+x	53	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 95, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 53	Τέλος: 19	Μέλος: 347	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=4.34	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.34	401.59	76.41	5.256	0.035	3.97	3.79
y	a	0.21	4.34	401.59	76.41	5.256	0.035	3.97	3.79

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0.02				0.02	0.02		
ΣΣ:-x	53	1	0.02	0.02			0.04	0.02	0.50	0.49
ΣΣ:+x	19	1	0.02	0.02			0.04	0.02		

Δοκός: 96, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 33	Μέλος: 348	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS33.7X3.2		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος l=4.29	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	4.29	397.20	76.41	5.198	0.036	4.05	3.88
y	a	0.21	4.29	397.20	76.41	5.198	0.036	4.05	3.88

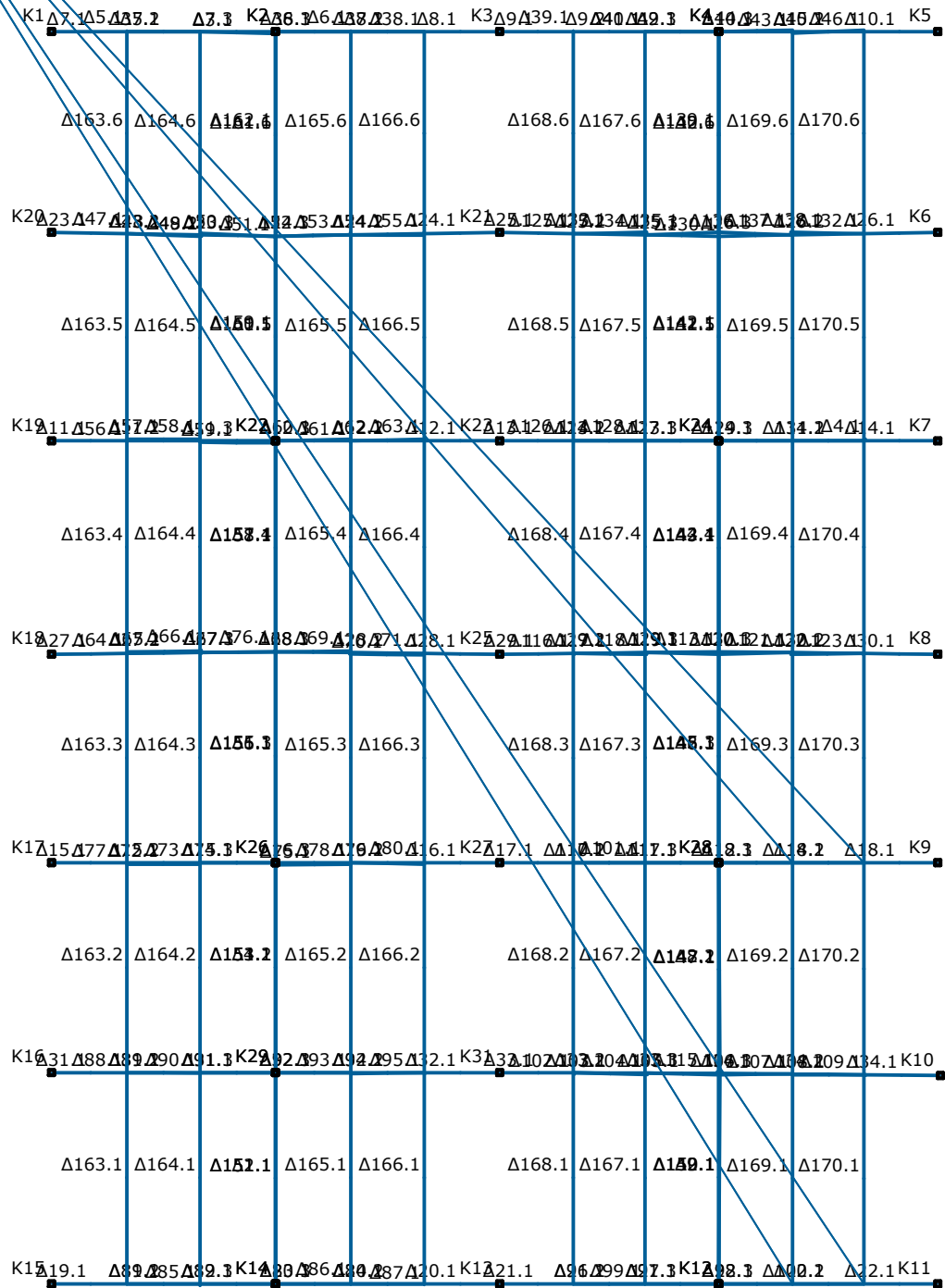
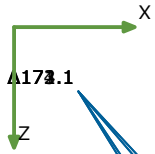
* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.03				0.02	0.03		
1.00G+1.50W[+z]	33	1	0.02				0.04	0.02	0.53	0.52
ΣΣ:+x	33	1	0.01	0.02			0.04	0.01		

Κάτοψη ορόφου: 2

Ονόματα μελών - κόμβων



Διαστασιολόγηση δοκών ορόφου: 2

Δοκός: 1, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 29	Μέλος: 349	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.92	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.92	132.13	76.41	1.729	0.270	55.42	44.87
y	b	0.34	2.92	182.50	76.41	2.388	0.152	29.41	25.24

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.01					0.01	0.03	0.04
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	14	1	0.01				0.02	0.01	0.05	0.06
ΣΣ:+x	29	1		0.06			0.01		0.02	0.01

Δοκός: 1, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 29	Τέλος: 26	Μέλος: 350	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	2.90	131.22	76.41	1.717	0.273	56.19	45.40
y	b	0.34	2.90	181.25	76.41	2.372	0.154	29.82	25.56

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.03					0.03		
1.00G+1.50W[-z]	29	1	0.01				0.01	0.01	0.05	0.07
1.00G+1.50W[-z]	26	1	0.01				0.01	0.01	0.05	0.08
ΣΣ:+x	26	1	0.01	0.06			0.02	0.01		

Δοκός: 1, Άνοιγμα 3, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 44	Μέλος: 351	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.95	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	5.91	267.42	76.41	3.500	0.074	13.53	12.34
y	b	0.34	2.95	184.66	76.41	2.417	0.149	28.73	24.70

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	0	1	0.02				0.01	0.02	0.23	0.12
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	26	1	0.02				0.01	0.02	0.34	0.18
ΣΣ:+x	26	1	0.01	0.03			0.02	0.01	0.18	0.09

Δοκός: 1, Άνοιγμα 4, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 44	Τέλος: 22	Μέλος: 352	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.96	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	5.91	267.42	76.41	3.500	0.074	13.53	12.34
y	b	0.34	2.96	184.71	76.41	2.417	0.149	28.71	24.69

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.03				0.01	0.03	0.35	0.18
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	22	1	0.03				0.01	0.03	0.36	0.19
ΣΣ:+x	22	1		0.03			0.02			

Δοκός: 1, Άνοιγμα 5, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 45	Μέλος: 353	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.86	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K*a0*L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	5.73	259.28	76.41	3.393	0.079	14.39	13.09
y	b	0.34	2.86	179.04	76.41	2.343	0.157	30.56	26.14

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) $n_y+m_{yy}+m_{yz}$	EC3 (6.62) $n_z+m_{zy}+m_{zz}$
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.03				0.01	0.03	0.35	0.18
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	22	1	0.03				0.01	0.03	0.36	0.19
ΣΣ:+x	22	1		0.03					0.02	0.01

Δοκός: 1, Άνοιγμα 6, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 45	Τέλος: 2	Μέλος: 354	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.87	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$ $\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K*a0*L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	5.73	259.28	76.41	3.393	0.079	14.39	13.09
y	b	0.34	2.87	179.09	76.41	2.344	0.157	30.54	26.13

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) $n_y+m_{yy}+m_{yz}$	EC3 (6.62) $n_z+m_{zy}+m_{zz}$
1.15G+1.05Q+1.50S	0	1	0.03				0.01	0.03	0.33	0.17
1.15G+1.05Q+0.90W[-x]+1.50S	2	1	0.03				0.02	0.03	0.37	0.20
ΣΣ:+x	2	1	0.01	0.03			0.02	0.01	0.20	0.10

Δοκός: 2, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 42	Μέλος: 355	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.95	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$ $\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K*a0*L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	5.90	266.97	76.41	3.494	0.075	13.58	12.38
y	b	0.34	2.95	184.35	76.41	2.413	0.149	28.83	24.78

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0.03				0.01	0.03	0.39	0.20
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	12	1	0.03				0.01	0.03	0.40	0.21
ΣΣ:+x	12	1	0.02	0.03			0.02	0.02	0.26	0.14

Δοκός: 2, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 42	Τέλος: 28	Μέλος: 356				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.95				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	5.90	266.97	76.41	3.494	0.075	13.58	12.38
y	b	0.34	2.95	184.40	76.41	2.413	0.149	28.81	24.77

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-x]	0	1	0.03					0.03		
1.15G+1.05Q+0.90W[-z]+1.50S	28	1	0.02				0.01	0.02	0.22	0.11
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	28	1	0.01				0.01	0.01	0.21	0.11
ΣΣ:+x	28	1		0.03			0.02		0.09	0.05

Δοκός: 2, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 43	Μέλος: 357				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.95				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	5.91	267.42	76.41	3.500	0.074	13.53	12.34
y	b	0.34	2.95	184.66	76.41	2.417	0.149	28.73	24.70

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.03					0.03		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	28	1	0.02				0.01	0.02	0.27	0.14
ΣΣ:+x	28	1	0.01	0.03			0.02	0.01	0.10	0.05

Δοκός: 2, Άνοιγμα 4, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 43	Τέλος: 24	Μέλος: 358		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.96		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	5.91	267.42	76.41	3.500	0.074	13.53	12.34
y	b	0.34	2.96	184.71	76.41	2.417	0.149	28.71	24.69

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.03					0.03	0.35	0.18
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	24	1	0.03				0.01	0.03	0.36	0.19
ΣΣ:+x	24	1		0.03			0.02			

Δοκός: 2, Άνοιγμα 5, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 46	Μέλος: 359		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.86		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	5.73	259.28	76.41	3.393	0.079	14.39	13.09
y	b	0.34	2.86	179.04	76.41	2.343	0.157	30.56	26.14

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1	0.03				0.01	0.03	0.35	0.18
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	24	1	0.03				0.01	0.03	0.36	0.19
ΣΣ:+x	24	1		0.03				0.03	0.03	0.02

Δοκός: 2, Άνοιγμα 6, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 46	Τέλος: 4	Μέλος: 360		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος lcl=2.87		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός		Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	5.73	259.28	76.41	3.393	0.079	14.39	13.09
y	b	0.34	2.87	179.09	76.41	2.344	0.157	30.54	26.13

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0.03				0.01	0.03	0.33	0.17
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	4	1	0.03				0.01	0.03	0.34	0.18
ΣΣ:+x	4	1	0.01	0.03			0.02	0.01	0.20	0.10

Δοκός: 3, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 1	Μέλος: 361	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.37	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	97.03	76.41	1.270	0.488	71.53	56.25
y	a	0.21	1.37	97.03	76.41	1.270	0.488	71.53	56.25

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	2	1	0.03				0.01	0.03	0.07	0.07
ΣΣ:+x	2	1	0.01	0.06				0.01	0.02	0.02

Δοκός: 4, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 102(Προ)	Τέλος: 20	Μέλος: 362	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	102	1	0.04				0.01	0.04	0.05	0.05
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	20	1		0.01			0.07		0.07	0.04
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	102	1		0.01			0.03		0.03	0.02
ΣΣ:+x	102	1	0.02		0.01		0.01	0.02	0.02	0.02

Δοκός: 5, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 81	Τέλος: 3	Μέλος: 363	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
γ	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	81	1	0.03				0.01	0.03	0.03	0.03
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	3	1	0.03				0.01	0.03	0.04	0.03
ΣΣ:+x	81	1	0.01	0.19	0.01			0.01	0.01	0.01

Δοκός: 6, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 83	Τέλος: 5	Μέλος: 364	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
γ	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	83	1	0.01					0.01	0.01	0.01
ΣΣ:-z	83	1		0.10					0.01	0.01
ΣΣ:+x	83	1		0.10						

Δοκός: 7, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 3	Μέλος: 365	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.12	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30
y	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	1	1	0.02	0.05			0.24	0.06	0.28	0.18
ΣΣ:+x	3	1		0.09			0.08	0.01	0.08	0.05
ΣΣ:-x	1	1	0.01	0.06	0.01		0.06	0.01	0.08	0.05

Δοκός: 7, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 1	Μέλος: 366	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.13	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.26	160.09	76.41	2.095	0.204	26.28	23.59
y	a	0.21	1.13	80.37	76.41	1.052	0.629	104.27	72.61

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	1	1	0.02	0.04			0.20	0.04	0.31	0.17
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	3	1	0.03	0.04			0.18	0.03	0.32	0.18
ΣΣ:+x	3	1	0.01	0.07			0.07	0.01	0.13	0.06

Δοκός: 7, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 2	Μέλος: 367		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.12		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.26	160.09	76.41	2.095	0.204	26.28	23.59
y	a	0.21	1.12	79.73	76.41	1.043	0.635	105.95	73.29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	1	1	0.01	0.04			0.20	0.04	0.24	0.14
ΣΣ:+x	2	1	0.01	0.07			0.07	0.01		
ΣΣ:+z	1	1		0.02	0.01		0.07			

Δοκός: 8, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 6	Μέλος: 368		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.12		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.26	160.08	76.41	2.095	0.205	26.28	23.60
y	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	3	1	0.01	0.03			0.13	0.02	0.20	0.11
ΣΣ:+x	3	1	0.01	0.07			0.07	0.01	0.15	0.07
ΣΣ:+z	6	1		0.02	0.01		0.07	0.01		

Δοκός: 8, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 5	Μέλος: 369		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος lcl=1.13		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός		Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1.00	Kz = 1.00	a0y =1.00	a0z =1.00	β0y =1.00	β0z =1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.26	160.08	76.41	2.095	0.205	26.28	23.60
γ	a	0.21	1.13	80.36	76.41	1.052	0.629	104.29	72.62

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	6	1	0.02	0.02			0.10	0.02	0.19	0.10
1.15G+1.05Q+1.50S	6	1	0.02	0.03			0.12	0.02	0.20	0.11
ΣΣ:+x	5	1		0.07			0.07		0.08	0.05

Δοκός: 8, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 2	Μέλος: 370		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.12		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1.00	Kz = 1.00	a0y =1.00	a0z =1.00	β0y =1.00	β0z =1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.71	76.41	1.043	0.635	105.99	73.30
γ	a	0.21	1.12	79.71	76.41	1.043	0.635	105.99	73.30

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	5	1		0.03			0.13	0.02	0.13	0.08
ΣΣ:+x	2	1	0.01	0.09	0.01		0.07	0.01		
ΣΣ:+x	5	1		0.06	0.01		0.07			

Δοκός: 9, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 8	Μέλος: 371		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1.00	Kz = 1.00	a0y =1.00	a0z =1.00	β0y =1.00	β0z =1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	78.19	76.41	1.023	0.649	110.15	74.91

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	a	0.21	1.10	78.19	76.41	1.023	0.649	110.15	74.91

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+my+mz	EC3 (6.62) nz+mz+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.03				0.02	0.03	0.06	0.05
1.15G+1.05Q+1.50S	3	1	0.01	0.03			0.13	0.02	0.15	0.09
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	3	1	0.02	0.02			0.09	0.02	0.13	0.09
ΣΣ:+x	8	1		0.09	0.01		0.07			
ΣΣ:+x	3	1		0.06	0.01		0.07	0.01		

Δοκός: 9, Άνοιγμα 2, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 8	Τέλος: 7	Μέλος: 372	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.11	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.21	157.04	76.41	2.055	0.212	27.31	24.45
γ	a	0.21	1.11	78.84	76.41	1.032	0.643	108.36	74.23

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+my+mz	EC3 (6.62) nz+mz+mzz
1.35G+1.05Q	0	1	0.01				0.04	0.01	0.09	0.04
1.15G+1.05Q+1.50S	8	1	0.01	0.03			0.12	0.01	0.19	0.10
ΣΣ:+x	8	1	0.01	0.07			0.07	0.01	0.12	0.06

Δοκός: 9, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 4	Μέλος: 373	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.21	157.04	76.41	2.055	0.212	27.31	24.45
γ	a	0.21	1.10	78.20	76.41	1.023	0.649	110.13	74.90

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	4	1	0.01	0.03			0.13	0.02		
ΣΣ:-z	7	1		0.02	0.01		0.07		0.09	0.05
ΣΣ:+x	7	1		0.02	0.01		0.07		0.08	0.05
ΣΣ:+x	4	1	0.01	0.07	0.01		0.07	0.01		
ΣΣ:+x	7	1		0.02	0.01		0.07			

Δοκός: 10, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 10	Μέλος: 374	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	78.22	76.41	1.024	0.649	110.08	74.88
y	a	0.21	1.10	78.22	76.41	1.024	0.649	110.08	74.88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	10	1	0.01	0.03			0.13	0.02	0.15	0.09
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	5	1	0.01	0.03			0.11	0.01	0.14	0.09
ΣΣ:+x	10	1		0.09	0.01		0.07	0.01	0.08	0.05
ΣΣ:+x	5	1	0.01	0.06	0.01		0.06	0.01	0.07	0.05

Δοκός: 10, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 9	Μέλος: 375	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.11	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.21	157.07	76.41	2.056	0.212	27.30	24.44
y	a	0.21	1.11	78.86	76.41	1.032	0.643	108.30	74.21

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	10	1	0.01	0.03			0.12	0.02	0.20	0.11
ΣΣ:+x	10	1	0.01	0.07			0.07	0.01	0.12	0.06

Δοκός: 10, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 9	Τέλος: 4	Μέλος: 376		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_{0} \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	2.21	157.07	76.41	2.056	0.212	27.30	24.44
y	a	0.21	1.10	78.21	76.41	1.024	0.649	110.09	74.89

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) n _z +m _{zy} +m _{zz}
1.15G+1.05Q+1.50S	4	1	0.01	0.03			0.13	0.02		
ΣΣ:+x	9	1		0.02	0.01		0.07		0.08	0.04
ΣΣ:+x	4	1	0.01	0.07	0.01		0.07	0.01		
ΣΣ:+x	9	1		0.02	0.01		0.07			

Δοκός: 11, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 13	Μέλος: 377		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.12		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_{0} \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30
y	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) n _z +m _{zy} +m _{zz}
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	19	1	0.06	0.10			0.49	0.24	0.60	0.41
ΣΣ:+x	13	1	0.01	0.11			0.15	0.02	0.16	0.11
ΣΣ:+z	19	1	0.02	0.04	0.01		0.13	0.02	0.16	0.11

Δοκός: 11, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 11	Μέλος: 378		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	77.77	76.41	1.018	0.653	111.35	75.36
γ	a	0.21	1.10	77.77	76.41	1.018	0.653	111.35	75.36

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	13	1	0.06	0.09			0.38	0.15	0.50	0.34
ΣΣ:+x	11	1	0.01	0.11			0.14	0.02	0.15	0.10

Δοκός: 11, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 22	Μέλος: 379		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.11		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.43	76.41	1.026	0.647	109.49	74.66
γ	a	0.21	1.11	78.43	76.41	1.026	0.647	109.49	74.66

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	11	1	0.02	0.09			0.40	0.16	0.43	0.27
ΣΣ:+x	22	1	0.01	0.11	0.01		0.15	0.02		
ΣΣ:+x	11	1		0.04	0.01		0.14	0.02		

Δοκός: 12, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 16	Μέλος: 380		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.12		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30
γ	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	23	1	0.02	0.06			0.27	0.07	0.30	0.20
ΣΣ:+x	16	1		0.11	0.01		0.14	0.02		
ΣΣ:+x	23	1	0.01	0.04	0.01		0.15	0.02	0.16	0.10

Δοκός: 12, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 15	Μέλος: 381	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =1.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	77.69	76.41	1.017	0.654	111.59	75.44
γ	a	0.21	1.10	77.69	76.41	1.017	0.654	111.59	75.44

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	16	1	0.02	0.06			0.24	0.06	0.28	0.18
ΣΣ:+x	15	1		0.11			0.14	0.02		

Δοκός: 12, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 22	Μέλος: 382	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =1.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	78.34	76.41	1.025	0.648	109.74	74.76
γ	a	0.21	1.10	78.34	76.41	1.025	0.648	109.74	74.76

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	22	1	0.01	0.06			0.26	0.07		
1.15G+1.05Q+1.50S	15	1		0.06			0.25	0.06	0.26	0.16
ΣΣ:+x	22	1	0.01	0.11	0.01		0.14	0.02		
ΣΣ:+x	15	1		0.04	0.01		0.14	0.02		

Δοκός: 13, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 18	Μέλος: 383	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.10	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	78.19	76.41	1.023	0.649	110.15	74.91
y	a	0.21	1.10	78.19	76.41	1.023	0.649	110.15	74.91

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	23	1	0.02	0.06			0.26	0.07	0.30	0.20
ΣΣ:+x	18	1		0.11	0.01		0.13	0.02	0.14	0.08
ΣΣ:+x	23	1	0.01	0.05	0.01		0.14	0.02	0.16	0.10

Δοκός: 13, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 17	Μέλος: 384	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.07	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.07	76.17	76.41	0.997	0.668	116.06	77.04
y	a	0.21	1.07	76.17	76.41	0.997	0.668	116.06	77.04

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	18	1	0.03	0.06			0.23	0.06	0.29	0.19
ΣΣ:+x	17	1	0.01	0.11			0.13	0.02	0.14	0.09

Δοκός: 13, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 24	Μέλος: 385		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.08		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	1.08	76.91	76.41	1.007	0.661	113.86	76.27
y	a	0.21	1.08	76.91	76.41	1.007	0.661	113.86	76.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) n _z +m _{zy} +m _{zz}
1.15G+1.05Q+1.50S	17	1		0.06			0.24	0.06	0.25	0.15
ΣΣ:+x	24	1	0.01	0.11	0.01		0.14	0.02		
ΣΣ:+x	17	1		0.05	0.01		0.13	0.02		

Δοκός: 14, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 20	Μέλος: 386		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	1.10	78.22	76.41	1.024	0.649	110.08	74.88
y	a	0.21	1.10	78.22	76.41	1.024	0.649	110.08	74.88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) n _z +m _{zy} +m _{zz}
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	20	1	0.01	0.06			0.26	0.07	0.29	0.18
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	7	1	0.03	0.06			0.23	0.05	0.28	0.19
ΣΣ:+x	20	1	0.01	0.11	0.01		0.14	0.02	0.15	0.09
ΣΣ:+x	7	1	0.01	0.05	0.01		0.12	0.01	0.15	0.10

Δοκός: 14, Άνοιγμα 2, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 19	Μέλος: 387		ΣΠΕΜ = 1.00	
---------------	----------	-----------	------------	--	--------------------	--

Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.08		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.08	76.27	76.41	0.998	0.667	115.77	76.94
γ	a	0.21	1.08	76.27	76.41	0.998	0.667	115.77	76.94

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	20	1	0.03	0.06			0.25	0.06	0.30	0.20
ΣΣ:+x	19	1		0.11			0.13	0.02	0.14	0.08

Δοκός: 14, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 24	Μέλος: 388	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.08	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.08	76.92	76.41	1.007	0.661	113.83	76.26
γ	a	0.21	1.08	76.92	76.41	1.007	0.661	113.83	76.26

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	19	1		0.06			0.24	0.06	0.25	0.15
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	19	1	0.01	0.05			0.23	0.05	0.25	0.15
ΣΣ:+x	24	1	0.01	0.11	0.01		0.14	0.02		
ΣΣ:+x	19	1		0.05	0.01		0.13	0.02	0.14	0.08

Δοκός: 15, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 23	Μέλος: 389	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.12	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30
y	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	17	1	0.06	0.10			0.49	0.24	0.59	0.40
ΣΣ:+x	23	1	0.01	0.11			0.15	0.02	0.16	0.10
ΣΣ:+z	17	1	0.02	0.04	0.01		0.13	0.02	0.16	0.11

Δοκός: 15, Άνοιγμα 2, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 21	Μέλος: 390	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	77.69	76.41	1.017	0.654	111.57	75.44
y	a	0.21	1.10	77.69	76.41	1.017	0.654	111.57	75.44

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	23	1	0.05	0.09			0.38	0.15	0.49	0.33
ΣΣ:+x	21	1	0.01	0.11			0.14	0.02	0.15	0.10

Δοκός: 15, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 26	Μέλος: 391	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.11	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.43	76.41	1.026	0.647	109.49	74.66
y	a	0.21	1.11	78.43	76.41	1.026	0.647	109.49	74.66

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	21	1	0.01	0.09			0.40	0.16	0.42	0.26
ΣΣ:+x	26	1	0.01	0.11			0.15	0.02		
ΣΣ:+x	21	1		0.04	0.01		0.14	0.02		

Δοκός: 16, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 27	Μέλος: 392		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.12		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30
y	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	27	1	0.04	0.06			0.26	0.07	0.33	0.22
ΣΣ:+x	27	1		0.11	0.01		0.14	0.02	0.15	0.09
ΣΣ:+x	27	1	0.01	0.04	0.01		0.15	0.02	0.17	0.11

Δοκός: 16, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 25	Μέλος: 393		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	77.76	76.41	1.018	0.653	111.37	75.36
y	a	0.21	1.10	77.76	76.41	1.018	0.653	111.37	75.36

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	27	1	0.03	0.06			0.24	0.06	0.30	0.20
ΣΣ:+x	25	1	0.01	0.11			0.14	0.02	0.15	0.10

Δοκός: 16, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 26	Μέλος: 394		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.11		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.41	76.41	1.026	0.647	109.53	74.67
y	a	0.21	1.11	78.41	76.41	1.026	0.647	109.53	74.67

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	26	1	0.02	0.06			0.26	0.07		
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	25	1	0.01	0.04			0.18	0.03	0.19	0.12
ΣΣ:+x	26	1	0.01	0.11	0.01		0.15	0.02		
ΣΣ:+x	25	1	0.01	0.04	0.01		0.14	0.02		

Δοκός: 17, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 31	Μέλος: 395		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	78.19	76.41	1.023	0.649	110.15	74.91
y	a	0.21	1.10	78.19	76.41	1.023	0.649	110.15	74.91

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	27	1	0.07	0.06			0.28	0.08	0.41	0.30
ΣΣ:+x	31	1	0.03	0.11	0.01		0.12	0.03	0.16	0.12
ΣΣ:+x	27	1	0.03	0.05	0.01		0.15	0.03	0.21	0.15

Δοκός: 17, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 30	Μέλος: 396		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος $l_{cl}=1.07$		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_{0} \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	1.07	76.17	76.41	0.997	0.668	116.06	77.04
y	a	0.21	1.07	76.17	76.41	0.997	0.668	116.06	77.04

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	30	1	0.01	0.06			0.24	0.06	0.27	0.17
1.15G+1.05Q+1.50S	31	1	0.03	0.05			0.22	0.05	0.27	0.18
ΣΣ:+x	30	1		0.11			0.13	0.02	0.14	0.09

Δοκός: 17, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 30	Τέλος: 28	Μέλος: 397	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος $l_{cl}=1.08$	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_{0} \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	1.08	76.91	76.41	1.007	0.661	113.86	76.27
y	a	0.21	1.08	76.91	76.41	1.007	0.661	113.86	76.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	30	1	0.02	0.06			0.24	0.06		
1.00G+1.50W[-x]	30	1	0.01	0.03			0.13	0.02	0.14	0.09
ΣΣ:+x	28	1	0.02	0.11	0.01		0.14	0.02		
ΣΣ:+x	30	1	0.01	0.05	0.01		0.14	0.02		

Δοκός: 18, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 9	Τέλος: 33	Μέλος: 398	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος $l_{cl}=1.10$	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	78.22	76.41	1.024	0.649	110.08	74.88
y	a	0.21	1.10	78.22	76.41	1.024	0.649	110.08	74.88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	33	1	0.01	0.06			0.27	0.07	0.29	0.19
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	9	1	0.03	0.06			0.23	0.05	0.28	0.19
ΣΣ:+x	33	1		0.11	0.01		0.14	0.02	0.15	0.09
ΣΣ:+x	9	1	0.01	0.05	0.01		0.12	0.01	0.14	0.09

Δοκός: 18, Άνοιγμα 2, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 33	Τέλος: 32	Μέλος: 399	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.07	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.07	76.19	76.41	0.997	0.668	116.01	77.02
y	a	0.21	1.07	76.19	76.41	0.997	0.668	116.01	77.02

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	33	1	0.03	0.06			0.25	0.06	0.30	0.19
ΣΣ:+x	32	1		0.11			0.13	0.02		

Δοκός: 18, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 32	Τέλος: 28	Μέλος: 400	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.08	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.08	76.84	76.41	1.006	0.662	114.06	76.34
y	a	0.21	1.08	76.84	76.41	1.006	0.662	114.06	76.34

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	32	1	0.02	0.06			0.24	0.06		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	32	1		0.04			0.18	0.03	0.18	0.11
ΣΣ:+x	28	1	0.02	0.11	0.01		0.14	0.02		
ΣΣ:+x	32	1	0.01	0.05	0.01		0.13	0.02		

Δοκός: 19, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 35	Μέλος: 401		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.12		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30
y	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	15	1	0.06	0.05			0.26	0.07	0.36	0.25
ΣΣ:+x	35	1	0.01	0.09	0.01		0.07	0.01	0.09	0.06

Δοκός: 19, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 35	Τέλος: 34	Μέλος: 402		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.13		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.37	76.41	1.052	0.629	104.27	72.61
y	a	0.21	1.13	80.37	76.41	1.052	0.629	104.27	72.61

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	35	1	0.02	0.04			0.19	0.04	0.23	0.15
ΣΣ:+x	34	1		0.09			0.07			

Δοκός: 19, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 34	Τέλος: 14	Μέλος: 403		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.12		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.73	76.41	1.043	0.635	105.95	73.29
y	a	0.21	1.12	79.73	76.41	1.043	0.635	105.95	73.29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+my+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	34	1	0.01	0.05			0.20	0.04		
1.00G+1.50W[-z]	34	1		0.03			0.14	0.02	0.15	0.09
ΣΣ:+x	14	1	0.02	0.09	0.01		0.08	0.02		

Δοκός: 20, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 37	Μέλος: 404		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.12		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30
y	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+my+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	13	1	0.02	0.09	0.01		0.07	0.02	0.10	0.07
1.15G+1.05Q+1.50S	13	1	0.01	0.03			0.13	0.02	0.16	0.10
ΣΣ:+x	37	1		0.09	0.01		0.07	0.01		
ΣΣ:+x	13	1		0.06	0.01		0.07	0.01		

Δοκός: 20, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 37	Τέλος: 36	Μέλος: 405		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος $l=1.13$			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός			Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_{0} \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.36	76.41	1.052	0.629	104.29	72.62
y	a	0.21	1.13	80.36	76.41	1.052	0.629	104.29	72.62

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v_y	v_z	m_y	m_z	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) $n_y + m_{yy} + m_{yz}$	EC3 (6.62) $n_z + m_{zy} + m_{zz}$
1.15G+1.05Q+1.50S	37	1	0.01	0.03			0.12	0.02	0.13	0.08
ΣΣ:+x	36	1		0.09			0.07	0.01		

Δοκός: 20, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 36	Τέλος: 14	Μέλος: 406	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος $l=1.12$	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_{0} \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.71	76.41	1.043	0.635	105.99	73.30
y	a	0.21	1.12	79.71	76.41	1.043	0.635	105.99	73.30

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v_y	v_z	m_y	m_z	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) $n_y + m_{yy} + m_{yz}$	EC3 (6.62) $n_z + m_{zy} + m_{zz}$
1.35G+1.05Q	14	1	0.02	0.02			0.10	0.02		
1.00G+1.50W[-z]	36	1	0.01	0.03			0.15	0.02	0.16	0.10
ΣΣ:+x	14	1	0.02	0.09	0.01		0.07	0.02		
ΣΣ:+x	36	1	0.01	0.06	0.01		0.07	0.01		

Δοκός: 21, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 39	Μέλος: 407	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος $l=1.10$	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	78.19	76.41	1.023	0.649	110.15	74.91
y	a	0.21	1.10	78.19	76.41	1.023	0.649	110.15	74.91

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	13	1	0.04	0.02			0.09	0.04	0.15	0.11
1.15G+1.05Q+1.50S	13	1	0.04	0.03			0.14	0.04	0.21	0.15
ΣΣ:+x	39	1	0.01	0.09	0.01		0.06	0.01	0.09	0.06
ΣΣ:+x	13	1	0.02	0.06	0.01		0.07	0.02	0.10	0.07

Δοκός: 21, Άνοιγμα 2, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 39	Τέλος: 38	Μέλος: 408	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.11	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.84	76.41	1.032	0.643	108.36	74.23
y	a	0.21	1.11	78.84	76.41	1.032	0.643	108.36	74.23

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	39	1	0.02	0.02			0.09	0.02	0.11	0.08
1.15G+1.05Q+1.50S	39	1	0.02	0.03			0.11	0.02	0.14	0.09
ΣΣ:+x	38	1		0.09			0.07		0.07	0.04

Δοκός: 21, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 12	Μέλος: 409	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	78.20	76.41	1.023	0.649	110.13	74.90
y	a	0.21	1.10	78.20	76.41	1.023	0.649	110.13	74.90

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	38	1	0.01	0.03			0.12	0.02		
1.00G+1.50W[-z]	38	1		0.03			0.14	0.02	0.15	0.09
ΣΣ:+x	12	1	0.01	0.09	0.01		0.07	0.01		
ΣΣ:+x	38	1	0.01	0.06	0.01		0.07	0.01		

Δοκός: 22, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 41	Μέλος: 410	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.21	157.08	76.41	2.056	0.212	27.30	24.44
y	a	0.21	1.10	78.22	76.41	1.024	0.649	110.08	74.88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-z]	11	1		0.03			0.16	0.03	0.17	0.10
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	11	1	0.01	0.03			0.12	0.01	0.19	0.10
ΣΣ:+x	11	1	0.01	0.07	0.01		0.06	0.01	0.13	0.06
ΣΣ:+x	11	1		0.01	0.01		0.06		0.08	0.04

Δοκός: 22, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 41	Τέλος: 40	Μέλος: 411	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.11	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	2.21	157.08	76.41	2.056	0.212	27.30	24.44
y	a	0.21	1.11	78.86	76.41	1.032	0.643	108.30	74.21

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	41	1	0.01	0.03			0.13	0.02	0.19	0.10
ΣΣ:+x	40	1		0.07			0.07			

Δοκός: 22, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 40	Τέλος: 12	Μέλος: 412		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	1.10	78.21	76.41	1.024	0.649	110.09	74.89
y	a	0.21	1.10	78.21	76.41	1.024	0.649	110.09	74.89

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) n _z +m _{zy} +m _{zz}
1.15G+1.05Q+1.50S	40	1	0.01	0.03			0.12	0.02		
1.00G+1.50W[-z]	40	1		0.03			0.13	0.02	0.13	0.08
ΣΣ:+x	12	1	0.01	0.09	0.01		0.07	0.01		
ΣΣ:+x	40	1	0.01	0.06	0.01		0.07	0.01		

Δοκός: 23, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 48	Μέλος: 413		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.13		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	1.13	80.38	76.41	1.052	0.629	104.22	72.59
y	a	0.21	1.13	80.38	76.41	1.052	0.629	104.22	72.59

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) n _z +m _{zy} +m _{zz}
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	20	1	0.05	0.10			0.50	0.25	0.58	0.38
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	20	1	0.08	0.09			0.41	0.17	0.57	0.40
ΣΣ:+x	48	1	0.05	0.11			0.14	0.05	0.23	0.17
ΣΣ:+z	20	1	0.06	0.04	0.01		0.12	0.06	0.22	0.17

Δοκός: 23, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 48	Τέλος: 47	Μέλος: 414	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	77.78	76.41	1.018	0.653	111.32	75.34
γ	a	0.21	1.10	77.78	76.41	1.018	0.653	111.32	75.34

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	48	1	0.05	0.09			0.38	0.15	0.48	0.32
ΣΣ:+x	47	1	0.01	0.11			0.14	0.02	0.16	0.11

Δοκός: 23, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 47	Τέλος: 45	Μέλος: 415	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.12	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.74	76.41	1.044	0.635	105.92	73.28
γ	a	0.21	1.12	79.74	76.41	1.044	0.635	105.92	73.28

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	47	1	0.07	0.09			0.42	0.18	0.53	0.37
ΣΣ:+x	45	1	0.01	0.11	0.01		0.15	0.02	0.16	0.10
ΣΣ:+x	47	1	0.02	0.04	0.01		0.13	0.02	0.16	0.11

Δοκός: 24, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 50	Μέλος: 416	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.13	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.38	76.41	1.052	0.629	104.23	72.60
y	a	0.21	1.13	80.38	76.41	1.052	0.629	104.23	72.60

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	21	1	0.02	0.06			0.27	0.07	0.31	0.20
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	21	1	0.05	0.05			0.21	0.05	0.29	0.21
ΣΣ:+x	50	1		0.11	0.01		0.14	0.02	0.14	0.08
ΣΣ:+x	21	1	0.01	0.04	0.01		0.15	0.02	0.16	0.10

Δοκός: 24, Άνοιγμα 2, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 50	Τέλος: 49	Μέλος: 417	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	77.77	76.41	1.018	0.653	111.34	75.35
y	a	0.21	1.10	77.77	76.41	1.018	0.653	111.34	75.35

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	50	1	0.02	0.06			0.25	0.06	0.29	0.19
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	50	1	0.04	0.05			0.21	0.04	0.28	0.20
ΣΣ:+x	49	1		0.11			0.14	0.02	0.14	0.08

Δοκός: 24, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 49	Τέλος: 45	Μέλος: 418	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.12	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.96	73.29
y	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.96	73.29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.07				0.02	0.07	0.12	0.12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	45	1	0.05	0.04			0.24	0.06	0.32	0.22
ΣΣ:+x	45	1	0.01	0.11	0.01		0.15	0.02	0.17	0.11
ΣΣ:+x	49	1	0.02	0.04	0.01		0.14	0.02	0.17	0.11

Δοκός: 25, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 52	Μέλος: 419	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.11	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.86	76.41	1.032	0.643	108.30	74.21
y	a	0.21	1.11	78.86	76.41	1.032	0.643	108.30	74.21

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	21	1	0.02	0.06			0.26	0.07	0.30	0.19
ΣΣ:+x	52	1		0.11	0.01		0.14	0.02		
ΣΣ:+x	21	1		0.05	0.01		0.14	0.02	0.15	0.09

Δοκός: 25, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 52	Τέλος: 51	Μέλος: 420	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.08	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.08	76.26	76.41	0.998	0.667	115.80	76.95
y	a	0.21	1.08	76.26	76.41	0.998	0.667	115.80	76.95

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	52	1	0.05	0.06			0.24	0.06	0.32	0.23
ΣΣ:+x	51	1	0.02	0.11			0.13	0.02	0.16	0.10

Δοκός: 25, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 51	Τέλος: 46	Μέλος: 421		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	1.10	78.21	76.41	1.024	0.649	110.10	74.89
y	a	0.21	1.10	78.21	76.41	1.024	0.649	110.10	74.89

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) n _z +m _{zy} +m _{zz}
1.15G+1.05Q+1.50S	51	1	0.03	0.06			0.24	0.06	0.29	0.19
ΣΣ:+x	46	1	0.01	0.11	0.01		0.14	0.02	0.16	0.10
ΣΣ:+x	51	1	0.01	0.05	0.01		0.13	0.02	0.15	0.10

Δοκός: 26, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 54	Μέλος: 422		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.11		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	1.11	78.88	76.41	1.032	0.643	108.24	74.18
y	a	0.21	1.11	78.88	76.41	1.032	0.643	108.24	74.18

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) n _z +m _{zy} +m _{zz}
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	6	1	0.11	0.06			0.22	0.11	0.41	0.32
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	54	1	0.10	0.06			0.26	0.10	0.43	0.32
ΣΣ:+x	54	1	0.05	0.11	0.01		0.14	0.05	0.22	0.16
ΣΣ:+x	6	1	0.05	0.05	0.01		0.11	0.05	0.20	0.16

Δοκός: 26, Άνοιγμα 2, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 54	Τέλος: 53	Μέλος: 423		ΣΠΕΜ = 1.00	
---------------	----------	-----------	------------	--	--------------------	--

Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.07		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.07	76.20	76.41	0.997	0.667	115.98	77.01
γ	a	0.21	1.07	76.20	76.41	0.997	0.667	115.98	77.01

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	54	1	0.08	0.06			0.24	0.08	0.37	0.27
ΣΣ:+x	53	1	0.03	0.11			0.13	0.03	0.18	0.13

Δοκός: 26, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 53	Τέλος: 46	Μέλος: 424	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.10	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	78.22	76.41	1.024	0.649	110.07	74.88
γ	a	0.21	1.10	78.22	76.41	1.024	0.649	110.07	74.88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	53	1	0.03	0.06			0.24	0.06	0.29	0.19
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	53	1	0.04	0.05			0.23	0.05	0.29	0.20
ΣΣ:+x	46	1	0.01	0.11	0.01		0.15	0.02	0.16	0.10
ΣΣ:+x	53	1	0.02	0.05	0.01		0.13	0.02	0.15	0.10

Δοκός: 27, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 56	Μέλος: 425	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.13	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.38	76.41	1.052	0.629	104.25	72.60
y	a	0.21	1.13	80.38	76.41	1.052	0.629	104.25	72.60

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	18	1	0.03	0.11			0.51	0.26	0.55	0.35
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	18	1	0.07	0.09			0.42	0.18	0.55	0.38
ΣΣ:+x	56	1	0.04	0.11			0.14	0.04	0.22	0.16
ΣΣ:+z	18	1	0.05	0.04	0.01		0.12	0.05	0.21	0.16

Δοκός: 27, Άνοιγμα 2, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 56	Τέλος: 55	Μέλος: 426	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	77.70	76.41	1.017	0.654	111.56	75.43
y	a	0.21	1.10	77.70	76.41	1.017	0.654	111.56	75.43

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	56	1	0.08	0.09			0.39	0.15	0.54	0.38
ΣΣ:+x	55	1	0.03	0.11			0.14	0.03	0.18	0.13

Δοκός: 27, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 55	Τέλος: 44	Μέλος: 427	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.12	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.65	76.41	1.042	0.636	106.15	73.37
y	a	0.21	1.12	79.65	76.41	1.042	0.636	106.15	73.37

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	55	1	0.05	0.10			0.43	0.19	0.51	0.34
ΣΣ:+x	44	1		0.11			0.15	0.02	0.16	0.10
ΣΣ:+x	55	1	0.01	0.04	0.01		0.13	0.02	0.15	0.10

Δοκός: 28, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 58	Μέλος: 428		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.13		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.37	76.41	1.052	0.629	104.25	72.61
y	a	0.21	1.13	80.37	76.41	1.052	0.629	104.25	72.61

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	25	1	0.02	0.06			0.27	0.07	0.31	0.20
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	25	1	0.04	0.05			0.21	0.04	0.29	0.20
ΣΣ:+x	58	1		0.11	0.01		0.14	0.02		
ΣΣ:+x	25	1	0.01	0.04	0.01		0.15	0.02	0.16	0.10

Δοκός: 28, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 57	Μέλος: 429		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	77.77	76.41	1.018	0.653	111.36	75.36
y	a	0.21	1.10	77.77	76.41	1.018	0.653	111.36	75.36

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	58	1	0.07	0.03			0.14	0.07	0.26	0.20
1.15G+1.05Q+1.50S	58	1	0.05	0.06			0.25	0.06	0.34	0.23
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	58	1	0.07	0.05			0.21	0.07	0.33	0.24
ΣΣ:+x	57	1	0.02	0.11			0.13	0.02	0.16	0.11

Δοκός: 28, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 57	Τέλος: 44	Μέλος: 430	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.12	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.98	73.30
y	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.98	73.30

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	44	1	0.01	0.06			0.26	0.07	0.28	0.18
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	44	1	0.03	0.04			0.24	0.06	0.30	0.20
ΣΣ:+x	44	1	0.01	0.11	0.01		0.15	0.02	0.16	0.10
ΣΣ:+x	57	1	0.01	0.04	0.01		0.14	0.02	0.16	0.10

Δοκός: 29, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 60	Μέλος: 431	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.11	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.85	76.41	1.032	0.643	108.33	74.22
y	a	0.21	1.11	78.85	76.41	1.032	0.643	108.33	74.22

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	25	1	0.01	0.06			0.26	0.07	0.29	0.18
ΣΣ:+x	60	1	0.01	0.11	0.01		0.13	0.02		
ΣΣ:+x	25	1		0.05	0.01		0.14	0.02		

Δοκός: 29, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 60	Τέλος: 59	Μέλος: 432	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.08	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.08	76.26	76.41	0.998	0.667	115.82	76.96
γ	a	0.21	1.08	76.26	76.41	0.998	0.667	115.82	76.96

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	60	1	0.04	0.06			0.24	0.06	0.32	0.22
ΣΣ:+x	59	1	0.01	0.11			0.13	0.02	0.14	0.09

Δοκός: 29, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 59	Τέλος: 43	Μέλος: 433	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	78.20	76.41	1.023	0.649	110.12	74.90
γ	a	0.21	1.10	78.20	76.41	1.023	0.649	110.12	74.90

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	59	1	0.02	0.06			0.24	0.06	0.28	0.18
ΣΣ:+x	43	1		0.11	0.01		0.14	0.02	0.14	0.09
ΣΣ:+x	59	1	0.01	0.05	0.01		0.13	0.02	0.15	0.09

Δοκός: 30, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 8	Τέλος: 62	Μέλος: 434	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.11	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.87	76.41	1.032	0.643	108.26	74.19
γ	a	0.21	1.11	78.87	76.41	1.032	0.643	108.26	74.19

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[-z]+1.50S	8	1	0.11	0.01			0.01	0.11	0.17	0.17
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	62	1	0.08	0.06			0.26	0.08	0.41	0.30
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	8	1	0.10	0.06			0.22	0.10	0.39	0.30
ΣΣ:+x	62	1	0.04	0.11	0.01		0.14	0.04	0.20	0.15
ΣΣ:+x	8	1	0.05	0.05	0.01		0.11	0.05	0.19	0.14

Δοκός: 30, Άνοιγμα 2, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 62	Τέλος: 61	Μέλος: 435	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.08	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.08	76.27	76.41	0.998	0.667	115.76	76.94
γ	a	0.21	1.08	76.27	76.41	0.998	0.667	115.76	76.94

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0.06				0.13	0.06	0.22	0.17
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	62	1	0.06	0.06			0.24	0.06	0.35	0.25
ΣΣ:+x	61	1	0.02	0.11			0.13	0.02	0.17	0.12

Δοκός: 30, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 61	Τέλος: 43	Μέλος: 436	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	78.22	76.41	1.024	0.649	110.08	74.88
γ	a	0.21	1.10	78.22	76.41	1.024	0.649	110.08	74.88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	43	1	0.01	0.06			0.26	0.07	0.27	0.17
1.15G+1.05Q+1.50S	61	1	0.02	0.06			0.24	0.06	0.28	0.18
ΣΣ:+x	43	1		0.11	0.01		0.15	0.02	0.15	0.09
ΣΣ:+x	61	1	0.01	0.05	0.01		0.13	0.02	0.15	0.09

Δοκός: 31, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 64	Μέλος: 437	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.12	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30
y	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	16	1	0.01	0.10			0.51	0.26	0.51	0.32
ΣΣ:+x	64	1	0.02	0.11			0.15	0.02	0.18	0.13
ΣΣ:+z	16	1	0.03	0.04	0.01		0.12	0.03	0.17	0.12

Δοκός: 31, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 64	Τέλος: 63	Μέλος: 438	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.10	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	77.77	76.41	1.018	0.653	111.35	75.36
y	a	0.21	1.10	77.77	76.41	1.018	0.653	111.35	75.36

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	64	1	0.06	0.09			0.40	0.16	0.51	0.34
ΣΣ:+x	63	1		0.11			0.14	0.02		

Δοκός: 31, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 63	Τέλος: 29	Μέλος: 439		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.11		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.43	76.41	1.026	0.647	109.49	74.66
y	a	0.21	1.11	78.43	76.41	1.026	0.647	109.49	74.66

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	63	1	0.03	0.09			0.40	0.16	0.46	0.30
ΣΣ:+x	29	1	0.03	0.11	0.01		0.15	0.03		
ΣΣ:+x	63	1	0.02	0.04	0.01		0.14	0.02		

Δοκός: 32, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 66	Μέλος: 440		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.12		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30
y	a	0.21	1.12	79.72	76.41	1.043	0.635	105.97	73.30

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	31	1		0.06			0.27	0.07		
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	31	1	0.03	0.05			0.21	0.04	0.26	0.18
ΣΣ:+x	66	1	0.01	0.11	0.01		0.14	0.02		
ΣΣ:+x	31	1	0.01	0.04	0.01		0.15	0.02		

Δοκός: 32, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 66	Τέλος: 65	Μέλος: 441	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.10	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	77.76	76.41	1.018	0.653	111.37	75.36
y	a	0.21	1.10	77.76	76.41	1.018	0.653	111.37	75.36

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	65	1	0.08	0.03			0.12	0.08		
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	66	1	0.04	0.05			0.21	0.04	0.27	0.18
ΣΣ:+x	65	1	0.01	0.11			0.14	0.02		

Δοκός: 32, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 65	Τέλος: 29	Μέλος: 442	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.11	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.41	76.41	1.026	0.647	109.53	74.67
y	a	0.21	1.11	78.41	76.41	1.026	0.647	109.53	74.67

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.08				0.07	0.08		
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	65	1	0.01	0.04			0.18	0.03	0.19	0.12
ΣΣ:+x	29	1	0.03	0.11	0.01		0.15	0.03		
ΣΣ:+x	65	1	0.02	0.04	0.01		0.14	0.02		

Δοκός: 33, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 68	Μέλος: 443	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.11	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.85	76.41	1.032	0.643	108.33	74.22
y	a	0.21	1.11	78.85	76.41	1.032	0.643	108.33	74.22

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	31	1	0.04	0.06			0.26	0.07	0.32	0.22
ΣΣ:+x	68	1	0.01	0.11	0.01		0.13	0.02	0.14	0.09
ΣΣ:+x	31	1	0.01	0.05	0.01		0.14	0.02	0.16	0.11

Δοκός: 33, Άνοιγμα 2, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 68	Τέλος: 67	Μέλος: 444	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.08	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.08	76.25	76.41	0.998	0.667	115.83	76.96
y	a	0.21	1.08	76.25	76.41	0.998	0.667	115.83	76.96

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-z]	0	1	0.07				0.09	0.07		
1.15G+1.05Q+1.50S	68	1	0.05	0.06			0.24	0.06	0.33	0.23
ΣΣ:+x	67	1	0.02	0.11			0.13	0.02	0.16	0.11

Δοκός: 33, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 67	Τέλος: 42	Μέλος: 445	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	78.20	76.41	1.023	0.649	110.13	74.90
y	a	0.21	1.10	78.20	76.41	1.023	0.649	110.13	74.90

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	42	1	0.07	0.03			0.12	0.07		
1.15G+1.05Q+1.50S	67	1	0.03	0.06			0.24	0.06	0.29	0.19
ΣΣ:+x	42	1	0.01	0.11	0.01		0.14	0.02	0.15	0.09
ΣΣ:+x	67	1	0.01	0.05	0.01		0.13	0.02	0.15	0.10

Δοκός: 34, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 70	Μέλος: 446		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.12		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.74	76.41	1.044	0.635	105.93	73.28
y	a	0.21	1.12	79.74	76.41	1.044	0.635	105.93	73.28

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	10	1	0.11	0.06			0.24	0.11	0.43	0.33
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	70	1	0.10	0.06			0.27	0.10	0.45	0.34
ΣΣ:+x	70	1	0.05	0.11	0.01		0.15	0.05	0.22	0.16
ΣΣ:+x	10	1	0.05	0.04	0.01		0.12	0.05	0.21	0.16

Δοκός: 34, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 70	Τέλος: 69	Μέλος: 447		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.07		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.07	76.20	76.41	0.997	0.668	116.00	77.02
y	a	0.21	1.07	76.20	76.41	0.997	0.668	116.00	77.02

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	70	1	0.08	0.06			0.25	0.08	0.38	0.28
ΣΣ:+x	69	1	0.03	0.11			0.13	0.03	0.18	0.12

Δοκός: 34, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 69	Τέλος: 42	Μέλος: 448		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.10		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.10	78.21	76.41	1.024	0.649	110.09	74.89
y	a	0.21	1.10	78.21	76.41	1.024	0.649	110.09	74.89

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	42	1	0.02	0.06			0.26	0.07	0.28	0.18
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	69	1	0.03	0.05			0.23	0.05	0.29	0.19
ΣΣ:+x	42	1	0.01	0.11	0.01		0.14	0.02	0.16	0.10
ΣΣ:+x	69	1	0.01	0.05	0.01		0.13	0.02	0.15	0.10

Δοκός: 35, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 80	Τέλος: 3	Μέλος: 449		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.13		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.37	76.41	1.052	0.629	104.27	72.61
y	a	0.21	1.13	80.37	76.41	1.052	0.629	104.27	72.61

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	3	1					0.01		0.02	0.01
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	80	1					0.01		0.01	0.01
ΣΣ:+x	80	1		0.08						

Δοκός: 36, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 5	Μέλος: 450		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.37		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	97.00	76.41	1.270	0.488	71.57	56.28
y	a	0.21	1.37	97.00	76.41	1.270	0.488	71.57	56.28

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	2	1	0.02	0.06				0.02	0.03	0.03
1.15G+1.05Q+1.50S	2	1	0.02				0.01	0.02	0.04	0.04
ΣΣ:+x	2	1	0.01	0.06				0.01	0.01	0.01

Δοκός: 37, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 83	Τέλος: 6	Μέλος: 451		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.13		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.36	76.41	1.052	0.629	104.29	72.62
y	a	0.21	1.13	80.36	76.41	1.052	0.629	104.29	72.62

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	83	1	0.01	0.08				0.01		
ΣΣ:+x	83	1	0.01	0.08				0.01	0.01	0.01

Δοκός: 38, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 82	Τέλος: 6	Μέλος: 452		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
γ	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	82	1	0.02					0.02	0.02	0.02
ΣΣ:+x	82	1	0.01	0.19	0.01			0.01	0.01	0.01

Δοκός: 39, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 85	Τέλος: 8	Μέλος: 453		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
γ	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	85	1	0.02					0.02	0.02	0.02
ΣΣ:+x	85	1	0.01	0.19	0.01			0.01	0.01	0.01

Δοκός: 40, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 84	Τέλος: 8	Μέλος: 454		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
γ	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	84	1	0.01	0.08				0.01		
ΣΣ:+x	84	1	0.01	0.08				0.01	0.01	0.01

Δοκός: 41, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 84	Τέλος: 7	Μέλος: 455				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00		Kz = 1.00		a0y = 1.00		a0z = 1.00		β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	84	1	0.01					0.01		
ΣΣ:-z	84	1		0.10					0.01	0.01
ΣΣ:+x	84	1		0.10						

Δοκός: 42, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 7	Μέλος: 456				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.35				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00		Kz = 1.00		a0y = 1.00		a0z = 1.00		β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.76	76.41	1.253	0.497	73.43	57.38
y	a	0.21	1.35	95.76	76.41	1.253	0.497	73.43	57.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	4	1	0.02	0.06			0.01	0.02	0.03	0.03
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	4	1	0.02				0.01	0.02	0.04	0.04
ΣΣ:+x	4	1	0.01	0.06				0.01	0.01	0.01

Δοκός: 43, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 87	Τέλος: 9	Μέλος: 457		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	87	1		0.10						

Δοκός: 44, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 9	Μέλος: 458		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.35		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.79	76.41	1.254	0.497	73.40	57.36
y	a	0.21	1.35	95.79	76.41	1.254	0.497	73.40	57.36

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	4	1	0.02					0.02	0.03	0.03
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	4	1	0.02					0.02	0.04	0.04
ΣΣ:+x	4	1	0.01	0.06				0.01	0.02	0.02

Δοκός: 45, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 87	Τέλος: 10	Μέλος: 459		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.11		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.86	76.41	1.032	0.643	108.30	74.21
y	a	0.21	1.11	78.86	76.41	1.032	0.643	108.30	74.21

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	87	1		0.08					0.01	0.01
ΣΣ:+x	87	1		0.08						

Δοκός: 46, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 86	Τέλος: 10	Μέλος: 460		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
y	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	86	1	0.02					0.02	0.02	0.02
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	10	1					0.03		0.03	0.02
ΣΣ:+x	86	1	0.01	0.19	0.01			0.01	0.01	0.01

Δοκός: 47, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 35	Τέλος: 48	Μέλος: 461		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
y	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	35	1	0.09	0.01			0.04	0.09	0.13	0.12
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	48	1	0.09	0.01			0.06	0.09	0.15	0.13
ΣΣ:+x	35	1	0.01	0.19			0.01	0.01	0.01	0.01

Δοκός: 48, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 34	Τέλος: 48	Μέλος: 462				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.14				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.14	81.04	76.41	1.061	0.623	102.53	71.90
y	a	0.21	1.14	81.04	76.41	1.061	0.623	102.53	71.90

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	34	1	0.07					0.07	0.11	0.11
ΣΣ:+x	34	1	0.02	0.06				0.02	0.03	0.03

Δοκός: 48, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 48	Τέλος: 47	Μέλος: 463				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
y	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	48	1	0.04				0.01	0.04	0.04	0.04
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	48	1	0.04				0.01	0.04	0.06	0.05
ΣΣ:+x	47	1	0.02	0.06				0.02	0.02	0.02

Δοκός: 49, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 34	Τέλος: 47	Μέλος: 464	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	34	1	0.03				0.01	0.03		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	47	1	0.01				0.02	0.01	0.04	0.03
ΣΣ:+x	34	1	0.01	0.10				0.01		

Δοκός: 50, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 33	Τέλος: 47	Μέλος: 465	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.37	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	96.96	76.41	1.269	0.488	71.63	56.31
y	a	0.21	1.37	96.96	76.41	1.269	0.488	71.63	56.31

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[-x]+1.50S	33	1	0.06				0.01	0.06	0.12	0.12
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	33	1	0.05				0.01	0.05	0.12	0.11
ΣΣ:+x	33	1	0.03	0.06				0.03	0.06	0.06

Δοκός: 51, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 33	Τέλος: 45	Μέλος: 466	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.35	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	

Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$
--------------------	--------------	--------------	-----------------	-----------------	---------------------	---------------------

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.74	76.41	1.253	0.497	73.47	57.40
y	a	0.21	1.35	95.74	76.41	1.253	0.497	73.47	57.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	33	1	0.02					0.02		
1.00G+1.50W[-z]	33	1	0.02					0.02	0.04	0.04
ΣΣ:+x	33	1	0.01	0.06			0.02	0.01		

Δοκός: 52, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 33	Τέλος: 49	Μέλος: 467	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.38	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.38	98.08	76.41	1.284	0.480	70.01	55.33
y	a	0.21	1.38	98.08	76.41	1.284	0.480	70.01	55.33

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	33	1	0.03				0.01	0.03	0.06	0.06
ΣΣ:+x	33	1	0.01	0.06				0.01	0.03	0.03

Δοκός: 53, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 32	Τέλος: 49	Μέλος: 468	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	32	1		0.10			0.01			

Δοκός: 54, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 30	Τέλος: 49	Μέλος: 469	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.37	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	97.06	76.41	1.270	0.487	71.49	56.23
y	a	0.21	1.37	97.06	76.41	1.270	0.487	71.49	56.23

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	30	1	0.04				0.01	0.04	0.08	0.08
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	49	1	0.04				0.01	0.04	0.09	0.08
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	30	1	0.03				0.01	0.03	0.08	0.08
ΣΣ:+x	30	1	0.02	0.06				0.02	0.03	0.03

Δοκός: 55, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 30	Τέλος: 50	Μέλος: 470	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
y	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	30	1	0.04	0.01			0.03	0.04	0.06	0.05
ΣΣ:+z	50	1	0.02	0.19			0.06	0.02	0.09	0.06
ΣΣ:+x	50	1	0.02	0.19			0.06	0.02	0.08	0.06
ΣΣ:+x	30	1	0.02	0.19				0.02	0.02	0.02

Δοκός: 56, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 44	Τέλος: 13	Μέλος: 471		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
y	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	44	1	0.05				0.01	0.05	0.06	0.06
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	13	1	0.05				0.01	0.05	0.07	0.06
ΣΣ:+x	44	1	0.02	0.19				0.02	0.02	0.02
ΣΣ:+z	44	1	0.02	0.19	0.01			0.02	0.02	0.02

Δοκός: 57, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 42	Τέλος: 13	Μέλος: 472		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.13		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.37	76.41	1.052	0.629	104.27	72.61
y	a	0.21	1.13	80.37	76.41	1.052	0.629	104.27	72.61

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	42	1	0.01	0.08				0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	42	1	0.01				0.01	0.01	0.03	0.02
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	13	1	0.01				0.01	0.01	0.02	0.02

Δοκός: 58, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 42	Τέλος: 11	Μέλος: 473	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c = 0.90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	42	1		0.10						

Δοκός: 59, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 11	Μέλος: 474	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c = 1.37	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	97.02	76.41	1.270	0.488	71.55	56.26
y	a	0.21	1.37	97.02	76.41	1.270	0.488	71.55	56.26

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	22	1	0.06				0.02	0.06	0.15	0.14
ΣΣ:+x	22	1	0.02	0.06				0.02	0.04	0.04

Δοκός: 60, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 15	Μέλος: 475	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c = 1.37	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	97.01	76.41	1.270	0.488	71.55	56.27
y	a	0.21	1.37	97.01	76.41	1.270	0.488	71.55	56.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	22	1	0.03				0.01	0.03	0.06	0.06
1.15G+1.05Q+1.50S	22	1	0.03				0.01	0.03	0.08	0.08
ΣΣ:+x	22	1	0.01	0.06			0.01	0.01	0.03	0.03

Δοκός: 61, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 97	Τέλος: 15	Μέλος: 476		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	97	1		0.10						

Δοκός: 62, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 96	Τέλος: 15	Μέλος: 477		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.38		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.38	97.54	76.41	1.276	0.484	70.79	55.81
y	a	0.21	1.38	97.54	76.41	1.276	0.484	70.79	55.81

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	96	1	0.02	0.06				0.02	0.04	0.04
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	96	1	0.02				0.01	0.02	0.06	0.05
ΣΣ:-z	96	1	0.02	0.06				0.02	0.05	0.05
ΣΣ:+x	96	1		0.06						

Δοκός: 63, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 96	Τέλος: 16	Μέλος: 478		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
γ	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	96	1	0.04					0.04	0.04	0.04
ΣΣ:+x	96	1	0.02	0.19	0.01			0.02	0.02	0.02

Δοκός: 64, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 55	Τέλος: 56	Μέλος: 479		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
γ	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	55	1	0.09	0.01			0.02	0.09	0.12	0.11
ΣΣ:+x	55	1	0.01	0.19			0.01	0.01	0.01	0.01
ΣΣ:-x	56	1	0.01	0.19	0.01		0.05	0.01	0.06	0.04

Δοκός: 65, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 54	Τέλος: 56	Μέλος: 480		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.14		Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.14	81.03	76.41	1.060	0.623	102.58	71.92
y	a	0.21	1.14	81.03	76.41	1.060	0.623	102.58	71.92

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	54	1	0.09					0.09	0.14	0.14
ΣΣ:+x	54	1	0.01	0.08				0.01	0.02	0.02

Δοκός: 66, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 54	Τέλος: 55	Μέλος: 481	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	54	1	0.04				0.01	0.04		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	55	1	0.02				0.02	0.02	0.04	0.03
ΣΣ:+x	54	1	0.01	0.10				0.01		

Δοκός: 67, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 53	Τέλος: 55	Μέλος: 482	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.35	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.82	76.41	1.254	0.497	73.35	57.32
y	a	0.21	1.35	95.82	76.41	1.254	0.497	73.35	57.32

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[-x]+1.50S	53	1	0.06					0.06	0.12	0.12
ΣΣ:+x	53	1	0.03	0.06				0.03	0.05	0.05

Δοκός: 68, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 53	Τέλος: 57(Προ)	Μέλος: 483				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.37				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	96.95	76.41	1.269	0.488	71.65	56.32
y	a	0.21	1.37	96.95	76.41	1.269	0.488	71.65	56.32

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	53	1	0.03				0.01	0.03	0.07	0.06

Δοκός: 69, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 52	Τέλος: 57	Μέλος: 484				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	52	1	0.01					0.01	0.01	0.01
ΣΣ:+x	57	1	0.01	0.10			0.03	0.01	0.04	0.03
ΣΣ:+x	52	1		0.10			0.01		0.01	0.01

Δοκός: 70, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 52	Τέλος: 58	Μέλος: 485		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.14		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.14	81.02	76.41	1.060	0.623	102.60	71.93
γ	a	0.21	1.14	81.02	76.41	1.060	0.623	102.60	71.93

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mγγ+mγz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	52	1	0.03					0.03		
ΣΣ:+x	52	1	0.02	0.08				0.02		

Δοκός: 71, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 51	Τέλος: 58	Μέλος: 486		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
γ	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mγγ+mγz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	51	1	0.06				0.02	0.06	0.08	0.07
ΣΣ:+x	58	1	0.04	0.19			0.05	0.04	0.09	0.07
1.15G+1.05Q+1.50S	58	1	0.06				0.02	0.06	0.09	0.08
ΣΣ:+x	51	1	0.03	0.19				0.03	0.03	0.03

Δοκός: 72, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 62	Τέλος: 23	Μέλος: 487		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.11		Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.99	76.41	1.034	0.642	107.94	74.07
γ	a	0.21	1.11	78.99	76.41	1.034	0.642	107.94	74.07

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	62	1	0.01	0.08				0.01	0.01	0.01
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	62	1	0.01				0.01	0.01	0.03	0.03
ΣΣ:+x	62	1		0.08						

Δοκός: 73, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 62	Τέλος: 21	Μέλος: 488		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =0.90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
γ	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	62	1	0.01					0.01		
ΣΣ:+x	62	1		0.10						

Δοκός: 74, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 21	Μέλος: 489		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =1.37		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	97.02	76.41	1.270	0.488	71.55	56.27
γ	a	0.21	1.37	97.02	76.41	1.270	0.488	71.55	56.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	26	1	0.07				0.01	0.07	0.15	0.14
ΣΣ:+x	26	1	0.02	0.06				0.02	0.04	0.04

Δοκός: 75, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 25	Μέλος: 490				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.37				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	97.01	76.41	1.270	0.488	71.57	56.27
y	a	0.21	1.37	97.01	76.41	1.270	0.488	71.57	56.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	26	1	0.04				0.01	0.04	0.09	0.09
ΣΣ:+x	26	1	0.02	0.06			0.01	0.02	0.03	0.03

Δοκός: 76, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 53	Τέλος: 44	Μέλος: 491				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.35				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.74	76.41	1.253	0.497	73.47	57.40
y	a	0.21	1.35	95.74	76.41	1.253	0.497	73.47	57.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	44	1	0.02					0.02		
1.00G+1.50W[-z]	53	1	0.01					0.01	0.03	0.03
ΣΣ:+x	53	1	0.01	0.06			0.02	0.01		

Δοκός: 77, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 64	Τέλος: 23	Μέλος: 492		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
y	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	64	1	0.05				0.01	0.05	0.06	0.06
ΣΣ:+x	64	1	0.02	0.19				0.02	0.02	0.02
ΣΣ:+z	64	1	0.02	0.19	0.01			0.02	0.02	0.02

Δοκός: 78, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 99	Τέλος: 25	Μέλος: 493		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	99	1	0.01	0.10				0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	25	1					0.01		0.02	0.01
ΣΣ:+x	99	1		0.10					0.01	0.01

Δοκός: 79, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 99	Τέλος: 27	Μέλος: 494		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.13		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι

Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$
--------------------	--------------	--------------	-----------------	-----------------	---------------------	---------------------

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.36	76.41	1.052	0.629	104.29	72.62
y	a	0.21	1.13	80.36	76.41	1.052	0.629	104.29	72.62

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v_y	v_z	m_y	m_z	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) $n_y + m_{yy} + m_{yz}$	EC3 (6.62) $n_z + m_{zy} + m_{zz}$
ΣΣ:+x	99	1	0.02	0.08				0.02	0.03	0.03
ΣΣ:+x	99	1	0.01	0.08				0.01		

Δοκός: 80, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 98	Τέλος: 27	Μέλος: 495	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =0.45	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
y	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v_y	v_z	m_y	m_z	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) $n_y + m_{yy} + m_{yz}$	EC3 (6.62) $n_z + m_{zy} + m_{zz}$
1.35G+1.05Q	98	1	0.03					0.03	0.03	0.03
1.15G+1.05Q+1.50S	98	1	0.03					0.03	0.04	0.04
ΣΣ:+x	98	1	0.01	0.19	0.01			0.01	0.01	0.01

Δοκός: 81, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 88	Τέλος: 35	Μέλος: 496	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.13	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.37	76.41	1.052	0.629	104.27	72.61
y	a	0.21	1.13	80.37	76.41	1.052	0.629	104.27	72.61

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	88	1	0.04					0.04	0.06	0.06
ΣΣ:+x	88	1	0.01	0.08				0.01	0.02	0.02

Δοκός: 82, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 34	Μέλος: 497				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.37				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	97.02	76.41	1.270	0.488	71.55	56.27
y	a	0.21	1.37	97.02	76.41	1.270	0.488	71.55	56.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	14	1	0.05				0.01	0.05	0.10	0.10
ΣΣ:+x	14	1	0.02	0.06				0.02	0.03	0.03

Δοκός: 83, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 36	Μέλος: 498				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.37				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	97.00	76.41	1.270	0.488	71.57	56.28
y	a	0.21	1.37	97.00	76.41	1.270	0.488	71.57	56.28

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-z]	14	1	0.03					0.03		
1.15G+1.05Q+1.50S	14	1	0.02				0.01	0.02	0.05	0.05
ΣΣ:+x	14	1	0.01	0.06				0.01	0.02	0.02

Δοκός: 84, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 91	Τέλος: 37	Μέλος: 499		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.13		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.36	76.41	1.052	0.629	104.29	72.62
y	a	0.21	1.13	80.36	76.41	1.052	0.629	104.29	72.62

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	91	1	0.02	0.08				0.02	0.03	0.03
ΣΣ:+x	91	1	0.01	0.08				0.01		

Δοκός: 85, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 88	Τέλος: 34	Μέλος: 500		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	34	1	0.02					0.02		
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	88	1	0.01					0.01	0.01	0.01
ΣΣ:+x	88	1	0.01	0.10				0.01		

Δοκός: 86, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 91	Τέλος: 36	Μέλος: 501		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι

Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$
--------------------	--------------	--------------	-----------------	-----------------	---------------------	---------------------

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	91	1	0.01	0.10				0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	36	1					0.01		0.01	0.01

Δοκός: 87, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 90	Τέλος: 37	Μέλος: 502	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Τέλος
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$
			$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
y	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	90	1	0.02	0.19	0.01			0.02	0.02	0.02
ΣΣ:+x	90	1	0.01	0.19	0.01			0.01	0.02	0.02
ΣΣ:+x	90	1		0.19	0.01					

Δοκός: 88, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 72	Τέλος: 64	Μέλος: 503	ΣΠΕΜ = 1.00
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Τέλος
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$
			$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.92	76.41	0.418	0.948	661.15	109.38
y	a	0.21	0.45	31.92	76.41	0.418	0.948	661.15	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	72	1	0.09				0.01	0.09	0.09	0.09
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	64	1	0.09				0.02	0.09	0.11	0.10
ΣΣ:+x	72	1		0.19			0.01		0.01	0.01
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	72	1	0.09		0.01		0.01	0.09		

Δοκός: 89, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 71	Τέλος: 64	Μέλος: 504	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.13	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.44	76.41	1.053	0.629	104.08	72.54
y	a	0.21	1.13	80.44	76.41	1.053	0.629	104.08	72.54

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	71	1	0.10					0.10	0.16	0.16
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	64	1	0.10				0.01	0.10	0.17	0.16
ΣΣ:+x	71	1	0.02	0.08				0.02	0.03	0.03

Δοκός: 90, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 71	Τέλος: 63	Μέλος: 505	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.29	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.29	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	71	1	0.04				0.01	0.04		
1.00G+1.50W[+x]	63	1	0.02				0.01	0.02	0.03	0.03
ΣΣ:+x	71	1	0.01	0.10			0.01	0.01		

Δοκός: 91, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 29	Τέλος: 63	Μέλος: 506	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.37	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	97.02	76.41	1.270	0.488	71.55	56.27
y	a	0.21	1.37	97.02	76.41	1.270	0.488	71.55	56.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	29	1	0.06				0.01	0.06	0.13	0.12
1.15G+1.05Q+0.90W[-x]+1.50S	29	1	0.06				0.01	0.06	0.14	0.13
ΣΣ:+x	29	1	0.03	0.06				0.03	0.06	0.06

Δοκός: 92, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 29	Τέλος: 65	Μέλος: 507	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.37	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	97.00	76.41	1.270	0.488	71.57	56.28
y	a	0.21	1.37	97.00	76.41	1.270	0.488	71.57	56.28

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	29	1	0.04				0.01	0.04	0.08	0.08
ΣΣ:+x	29	1	0.02	0.06				0.02	0.04	0.04

Δοκός: 93, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 74	Τέλος: 65	Μέλος: 508	ΣΠΕΜ = 1.00		
---------------	----------	-----------	------------	--------------------	--	--

Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =0.90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.84	76.41	0.835	0.775	165.26	89.39
y	a	0.21	0.90	63.84	76.41	0.835	0.775	165.26	89.39

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	65	1		0.10			0.04		0.05	0.03
ΣΣ:+x	65	1		0.10			0.04		0.04	0.03
ΣΣ:+x	74	1		0.10			0.01		0.01	0.01

Δοκός: 94, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 74	Τέλος: 66	Μέλος: 509		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.13		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.28	76.41	1.051	0.630	104.50	72.71
y	a	0.21	1.13	80.28	76.41	1.051	0.630	104.50	72.71

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	74	1	0.01					0.01		
ΣΣ:+x	74	1	0.01	0.08				0.01		

Δοκός: 95, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 73	Τέλος: 66	Μέλος: 510		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.94	76.41	0.418	0.948	660.21	109.37
y	a	0.21	0.45	31.94	76.41	0.418	0.948	660.21	109.37

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	73	1	0.04	0.01			0.02	0.04	0.06	0.05
ΣΣ:+x	66	1	0.03	0.19			0.07	0.03	0.10	0.07
ΣΣ:+x	73	1	0.02	0.19				0.02	0.03	0.03

Δοκός: 96, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 92	Τέλος: 39	Μέλος: 511	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.11	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.84	76.41	1.032	0.643	108.36	74.23
y	a	0.21	1.11	78.84	76.41	1.032	0.643	108.36	74.23

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	92	1	0.02				0.01	0.02	0.03	0.03
1.15G+1.05Q+1.50S	92	1	0.02				0.01	0.02	0.04	0.04
ΣΣ:+x	92	1	0.01	0.08				0.01	0.02	0.02

Δοκός: 97, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 38	Μέλος: 512	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.35	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.76	76.41	1.253	0.497	73.43	57.38
y	a	0.21	1.35	95.76	76.41	1.253	0.497	73.43	57.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	12	1	0.03				0.01	0.03	0.06	0.06
ΣΣ:+x	12	1	0.01	0.06				0.01	0.03	0.03

Δοκός: 98, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 40	Μέλος: 513				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.35				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.77	76.41	1.253	0.497	73.42	57.37
y	a	0.21	1.35	95.77	76.41	1.253	0.497	73.42	57.37

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	12	1	0.02					0.02	0.03	0.03
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	12	1	0.02					0.02	0.04	0.04
ΣΣ:+x	12	1	0.01	0.06				0.01	0.02	0.02

Δοκός: 99, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 92	Τέλος: 38	Μέλος: 514				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	92	1	0.01					0.01		
1.00G+1.50W[-x]	38	1					0.01		0.01	0.01
ΣΣ:+x	92	1	0.01	0.10				0.01		

Δοκός: 100, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 95	Τέλος: 41	Μέλος: 515		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =1.11		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	1.11	78.86	76.41	1.032	0.643	108.30	74.21
y	a	0.21	1.11	78.86	76.41	1.032	0.643	108.30	74.21

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) n _z +m _{zy} +m _{zz}
ΣΣ:+x	95	1	0.01	0.08				0.01	0.01	0.01
1.35G+1.05Q	95	1							0.01	0.01
ΣΣ:+x	95	1		0.08						

Δοκός: 101, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 100	Τέλος: 30	Μέλος: 516		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =0.90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$	$\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	v _y	v _z	m _y	m _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) n _z +m _{zy} +m _{zz}
1.15G+1.05Q+1.50S	100	1	0.02					0.02		
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	30	1					0.02		0.02	0.01
1.00G+1.50W[-x]	30	1	0.01				0.02	0.01	0.02	0.02
ΣΣ:+x	100	1	0.01	0.10			0.01	0.01		

Δοκός: 102, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 79	Τέλος: 68	Μέλος: 517		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος lcl=0.45		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός		Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.95	76.41	0.418	0.948	659.89	109.37
γ	a	0.21	0.45	31.95	76.41	0.418	0.948	659.89	109.37

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	79	1	0.05	0.01			0.02	0.05	0.08	0.07
ΣΣ:+x	68	1	0.03	0.19			0.06	0.03	0.10	0.07
ΣΣ:+x	79	1	0.03	0.19				0.03	0.03	0.03

Δοκός: 103, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 78	Τέλος: 68	Μέλος: 518		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.13		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.13	80.06	76.41	1.048	0.632	105.07	72.93
γ	a	0.21	1.13	80.06	76.41	1.048	0.632	105.07	72.93

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	78	1	0.02	0.08				0.02		
ΣΣ:+x	78	1	0.01	0.08				0.01		

Δοκός: 104, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 78	Τέλος: 67	Μέλος: 519		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.85	76.41	0.836	0.775	165.20	89.38

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	a	0.21	0.90	63.85	76.41	0.836	0.775	165.20	89.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	78	1	0.01					0.01	0.01	0.01
ΣΣ:+x	67	1	0.01	0.10			0.02	0.01	0.03	0.02
ΣΣ:+x	78	1		0.10						

Δοκός: 105, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 77	Τέλος: 67	Μέλος: 520		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.38		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.38	97.72	76.41	1.279	0.482	70.52	55.65
y	a	0.21	1.38	97.72	76.41	1.279	0.482	70.52	55.65

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	77	1	0.03				0.01	0.03	0.07	0.07
ΣΣ:+x	77	1	0.01	0.06			0.01	0.01	0.03	0.03

Δοκός: 106, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 77	Τέλος: 69	Μέλος: 521		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.36		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.36	96.66	76.41	1.265	0.490	72.08	56.58
y	a	0.21	1.36	96.66	76.41	1.265	0.490	72.08	56.58

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	77	1	0.05					0.05	0.10	0.10
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	69	1	0.04				0.01	0.04	0.10	0.09
ΣΣ:+x	77	1	0.02	0.06				0.02	0.05	0.05

Δοκός: 107, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 76	Τέλος: 69	Μέλος: 522				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.84	76.41	0.835	0.775	165.26	89.39
y	a	0.21	0.90	63.84	76.41	0.835	0.775	165.26	89.39

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	76	1	0.04				0.01	0.04		
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	76	1	0.02					0.02	0.03	0.03
ΣΣ:+x	76	1	0.01	0.10			0.01	0.01		

Δοκός: 108, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 76	Τέλος: 70	Μέλος: 523				ΣΠΕΜ = 1.00			
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.11				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.57	76.41	1.028	0.646	109.09	74.51
y	a	0.21	1.11	78.57	76.41	1.028	0.646	109.09	74.51

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	76	1	0.10					0.10	0.15	0.15
ΣΣ:+x	76	1	0.01	0.08				0.01	0.02	0.02

Δοκός: 109, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 75	Τέλος: 70	Μέλος: 524		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.92	76.41	0.418	0.948	660.95	109.38
y	a	0.21	0.45	31.92	76.41	0.418	0.948	660.95	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	75	1	0.09	0.01			0.01	0.09		
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	70	1	0.04	0.01			0.06	0.04	0.11	0.08
ΣΣ:+x	75	1	0.01	0.19	0.01			0.01	0.01	0.01

Δοκός: 110, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 100	Τέλος: 31	Μέλος: 525		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.11		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.84	76.41	1.032	0.643	108.36	74.23
y	a	0.21	1.11	78.84	76.41	1.032	0.643	108.36	74.23

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.75S	100	1	0.04				0.01	0.04	0.07	0.06
1.15G+1.05Q+1.50S	100	1	0.04				0.01	0.04	0.08	0.08
ΣΣ:+x	100	1	0.02	0.08				0.02	0.04	0.04

Δοκός: 111, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 30(Προ)	Μέλος: 526		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.35		Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.76	76.41	1.253	0.497	73.43	57.38
y	a	0.21	1.35	95.76	76.41	1.253	0.497	73.43	57.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	28	1	0.06				0.01	0.06	0.12	0.12

Δοκός: 112, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 32	Μέλος: 527	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.35	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.77	76.41	1.253	0.497	73.42	57.37
y	a	0.21	1.35	95.77	76.41	1.253	0.497	73.42	57.37

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	28	1	0.04					0.04	0.08	0.08
ΣΣ:+x	28	1	0.02	0.06				0.02	0.04	0.04

Δοκός: 113, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 43	Μέλος: 528	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.35	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.74	76.41	1.253	0.497	73.47	57.40
y	a	0.21	1.35	95.74	76.41	1.253	0.497	73.47	57.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	58	1	0.02					0.02		
1.00G+1.50W[-x]	58	1	0.02					0.02	0.05	0.05
ΣΣ:+x	58	1	0.01	0.06			0.03	0.01		

Δοκός: 114, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 69	Τέλος: 33	Μέλος: 529				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6			ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355			Μήκος cl =1.11				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ			Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.86	76.41	1.032	0.643	108.30	74.21
y	a	0.21	1.11	78.86	76.41	1.032	0.643	108.30	74.21

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	69	1	0.01					0.01	0.01	0.01
ΣΣ:+x	69	1	0.01	0.08				0.01	0.02	0.02
ΣΣ:+x	69	1		0.08						

Δοκός: 115, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 77	Τέλος: 42	Μέλος: 530				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6			ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355			Μήκος cl =1.35				Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ			Κύρια δοκός				Οχι	Οχι		
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.76	76.41	1.253	0.497	73.44	57.38
y	a	0.21	1.35	95.76	76.41	1.253	0.497	73.44	57.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	77	1	0.02				0.01	0.02		
1.00G+1.50W[-x]	42	1	0.02				0.03	0.02	0.08	0.07
ΣΣ:+x	77	1	0.01	0.06			0.01	0.01		

Δοκός: 116, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 60	Τέλος: 60	Μέλος: 531		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.93	76.41	0.418	0.948	660.74	109.38
y	a	0.21	0.45	31.93	76.41	0.418	0.948	660.74	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	60	1	0.06				0.02	0.06	0.08	0.07
ΣΣ:+x	60	1	0.04	0.19			0.05	0.04	0.09	0.07
1.15G+1.05Q+1.50S	60	1	0.06				0.03	0.06	0.09	0.08
ΣΣ:+x	60	1	0.03	0.19				0.03	0.03	0.03
ΣΣ:+z	60	1	0.03	0.19	0.01		0.02	0.03	0.06	0.05

Δοκός: 117, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 59	Τέλος: 60	Μέλος: 532		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.12		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.51	76.41	1.041	0.637	106.52	73.51
y	a	0.21	1.12	79.51	76.41	1.041	0.637	106.52	73.51

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.75S	60	1	0.03				0.01	0.03		
ΣΣ:+x	59	1	0.02	0.08				0.02		

Δοκός: 118, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 59	Τέλος: 59	Μέλος: 533		ΣΠΕΜ = 1.00	
---------------	----------	-----------	------------	--	--------------------	--

Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =0.90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.85	76.41	0.836	0.775	165.19	89.38
y	a	0.21	0.90	63.85	76.41	0.836	0.775	165.19	89.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	59	1	0.01					0.01	0.01	0.01
ΣΣ:+x	59	1	0.01	0.10			0.03	0.01	0.04	0.03
ΣΣ:+x	59	1		0.10					0.01	0.01

Δοκός: 119, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 59(Προ)	Μέλος: 534		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.37		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	96.86	76.41	1.268	0.489	71.79	56.41
y	a	0.21	1.37	96.86	76.41	1.268	0.489	71.79	56.41

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-z]	58	1	0.03				0.01	0.03		
1.15G+1.05Q+1.50S	58	1	0.02				0.01	0.02	0.06	0.06

Δοκός: 120, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 61	Μέλος: 535		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.37		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	96.83	76.41	1.267	0.489	71.83	56.43
y	a	0.21	1.37	96.83	76.41	1.267	0.489	71.83	56.43

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	58	1	0.05					0.05	0.10	0.10
1.35G+1.05Q+0.90W[+x]+0.75S	61	1	0.05				0.01	0.05	0.11	0.10
ΣΣ:+x	58	1	0.02	0.06				0.02	0.05	0.05

Δοκός: 121, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 57	Τέλος: 61	Μέλος: 536	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =0.90	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.85	76.41	0.836	0.775	165.19	89.38
y	a	0.21	0.90	63.85	76.41	0.836	0.775	165.19	89.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	57	1	0.04				0.01	0.04		
1.00G+1.50W[-x]	61	1	0.02				0.01	0.02	0.04	0.03
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	61	1	0.02				0.01	0.02	0.03	0.03
ΣΣ:+x	57	1	0.01	0.10			0.01	0.01		

Δοκός: 122, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 57	Τέλος: 62	Μέλος: 537	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.12	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.50	76.41	1.040	0.637	106.57	73.53
y	a	0.21	1.12	79.50	76.41	1.040	0.637	106.57	73.53

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	57	1	0.09					0.09	0.14	0.14
ΣΣ:+x	57	1	0.01	0.08				0.01	0.02	0.02

Δοκός: 123, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 56	Τέλος: 62	Μέλος: 538				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.93	76.41	0.418	0.948	660.74	109.38
γ	a	0.21	0.45	31.93	76.41	0.418	0.948	660.74	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	56	1	0.08	0.01			0.03	0.08		
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	62	1	0.04	0.01	0.01		0.06	0.04	0.10	0.08
ΣΣ:+x	56	1	0.01	0.19	0.01		0.01	0.01	0.02	0.01

Δοκός: 124, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 47	Τέλος: 18	Μέλος: 539				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.11				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.11	78.84	76.41	1.032	0.643	108.36	74.23
γ	a	0.21	1.11	78.84	76.41	1.032	0.643	108.36	74.23

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	47	1	0.02	0.08				0.02		
1.00G+1.50W[+x]	18	1	0.01				0.01	0.01	0.03	0.02
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	47	1	0.01					0.01	0.02	0.02

Δοκός: 125, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 40	Τέλος: 52	Μέλος: 540		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
y	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	40	1	0.06	0.01			0.02	0.06	0.09	0.08
ΣΣ:+z	52	1	0.04	0.19			0.08	0.04	0.12	0.09
ΣΣ:+x	40	1	0.03	0.19				0.03	0.03	0.03

Δοκός: 126, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 49	Τέλος: 18	Μέλος: 541		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
y	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	49	1	0.04	0.19	0.01			0.04	0.04	0.04
1.15G+1.05Q+1.50S	49	1	0.04				0.01	0.04	0.05	0.05
ΣΣ:+x	49	1	0.02	0.19	0.01			0.02	0.02	0.02

Δοκός: 127, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 17	Μέλος: 542		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.35		Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.76	76.41	1.253	0.497	73.43	57.38
γ	a	0.21	1.35	95.76	76.41	1.253	0.497	73.43	57.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	24	1	0.03				0.01	0.03	0.06	0.06
1.15G+1.05Q+1.50S	24	1	0.03				0.01	0.03	0.08	0.07
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	24	1	0.03				0.01	0.03	0.07	0.07
ΣΣ:+x	24	1	0.01	0.06			0.01	0.01	0.03	0.03

Δοκός: 128, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 47	Τέλος: 17	Μέλος: 543		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
γ	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	47	1	0.01	0.10				0.01	0.01	0.01
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	17	1					0.02		0.02	0.01
ΣΣ:+x	47	1		0.10						

Δοκός: 129, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 19	Μέλος: 544		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.35		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.77	76.41	1.253	0.497	73.42	57.37

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K*a0*L$ [m]	λ [/]	$\lambda 1$ [/]	$\lambda/\lambda 1$ [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	a	0.21	1.35	95.77	76.41	1.253	0.497	73.42	57.37

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) $n\gamma+m\gamma\gamma+m\gamma z$	EC3 (6.62) $nz+mzy+mzz$
1.15G+1.05Q+1.50S	24	1	0.04					0.04	0.07	0.07
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	24	1	0.03					0.03	0.07	0.07
ΣΣ:+x	24	1	0.02	0.06	0.01			0.02	0.03	0.03

Δοκός: 130, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 46	Μέλος: 545	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.35	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$ $\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K*a0*L$ [m]	λ [/]	$\lambda 1$ [/]	$\lambda/\lambda 1$ [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.35	95.74	76.41	1.253	0.497	73.47	57.40
y	a	0.21	1.35	95.74	76.41	1.253	0.497	73.47	57.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	EC3 (6.61) $n\gamma+m\gamma\gamma+m\gamma z$	EC3 (6.62) $nz+mzy+mzz$
1.00G+1.50W[-x]	38	1	0.03					0.03	0.05	0.05
ΣΣ:+x	38	1	0.01	0.06			0.02	0.01		

Δοκός: 131, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 102	Τέλος: 19	Μέλος: 546	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.36	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1.00$	$K_z = 1.00$	$a_{0y} = 1.00$	$a_{0z} = 1.00$	$\beta_{0y} = 1.00$ $\beta_{0z} = 1.00$

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K*a0*L$ [m]	λ [/]	$\lambda 1$ [/]	$\lambda/\lambda 1$ [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.36	96.30	76.41	1.260	0.493	72.62	56.90
y	a	0.21	1.36	96.30	76.41	1.260	0.493	72.62	56.90

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	102	1	0.01					0.01	0.01	0.01
ΣΣ:+x	102	1	0.01	0.06				0.01	0.03	0.03
ΣΣ:+x	102	1		0.06						

Δοκός: 132, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 36	Τέλος: 54	Μέλος: 547	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.45	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
y	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-z]	36	1	0.06	0.01			0.03	0.06		
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	54	1	0.04	0.01	0.01		0.06	0.04	0.11	0.08
ΣΣ:+x	36	1	0.01	0.19			0.01	0.01	0.02	0.01
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	36	1	0.04	0.01	0.01		0.03	0.04	0.07	0.06

Δοκός: 133, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 39	Τέλος: 52	Μέλος: 548	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.12	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.52	76.41	1.041	0.637	106.51	73.51
y	a	0.21	1.12	79.52	76.41	1.041	0.637	106.51	73.51

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	39	1	0.03					0.03		
ΣΣ:+x	39	1	0.02	0.08				0.02		

Δοκός: 134, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 39	Τέλος: 51	Μέλος: 549		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.88	76.41	0.836	0.774	165.02	89.35
y	a	0.21	0.90	63.88	76.41	0.836	0.774	165.02	89.35

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	39	1	0.01					0.01	0.01	0.01
ΣΣ:+z	51	1	0.01	0.10			0.03	0.01	0.05	0.03
ΣΣ:+x	51	1	0.01	0.10			0.03	0.01	0.04	0.03
ΣΣ:+x	39	1	0.01	0.10			0.03	0.01	0.01	0.01

Δοκός: 135, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 51	Μέλος: 550		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=1.37		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	96.88	76.41	1.268	0.489	71.76	56.39
y	a	0.21	1.37	96.88	76.41	1.268	0.489	71.76	56.39

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	38	1	0.02				0.01	0.02	0.05	0.04
1.15G+1.05Q+1.50S	38	1	0.02				0.01	0.02	0.06	0.05
1.15G+1.50Q+0.75S	38	1	0.02				0.01	0.02	0.05	0.05
ΣΣ:+x	38	1	0.01	0.06			0.01	0.01	0.02	0.02

Δοκός: 136, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 53	Μέλος: 551	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.37	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.37	96.85	76.41	1.268	0.489	71.80	56.41
y	a	0.21	1.37	96.85	76.41	1.268	0.489	71.80	56.41

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	38	1	0.05					0.05	0.10	0.10
ΣΣ:+x	38	1	0.02	0.06				0.02	0.05	0.05

Δοκός: 137, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 37	Τέλος: 53	Μέλος: 552	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =0.90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.88	76.41	0.836	0.774	165.02	89.35
y	a	0.21	0.90	63.88	76.41	0.836	0.774	165.02	89.35

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	37	1	0.03				0.01	0.03		
1.00G+1.50W[-x]	53	1	0.02				0.01	0.02	0.04	0.03
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	37	1	0.02					0.02	0.03	0.03
ΣΣ:+x	37	1	0.01	0.10			0.01	0.01		

Δοκός: 138, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 37	Τέλος: 54	Μέλος: 553	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =1.12	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	1.12	79.50	76.41	1.040	0.637	106.56	73.53
y	a	0.21	1.12	79.50	76.41	1.040	0.637	106.56	73.53

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	37	1	0.07					0.07	0.11	0.11
ΣΣ:+x	37	1	0.01	0.08				0.01	0.02	0.02

Δοκός: 139, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 4	Μέλος: 554	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.12	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.12	221.10	76.41	2.894	0.111	13.78	12.81
y	a	0.21	3.12	221.10	76.41	2.894	0.111	13.78	12.81

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04		
1.00G+1.50W[-x]	4	1					0.02		0.04	0.03
1.00G+1.50W[-x]	38	1					0.01		0.03	0.03
ΣΣ:+x	38	1	0.03	0.03				0.03		

Δοκός: 140, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 46	Μέλος: 555	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.17	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.17	224.64	76.41	2.940	0.108	13.35	12.42
y	a	0.21	3.17	224.64	76.41	2.940	0.108	13.35	12.42

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	4	1	0.09				0.06	0.09	0.92	0.92
ΣΣ:+x	4	1	0.01	0.03			0.02	0.01	0.12	0.11

Δοκός: 141, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 46	Μέλος: 556				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.17				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.17	224.59	76.41	2.939	0.108	13.35	12.43
y	a	0.21	3.17	224.59	76.41	2.939	0.108	13.35	12.43

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	0	1	0.06				0.01	0.06	0.52	0.52
1.15G+1.05Q+0.90W[+z]+1.50S	24	1	0.06				0.02	0.06	0.61	0.61
ΣΣ:+x	24	1	0.03	0.03			0.02	0.03	0.27	0.26

Δοκός: 142, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 24	Μέλος: 557				ΣΠΕΜ = 1.00				
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ				Ελαστικές Αρθρώσεις				
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.22				Αρχή	Τέλος			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός				Οχι	Οχι			
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00			β0y = 1.00	β0z = 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.22	228.15	76.41	2.986	0.105	12.94	12.06
y	a	0.21	3.22	228.15	76.41	2.986	0.105	12.94	12.06

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05		
1.00G+1.50W[+z]	38	1					0.02		0.03	0.03
ΣΣ:+x	38	1	0.03	0.03				0.03		

Δοκός: 143, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 24	Μέλος: 558		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.28		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.28	232.67	76.41	3.045	0.101	12.44	11.61
y	a	0.21	3.28	232.67	76.41	3.045	0.101	12.44	11.61

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0.04				0.01	0.04		
1.00G+1.50W[+z]	0	1					0.01		0.04	0.03
1.00G+1.50W[+z]	58	1					0.01		0.04	0.04
ΣΣ:+x	58	1	0.03	0.03				0.03		

Δοκός: 144, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 43	Μέλος: 559		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.25		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.25	230.44	76.41	3.016	0.103	12.68	11.83
y	a	0.21	3.25	230.44	76.41	3.016	0.103	12.68	11.83

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0.05				0.01	0.05	0.47	0.47
1.15G+1.05Q+1.50S	24	1	0.05				0.02	0.05	0.56	0.56
ΣΣ:+x	24	1	0.03	0.03			0.02	0.03	0.28	0.28

Δοκός: 145, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 43	Μέλος: 560		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.25		Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.25	230.38	76.41	3.015	0.103	12.69	11.83
γ	a	0.21	3.25	230.38	76.41	3.015	0.103	12.69	11.83

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	0	1	0.06				0.01	0.06	0.55	0.55
1.15G+1.05Q+0.90W[+z]+1.50S	28	1	0.06				0.02	0.06	0.60	0.60
ΣΣ:+x	28	1	0.03	0.03			0.02	0.03	0.27	0.27

Δοκός: 146, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 28	Μέλος: 561	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.22	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.22	228.15	76.41	2.986	0.105	12.94	12.06
γ	a	0.21	3.22	228.15	76.41	2.986	0.105	12.94	12.06

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0.04				0.01	0.04		
1.00G+1.50W[-x]	58	1					0.02		0.02	0.01
ΣΣ:+x	58	1	0.03	0.03				0.03		

Δοκός: 147, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 77	Τέλος: 28	Μέλος: 562	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.26	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.26	231.38	76.41	3.028	0.102	12.58	11.74
γ	a	0.21	3.26	231.38	76.41	3.028	0.102	12.58	11.74

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	0	1	0.05				0.01	0.05		
1.00G+1.50W[+z]	77	1					0.02		0.05	0.05
ΣΣ:+x	77	1	0.04	0.03				0.04		

Δοκός: 148, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 42	Μέλος: 563	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.24	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.24	230.11	76.41	3.012	0.103	12.72	11.86
y	a	0.21	3.24	230.11	76.41	3.012	0.103	12.72	11.86

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	0	1	0.06				0.01	0.06	0.58	0.58
1.15G+1.05Q+1.50S	28	1	0.06				0.02	0.06	0.59	0.59
ΣΣ:+x	28	1	0.03	0.03			0.02	0.03	0.31	0.30

Δοκός: 149, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 42	Μέλος: 564	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.24	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.24	230.06	76.41	3.011	0.103	12.72	11.87
y	a	0.21	3.24	230.06	76.41	3.011	0.103	12.72	11.87

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-x]	12	1	0.08				0.04	0.08		
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	12	1	0.05				0.04	0.05	0.56	0.56
ΣΣ:+x	12	1	0.01	0.03			0.02	0.01	0.14	0.13

Δοκός: 150, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 77	Τέλος: 12	Μέλος: 565		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.23		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.23	228.80	76.41	2.994	0.104	12.87	11.99
y	a	0.21	3.23	228.80	76.41	2.994	0.104	12.87	11.99

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0.05				0.01	0.05		
1.00G+1.50W[-x]	12	1					0.02		0.03	0.02
1.00G+1.50W[-x]	77	1					0.01		0.02	0.02
ΣΣ:+x	77	1	0.03	0.03				0.03		

Δοκός: 151, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 29	Μέλος: 566		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.22		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.22	228.15	76.41	2.986	0.105	12.94	12.06
y	a	0.21	3.22	228.15	76.41	2.986	0.105	12.94	12.06

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[-x]	14	1	0.06				0.03	0.06		
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	14	1	0.04				0.04	0.04	0.47	0.46
ΣΣ:+x	14	1		0.03			0.01			

Δοκός: 152, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 29	Τέλος: 14	Μέλος: 567		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.22		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.22	228.15	76.41	2.986	0.105	12.94	12.06
γ	a	0.21	3.22	228.15	76.41	2.986	0.105	12.94	12.06

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	0	1	0.01				0.01	0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	29	1					0.02		0.07	0.06
ΣΣ:+x	29	1		0.03			0.01			

Δοκός: 153, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 29	Μέλος: 568		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.20		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.20	226.87	76.41	2.969	0.106	13.08	12.19
γ	a	0.21	3.20	226.87	76.41	2.969	0.106	13.08	12.19

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.03				0.01	0.03	0.27	0.27
1.15G+1.05Q+0.90W[-z]+1.50S	26	1	0.03				0.02	0.03	0.30	0.29
ΣΣ:+x	26	1	0.01	0.03			0.01	0.01	0.11	0.10

Δοκός: 154, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 29	Τέλος: 26	Μέλος: 569		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.20		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.20	226.87	76.41	2.969	0.106	13.08	12.19
y	a	0.21	3.20	226.87	76.41	2.969	0.106	13.08	12.19

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.02				0.01	0.02		
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	29	1	0.01				0.02	0.01	0.13	0.12
1.00G+1.50W[+z]	29	1	0.01				0.02	0.01	0.13	0.13
ΣΣ:+x	29	1	0.01	0.03			0.01	0.01		

Δοκός: 155, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 44	Μέλος: 570	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.25	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.25	230.38	76.41	3.015	0.103	12.69	11.83
y	a	0.21	3.25	230.38	76.41	3.015	0.103	12.69	11.83

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+z]+1.50S	0	1	0.05				0.01	0.05	0.47	0.46
1.15G+1.05Q+0.90W[+z]+1.50S	26	1	0.05				0.02	0.05	0.48	0.48
ΣΣ:+x	26	1	0.02	0.03			0.02	0.02	0.19	0.19

Δοκός: 156, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 53	Τέλος: 26	Μέλος: 571	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.22	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.22	228.15	76.41	2.986	0.105	12.94	12.06
y	a	0.21	3.22	228.15	76.41	2.986	0.105	12.94	12.06

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[-x]+1.50S	0	1	0.05				0.01	0.05		
ΣΣ:+x	53	1	0.03	0.03				0.03		

Δοκός: 157, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 44	Μέλος: 572		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.25		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.25	230.44	76.41	3.016	0.103	12.68	11.83
y	a	0.21	3.25	230.44	76.41	3.016	0.103	12.68	11.83

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	0	1	0.06				0.01	0.06	0.57	0.57
1.15G+1.05Q+1.50S	22	1	0.06				0.02	0.06	0.58	0.58
ΣΣ:+x	22	1	0.03	0.03			0.02	0.03	0.30	0.30

Δοκός: 158, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 53	Τέλος: 22	Μέλος: 573		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.28		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.28	232.67	76.41	3.045	0.101	12.44	11.61
y	a	0.21	3.28	232.67	76.41	3.045	0.101	12.44	11.61

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0.05				0.01	0.05		
1.00G+1.50W[+z]	53	1					0.01		0.04	0.03
1.00G+1.50W[+z]	0	1					0.01		0.03	0.03
ΣΣ:+x	53	1	0.03	0.03				0.03		

Δοκός: 159, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 33	Τέλος: 22	Μέλος: 574		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.22		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.22	228.15	76.41	2.986	0.105	12.94	12.06
y	a	0.21	3.22	228.15	76.41	2.986	0.105	12.94	12.06

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	0	1	0.06				0.01	0.06		
1.00G+1.50W[+z]	33	1					0.02		0.02	0.02
ΣΣ:+x	33	1	0.03	0.03				0.03		

Δοκός: 160, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 45	Μέλος: 575		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.17		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.17	224.59	76.41	2.939	0.108	13.35	12.43
y	a	0.21	3.17	224.59	76.41	2.939	0.108	13.35	12.43

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+z]+1.50S	0	1	0.07				0.01	0.07	0.62	0.62
1.15G+1.05Q+0.90W[+z]+1.50S	22	1	0.07				0.02	0.07	0.64	0.64
ΣΣ:+x	22	1	0.03	0.03			0.02	0.03	0.28	0.28

Δοκός: 161, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 45	Μέλος: 576		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.17		Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.17	224.64	76.41	2.940	0.108	13.35	12.42
γ	a	0.21	3.17	224.64	76.41	2.940	0.108	13.35	12.42

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	2	1	0.09				0.07	0.09	0.94	0.94
ΣΣ:+x	2	1	0.01	0.03			0.02	0.01	0.12	0.12

Δοκός: 162, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 33	Τέλος: 2	Μέλος: 577	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.12	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	3.12	221.10	76.41	2.894	0.111	13.78	12.81
γ	a	0.21	3.12	221.10	76.41	2.894	0.111	13.78	12.81

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0.04				0.01	0.04		
ΣΣ:+x	33	1	0.03	0.03				0.03		

Δοκός: 163, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 35	Τέλος: 64	Μέλος: 578	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.98	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
γ	b	0.34	2.98	186.18	76.41	2.437	0.146	28.26	24.33

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	35	1		0.02			0.03		0.10	0.02
ΣΣ:+x	35	1		0.02			0.02		0.05	0.02

Δοκός: 163, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 64	Τέλος: 23	Μέλος: 579	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.98	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	17.74	1257.99	76.41	16.464	0.004	0.43	0.42
y	a	0.21	2.98	211.35	76.41	2.766	0.121	15.08	13.96

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	64	1					0.03		0.47	0.07
ΣΣ:+z	64	1					0.03		0.45	0.07

Δοκός: 163, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 56	Μέλος: 580	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.97	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.97	185.73	76.41	2.431	0.147	28.40	24.44

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	23	1					0.03		0.27	0.05

Δοκός: 163, Άνοιγμα 4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 56	Τέλος: 13	Μέλος: 581	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.02	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	3.02	188.65	76.41	2.469	0.143	27.53	23.75

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	56	1					0.02		0.28	0.04

Δοκός: 163, Άνοιγμα 5, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 48	Μέλος: 582	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.94	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.94	183.83	76.41	2.406	0.150	28.99	24.91

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	13	1					0.03		0.27	0.05

Δοκός: 163, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 48	Τέλος: 3	Μέλος: 583	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.85	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.85	177.97	76.41	2.329	0.159	30.93	26.43

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	3	1		0.02			0.05	0.01		
ΣΣ:-x	0	1					0.03		0.21	0.04
ΣΣ:+x	3	1		0.02			0.03			

Δοκός: 164, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 34	Τέλος: 63	Μέλος: 584	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.98	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.98	186.18	76.41	2.437	0.146	28.26	24.33

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	34	1		0.02			0.02		0.22	0.04
ΣΣ:+x	34	1		0.02			0.02		0.15	0.02

Δοκός: 164, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 63	Τέλος: 21	Μέλος: 585	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.98	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.98	186.25	76.41	2.438	0.146	28.24	24.32

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	63	1					0.02		0.25	0.03

Δοκός: 164, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 55	Μέλος: 586		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.98		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1.00	Kz = 1.00	a0y =1.00	a0z =1.00	β0y =1.00	β0z =1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	17.74	1257.99	76.41	16.464	0.004	0.43	0.42
y	a	0.21	2.98	211.56	76.41	2.769	0.121	15.05	13.93

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	21	1					0.02		0.95	0.36

Δοκός: 164, Άνοιγμα 4, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 55	Τέλος: 11	Μέλος: 587		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.01		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1.00	Kz = 1.00	a0y =1.00	a0z =1.00	β0y =1.00	β0z =1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	3.01	187.94	76.41	2.460	0.144	27.74	23.91

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	55	1					0.01		0.23	0.03

Δοκός: 164, Άνοιγμα 5, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 47	Μέλος: 588		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.92		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
γ	b	0.34	2.92	182.70	76.41	2.391	0.152	29.35	25.19

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1					0.01		0.20	0.02
ΣΣ:+z	11	1					0.02		0.18	0.03

Δοκός: 164, Άνοιγμα 6, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 47	Τέλος: 1	Μέλος: 589		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	17.74	1257.99	76.41	16.464	0.004	0.43	0.42
γ	a	0.21	2.87	203.23	76.41	2.660	0.130	16.31	15.05

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	1	1					0.02		0.32	0.03
ΣΣ:+z	47	1					0.02		0.31	0.03
ΣΣ:+x	1	1		0.01			0.01			

Δοκός: 165, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 36	Τέλος: 65	Μέλος: 590		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.98		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.98	186.18	76.41	2.437	0.146	28.26	24.33

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	36	1		0.02			0.02		0.19	0.03
ΣΣ:+x	36	1		0.02			0.02		0.13	0.02

Δοκός: 165, Άνοιγμα 2, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 65	Τέλος: 25	Μέλος: 591	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.98	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.98	186.25	76.41	2.438	0.146	28.24	24.32

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	65	1					0.02		0.25	0.03

Δοκός: 165, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 57	Μέλος: 592	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.98	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.98	186.44	76.41	2.440	0.146	28.18	24.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	25	1					0.02		0.32	0.04

Δοκός: 165, Άνοιγμα 4, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 57	Τέλος: 15	Μέλος: 593		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.01		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	17.74	1257.99	76.41	16.464	0.004	0.43	0.42
y	a	0.21	3.01	213.26	76.41	2.791	0.119	14.81	13.72

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	57	1					0.02		0.81	0.14

Δοκός: 165, Άνοιγμα 5, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 49	Μέλος: 594		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.92		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.92	182.70	76.41	2.391	0.152	29.35	25.19

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	15	1					0.02		0.22	0.03

Δοκός: 165, Άνοιγμα 6, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 49	Τέλος: 5	Μέλος: 595		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.87		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
γ	b	0.34	2.87	179.10	76.41	2.344	0.157	30.54	26.13

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	49	1					0.02		0.15	0.02
ΣΣ:+x	49	1					0.02		0.12	0.02
ΣΣ:+x	5	1		0.02			0.02			

Δοκός: 166, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 37	Τέλος: 66	Μέλος: 596		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.98		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
γ	b	0.34	2.98	186.18	76.41	2.437	0.146	28.26	24.33

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	37	1		0.02			0.04		0.24	0.05
ΣΣ:+x	37	1		0.02			0.04		0.20	0.04

Δοκός: 166, Άνοιγμα 2, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 66	Τέλος: 27	Μέλος: 597		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.98		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.98	186.25	76.41	2.438	0.146	28.24	24.32

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
ΣΣ:-z	66	1					0.03		0.27	0.04

Δοκός: 166, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 58	Μέλος: 598	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.97	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.97	185.73	76.41	2.431	0.147	28.40	24.44

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
ΣΣ:-z	27	1					0.03		0.27	0.04

Δοκός: 166, Άνοιγμα 4, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 16	Μέλος: 599	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.02	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00
					β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	3.02	188.65	76.41	2.469	0.143	27.53	23.75

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
ΣΣ:+z	58	1					0.02		0.16	0.03

Δοκός: 166, Άνοιγμα 5, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 50	Μέλος: 600	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.94	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.94	183.83	76.41	2.406	0.150	28.99	24.91

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	16	1					0.03		0.18	0.04

Δοκός: 166, Άνοιγμα 6, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 50	Τέλος: 6	Μέλος: 601	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.85	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	17.74	1257.99	76.41	16.464	0.004	0.43	0.42
y	a	0.21	2.85	201.95	76.41	2.643	0.132	16.51	15.23

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	50	1					0.04		0.91	0.37
1.00G+1.50W[-x]	6	1					0.04		0.91	0.38
ΣΣ:+x	6	1		0.01			0.04			

Δοκός: 167, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 67	Μέλος: 602	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος c =2.97			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.97	185.74	76.41	2.431	0.147	28.39	24.44

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	38	1		0.02			0.02		0.24	0.04
ΣΣ:+x	38	1		0.02			0.02		0.18	0.03

Δοκός: 167, Άνοιγμα 2, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 67	Τέλος: 30	Μέλος: 603		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =2.99		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.99	186.68	76.41	2.443	0.146	28.11	24.21

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	67	1					0.01		0.28	0.03

Δοκός: 167, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 30	Τέλος: 59	Μέλος: 604		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος c =2.98		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.98	186.44	76.41	2.440	0.146	28.18	24.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
ΣΣ:-z	30	1					0.02		0.37	0.05

Δοκός: 167, Άνοιγμα 4, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 59	Τέλος: 17	Μέλος: 605	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος l _{cl} =3.01	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	K _y = 1.00	K _z = 1.00	a _{0y} = 1.00	a _{0z} = 1.00	β _{0y} = 1.00 β _{0z} = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a ₀ *L [m]	λ [/]	λ ₁ [/]	λ/λ ₁ [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	3.01	187.94	76.41	2.460	0.144	27.74	23.91

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
ΣΣ:-z	59	1					0.01		0.27	0.03
ΣΣ:+z	59	1					0.01		0.24	0.03

Δοκός: 167, Άνοιγμα 5, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 17	Τέλος: 51	Μέλος: 606	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος l _{cl} =2.92	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	K _y = 1.00	K _z = 1.00	a _{0y} = 1.00	a _{0z} = 1.00	β _{0y} = 1.00 β _{0z} = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a ₀ *L [m]	λ [/]	λ ₁ [/]	λ/λ ₁ [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.92	182.70	76.41	2.391	0.152	29.35	25.19

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
ΣΣ:+z	17	1					0.02		0.23	0.03

Δοκός: 167, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 51	Τέλος: 7	Μέλος: 607	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.87	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	17.74	1257.99	76.41	16.464	0.004	0.43	0.42
y	a	0.21	2.87	203.23	76.41	2.660	0.130	16.31	15.05

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	51	1					0.02		0.48	0.06
ΣΣ:+x	7	1		0.01			0.02			

Δοκός: 168, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 39	Τέλος: 68	Μέλος: 608	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.98	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.98	185.96	76.41	2.434	0.147	28.33	24.39

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	68	1					0.04	0.01		
ΣΣ:-z	39	1		0.02			0.03		0.15	0.03
ΣΣ:+x	39	1		0.02			0.03		0.09	0.02

Δοκός: 168, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 68	Τέλος: 31	Μέλος: 609	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.98	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	17.74	1257.99	76.41	16.464	0.004	0.43	0.42
y	a	0.21	2.98	211.60	76.41	2.769	0.121	15.04	13.93

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
ΣΣ:-z	68	1					0.03		0.70	0.14

Δοκός: 168, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 60	Μέλος: 610	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.97	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.97	185.73	76.41	2.431	0.147	28.40	24.44

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
ΣΣ:+z	31	1					0.03		0.31	0.05

Δοκός: 168, Άνοιγμα 4, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 60	Τέλος: 18	Μέλος: 611	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.02	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	17.74	1257.99	76.41	16.464	0.004	0.43	0.42
y	a	0.21	3.02	214.07	76.41	2.802	0.118	14.70	13.62

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
ΣΣ:+z	60	1					0.03		0.89	0.29

Δοκός: 168, Άνοιγμα 5, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 52	Μέλος: 612		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.94		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.94	183.83	76.41	2.406	0.150	28.99	24.91

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	18	1					0.04		0.27	0.05

Δοκός: 168, Άνοιγμα 6, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 52	Τέλος: 8	Μέλος: 613		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.85		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.85	177.97	76.41	2.329	0.159	30.93	26.43

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	8	1		0.02			0.04	0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	8	1					0.04	0.01	0.28	0.06
ΣΣ:+x	8	1		0.02			0.04			

Δοκός: 169, Άνοιγμα 1, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 40	Τέλος: 69	Μέλος: 614		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	

Υλικά	Δομικός χάλυβας S355	Μήκος lcl=2.96			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.96	184.91	76.41	2.420	0.148	28.65	24.64

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	40	1		0.02			0.03		0.17	0.03

Δοκός: 169, Άνοιγμα 2, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 69	Τέλος: 32	Μέλος: 615		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.00		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	17.74	1257.99	76.41	16.464	0.004	0.43	0.42
y	a	0.21	3.00	212.78	76.41	2.785	0.119	14.87	13.78

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	69	1					0.02		0.72	0.09

Δοκός: 169, Άνοιγμα 3, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 32	Τέλος: 61	Μέλος: 616		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.98		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.98	186.44	76.41	2.440	0.146	28.18	24.27

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	32	1					0.02		0.28	0.04

Δοκός: 169, Άνοιγμα 4, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 61	Τέλος: 19	Μέλος: 617	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.01	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	3.01	187.94	76.41	2.460	0.144	27.74	23.91

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	0	1							0.23	0.02
1.35G+1.05Q+0.90W[+x]+0.75S	19	1					0.02		0.17	0.03

Δοκός: 169, Άνοιγμα 5, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 53	Μέλος: 618	ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.92	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00 β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.92	182.70	76.41	2.391	0.152	29.35	25.19

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	19	1					0.02		0.22	0.03
ΣΣ:+x	19	1					0.02		0.17	0.03

Δοκός: 169, Άνοιγμα 6, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 53	Τέλος: 9	Μέλος: 619	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.87	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	17.74	1257.99	76.41	16.464	0.004	0.43	0.42
y	a	0.21	2.87	203.23	76.41	2.660	0.130	16.31	15.05

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	53	1					0.02		0.50	0.07
ΣΣ:+x	9	1		0.01			0.03			

Δοκός: 170, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 41	Τέλος: 70	Μέλος: 620	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =2.95	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	17.74	1257.99	76.41	16.464	0.004	0.43	0.42
y	a	0.21	2.95	209.15	76.41	2.737	0.123	15.40	14.24

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	41	1		0.01			0.05		0.56	0.15

Δοκός: 170, Άνοιγμα 2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 70	Τέλος: 33	Μέλος: 621	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =3.01	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	3.01	188.12	76.41	2.462	0.144	27.68	23.87

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _z
ΣΣ:-z	70	1					0.02		0.20	0.03
ΣΣ:+x	70	1					0.03		0.12	0.03

Δοκός: 170, Άνοιγμα 3, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 33	Τέλος: 62	Μέλος: 622		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.97		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.97	185.73	76.41	2.431	0.147	28.40	24.44

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _z
ΣΣ:+z	33	1					0.03		0.23	0.04

Δοκός: 170, Άνοιγμα 4, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 62	Τέλος: 20	Μέλος: 623		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=3.02		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	3.02	188.64	76.41	2.469	0.143	27.53	23.75

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	62	1					0.02		0.25	0.04

Δοκός: 170, Άνοιγμα 5, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 54	Μέλος: 624	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.94	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	17.74	1257.99	76.41	16.464	0.004	0.43	0.42
y	a	0.21	2.94	208.60	76.41	2.730	0.124	15.48	14.31

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	20	1					0.03		0.72	0.15

Δοκός: 170, Άνοιγμα 6, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 54	Τέλος: 10	Μέλος: 625	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	RHS60X40X2.5		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=2.85	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	17.74	802.61	76.41	10.504	0.009	1.50	1.46
y	b	0.34	2.85	177.97	76.41	2.329	0.159	30.93	26.43

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	10	1		0.02			0.05	0.01		
ΣΣ:+x	54	1					0.04	0.01	0.19	0.04

Δοκός: 171, Άνοιγμα 1, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 67	Τέλος: 33	Μέλος: 626	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =0.45	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
y	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	67	1	0.04				0.01	0.04	0.04	0.04
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	33	1	0.01	0.01			0.06	0.01	0.06	0.04
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	33	1	0.03				0.01	0.03	0.04	0.04
ΣΣ:+x	67	1	0.01	0.19	0.01		0.01	0.01	0.01	0.01

Δοκός: 172, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 94	Τέλος: 41	Μέλος: 627	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =0.45	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38
y	a	0.21	0.45	31.91	76.41	0.418	0.948	661.19	109.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	94	1	0.02				0.01	0.02	0.02	0.02
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	41	1					0.03	0.03	0.03	0.02
ΣΣ:+x	94	1	0.01	0.19	0.01			0.01	0.01	0.01

Δοκός: 173, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 95	Τέλος: 40	Μέλος: 628	ΣΠΕΜ = 1.00		
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος cl =0.90	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [°]	Κ.Λ. [°]	a [°]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [°]	λ_1 [°]	λ/λ_1 [°]	x [°]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [°]	Θέση [°]	Κατηγορία [°]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	95	1		0.10						

Δοκός: 174, Άνοιγμα 1, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 69	Τέλος: 32	Μέλος: 629		ΣΠΕΜ = 1.00	
Διατομή	CHS42.4X2.6		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S355		Μήκος lcl=0.90		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1.00	Kz = 1.00	a0y = 1.00	a0z = 1.00	β0y = 1.00	β0z = 1.00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [°]	Κ.Λ. [°]	a [°]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [°]	λ_1 [°]	λ/λ_1 [°]	x [°]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40
y	a	0.21	0.90	63.83	76.41	0.835	0.775	165.30	89.40

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [°]	Θέση [°]	Κατηγορία [°]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	69	1	0.01	0.10				0.01		
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	32	1					0.01		0.01	0.01

Διαστασιολόγηση υποστυλωμάτων ορόφου 0

Κ1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 1(-1)	Τέλος: 1(0)	Μέλος: 1	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος
				Αρχή: Οχι
				Τέλος: Οχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας	Κ.Λ.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
ΣΣ:-z	1(-1)	1	0.51				0.01	0.51	0.63	0.63
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	1(-1)	1		0.02	0.02	0.03	0.04	0.01	0.03	0.04

Κ2, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 2(-1)	Τέλος: 2(0)	Μέλος: 3	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος
				Αρχή: Οχι
				Τέλος: Οχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας	Κ.Λ.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 8.48

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	2(-1)	1	0.02		0.10	0.49		0.31	0.04	0.02
ΣΣ:-z	2(-1)	1	0.08				0.01	0.08	0.22	0.11

Κ3, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 3(-1)	Τέλος: 3(0)	Μέλος: 6	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 8.48

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	3(-1)	1	0.01		0.11	0.62		0.46	0.02	0.01
1.15G+1.05Q+1.50S	3(-1)	1	0.03					0.03	0.07	0.03
1.35G+1.05Q	3(-1)	1	0.02					0.02	0.06	0.03

K4, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 4(-1)	Τέλος: 4(0)	Μέλος: 8	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 8.48

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	4(-1)	1			0.10	0.52	0.01	0.33	0.01	0.01
ΣΣ:-z	4(-1)	1	0.09				0.01	0.09	0.23	0.11

K5, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 5(-1)	Τέλος: 5(0)	Μέλος: 11	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι

Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00		
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	5(-1)	1	0.54				0.01	0.54	0.66	0.66
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	5(-1)	1	0.01	0.02	0.02	0.04	0.03	0.01	0.03	0.04
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	5(0)	1		0.01	0.03	0.10	0.03	0.03	0.02	0.03

Κ6, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 6(-1)	Τέλος: 6(0)	Μέλος: 13	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλασσιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	6(-1)	1	0.77	0.01		0.01	0.04	0.77	0.97	0.98
ΣΣ:-z	6(-1)	1	0.77	0.01		0.01	0.04	0.77	0.97	0.99
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	6(-1)	1	0.02	0.04		0.01	0.15	0.05	0.07	0.12

Κ7, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 7(-1)	Τέλος: 7(0)	Μέλος: 15	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλασσιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	7(-1)	1	0.01	0.03		0.01	0.06	0.01	0.03	0.05

K8, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 8(-1)	Τέλος: 8(0)	Μέλος: 17	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	8(-1)	1	0.10	0.01			0.06	0.10	0.16	0.18
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	8(-1)	1	0.01	0.05		0.01	0.21	0.07	0.10	0.17

K9, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 9(-1)	Τέλος: 9(0)	Μέλος: 19	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	9(-1)	1	0.71				0.01	0.71	0.86	0.87
ΣΣ:+x	9(-1)	1	0.70				0.01	0.70	0.86	0.87
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	9(-1)	1	0.01	0.04		0.01	0.07	0.01	0.05	0.08

K10, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 10(-1)	Τέλος: 10(0)	Μέλος: 21	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	10(-1)	1	0.68	0.01		0.01	0.05	0.68	0.86	0.88
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	10(-1)	1		0.06		0.01	0.22	0.08	0.11	0.18

K11, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 11(-1)	Τέλος: 11(0)	Μέλος: 23	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	11(0)	1	0.01	0.03	0.01	0.04	0.08	0.02	0.04	0.07
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	11(0)	1		0.01	0.03	0.10	0.03	0.03	0.02	0.03

K12, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 12(-1)	Τέλος: 12(0)	Μέλος: 25	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι
				Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 8.48

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	12(-1)	1	0.01		0.10	0.51	0.01	0.32	0.02	0.02
ΣΣ:+z	12(-1)	1	0.12				0.01	0.12	0.30	0.15

K13, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 13(-1)	Τέλος: 13(0)	Μέλος: 28	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι
				Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	13(-1)	1	0.76			0.01		0.76	0.92	0.92
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	13(0)	1	0.01		0.05	0.14		0.04	0.02	0.02

K14, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 14(-1)	Τέλος: 14(0)	Μέλος: 30	
---------------	--------------	--------------	-----------	--

Διατομή	SHS80X3				Υψος = 1.50 [m]	
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις	
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος		Αρχή: Όχι	Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00		
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 8.48

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	14(-1)	1			0.10	0.47		0.29		
ΣΣ:+z	14(-1)	1	0.09				0.01	0.09	0.23	0.11

K15, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 15(-1)	Τέλος: 15(0)	Μέλος: 33		
Διατομή	SHS80X3				Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος		Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00	Τέλος: Όχι
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	15(-1)	1	0.01	0.03	0.01	0.02	0.05	0.01	0.03	0.05
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	15(-1)	1		0.02	0.02	0.03	0.04	0.01	0.03	0.04

K16, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 16(-1)	Τέλος: 16(0)	Μέλος: 35		
Διατομή	SHS80X3				Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος		Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00	Τέλος: Όχι
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	16(-1)	1	0.64	0.01		0.01	0.03	0.64	0.80	0.81
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	16(-1)	1		0.06		0.01	0.21	0.08	0.10	0.17

K17, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 17(-1)	Τέλος: 17(0)	Μέλος: 37	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	17(-1)	1	0.70				0.01	0.70	0.86	0.86
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	17(-1)	1	0.01	0.04			0.08	0.02	0.06	0.09

K18, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 18(-1)	Τέλος: 18(0)	Μέλος: 39	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	18(-1)	1	0.10	0.01			0.06	0.10	0.16	0.19
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	18(-1)	1	0.05	0.05			0.14	0.05	0.14	0.19

K19, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 19(-1)	Τέλος: 19(0)	Μέλος: 41	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	19(-1)	1	0.01	0.04			0.08	0.02	0.06	0.09

K20, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 20(-1)	Τέλος: 20(0)	Μέλος: 43	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	20(-1)	1	0.77	0.01		0.01	0.04	0.77	0.97	0.98
1.00G+1.50W[+x]	20(-1)	1	0.05	0.05		0.01	0.15	0.05	0.13	0.19

K21, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 21(-1)	Τέλος: 21(0)	Μέλος: 45	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος
				Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 8.48

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	21(-1)	1	0.06				0.02	0.06	0.17	0.10
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	21(-1)	1	0.05				0.04	0.05	0.14	0.10

K22, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 22(-1)	Τέλος: 22(0)	Μέλος: 47	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος
				Αρχή: Οχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 8.48

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	22(-1)	1	0.13				0.01	0.13	0.34	0.17

K23, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 23(-1)	Τέλος: 23(0)	Μέλος: 50	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις

Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος		Αρχή: Όχι	Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00		
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 8.48

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mγγ+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	23(-1)	1	0.05				0.01	0.05	0.12	0.06
1.15G+1.05Q+1.50S	23(-1)	1	0.05					0.05	0.13	0.06

K24, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 24(-1)	Τέλος: 24(0)	Μέλος: 52	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
Αρχή:	Όχι			
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 8.48

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mγγ+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	24(-1)	1	0.14				0.01	0.14	0.35	0.17

K25, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 25(-1)	Τέλος: 25(0)	Μέλος: 55	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
Αρχή:	Όχι			
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 8.48

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50S	25(-1)	1	0.06					0.06	0.16	0.08
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	25(-1)	1	0.05				0.03	0.05	0.16	0.10
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	25(-1)	1	0.04	0.01			0.05	0.04	0.13	0.09

K26, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 26(-1) Τέλος: 26(0) Μέλος: 57	
Διατομή	SHS80X3	Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355	Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ	Κύριο Μέλος
		Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00 Kz=1.00	a0y=1.00 a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00 [Z]= 1.00	

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 8.48

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	26(-1)	1	0.12				0.01	0.12	0.30	0.15
ΣΣ:+z	26(-1)	1	0.12				0.01	0.12	0.31	0.15

K27, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 27(-1) Τέλος: 27(0) Μέλος: 60	
Διατομή	SHS80X3	Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355	Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ	Κύριο Μέλος
		Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00 Kz=1.00	a0y=1.00 a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00 [Z]= 1.00	

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 8.48

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	27(-1)	1	0.04				0.01	0.04	0.10	0.05
ΣΣ:-x	27(-1)	1	0.04				0.01	0.04	0.11	0.06

K28, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 28(-1)	Τέλος: 28(0)	Μέλος: 62							
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]						
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις						
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος				Αρχή: Οχι	Τέλος: Οχι	
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00						
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00								

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 8.48

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	28(-1)	1	0.15				0.01	0.15	0.38	0.18
ΣΣ:+z	28(-1)	1	0.15				0.01	0.15	0.39	0.19

K29, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 29(-1)	Τέλος: 29(0)	Μέλος: 65							
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]						
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις						
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος				Αρχή: Οχι	Τέλος: Οχι	
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00						
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00								

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	29(-1)	1	0.04					0.04	0.10	0.10

K31, Όροφος 0*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 31(-1)	Τέλος: 31(0)	Μέλος: 68	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.50 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι
				Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10
z	b	0.34	1.50	47.92	76.41	0.627	0.823	827.20	267.10

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) nz+m _{zy} +m _{zz}
ΣΣ:+z	31(-1)	1	0.78	0.01		0.01	0.02	0.78	0.96	0.97

Διαστασιολόγηση υποστυλωμάτων ορόφου 1

Κ1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 1(0)	Τέλος: 1(1)	Μέλος: 2	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος
				Αρχή: Οχι
				Τέλος: Οχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας	Κ.Λ.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩn = 50.85

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+myz	nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	1(0)	1	0.16				0.01	0.16	0.22	0.22
ΣΣ:-z	1(1)	1	0.16			0.01	0.01	0.16	0.22	0.23
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	1(0)	1		0.02	0.03	0.07	0.05	0.02	0.03	0.05

Κ2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 2(0)	Τέλος: 2(1)	Μέλος: 4	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος
				Αρχή: Οχι
				Τέλος: Οχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας	Κ.Λ.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩn = 50.85

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+myz	nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	2(1)	1	0.02		0.08	0.30		0.14	0.04	0.02
ΣΣ:-x	2(0)	1	0.13					0.13	0.34	0.18

Κ3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 3(0)	Τέλος: 3(1)	Μέλος: 7	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	0	1				0.33		0.16	0.01	
ΣΣ:-z	3(0)	1	0.06					0.06	0.16	0.08
ΣΣ:+z	3(0)	1	0.06					0.06	0.15	0.08
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	3(1)	1			0.08	0.10		0.02	0.01	

Κ4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 4(0)	Τέλος: 4(1)	Μέλος: 9	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	4(1)	1			0.09	0.32		0.15		
ΣΣ:+x	4(0)	1	0.14					0.14	0.35	0.18

Κ5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 5(0)	Τέλος: 5(1)	Μέλος: 12	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις

Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος		Αρχή: Όχι	Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00		
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	5(0)	1	0.13				0.01	0.13	0.17	0.17
ΣΣ:-z	5(1)	1	0.13			0.01	0.01	0.13	0.18	0.18
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	5(0)	1		0.02	0.03	0.07	0.06	0.02	0.04	0.06
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	5(0)	1		0.01	0.05	0.11	0.03	0.03	0.02	0.03

K6, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 6(0)	Τέλος: 6(1)	Μέλος: 14	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	6(0)	1	0.34				0.02	0.34	0.47	0.48
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	6(0)	1	0.01	0.03		0.01		0.01	0.01	0.01

K7, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 7(0)	Τέλος: 7(1)	Μέλος: 16	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	7(0)	1	0.32				0.01	0.32	0.43	0.43
ΣΣ:-z	7(1)	1	0.32				0.02	0.32	0.45	0.46
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	7(0)	1		0.04			0.10	0.02	0.05	0.09

K8, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 8(0)	Τέλος: 8(1)	Μέλος: 18	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	8(0)	1	0.06				0.03	0.06	0.10	0.11
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.01				0.14	0.04	0.10	0.16
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	8(1)	1	0.01	0.05			0.05	0.01	0.05	0.06

K9, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 9(0)	Τέλος: 9(1)	Μέλος: 20	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	9(0)	1	0.19				0.01	0.19	0.26	0.26
ΣΣ:+x	9(1)	1	0.19				0.02	0.19	0.27	0.28
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	9(0)	1		0.05			0.13	0.03	0.07	0.11

K10, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 10(0)	Τέλος: 10(1)	Μέλος: 22	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	10(0)	1	0.28				0.03	0.28	0.40	0.41
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	10(0)	1	0.02	0.05			0.04	0.02	0.05	0.06

K11, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 11(0)	Τέλος: 11(1)	Μέλος: 24	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	11(0)	1	0.29				0.01	0.29	0.38	0.39
ΣΣ:+z	11(1)	1	0.28				0.01	0.28	0.39	0.39
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	11(0)	1		0.04	0.02	0.03	0.09	0.02	0.05	0.08
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	11(0)	1		0.01	0.05	0.12	0.03	0.03	0.02	0.03

K12, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 12(0)	Τέλος: 12(1)	Μέλος: 26	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
			Αρχή:	Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	12(0)	1	0.27					0.27	0.69	0.36
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	12(1)	1			0.09	0.32		0.15		

K13, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 13(0)	Τέλος: 13(1)	Μέλος: 29	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
			Αρχή:	Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	13(0)	1	0.26					0.26	0.34	0.34
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	13(0)	1	0.01		0.07	0.16		0.05	0.01	0.01

K14, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 14(0)	Τέλος: 14(1)	Μέλος: 31	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	14(0)	1	0.20					0.20	0.53	0.27
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	14(1)	1			0.08	0.30		0.13	0.01	0.01

K15, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 15(0)	Τέλος: 15(1)	Μέλος: 34	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	15(0)	1	0.31				0.01	0.31	0.42	0.42
ΣΣ:+z	15(1)	1	0.31			0.01	0.01	0.31	0.42	0.43
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	15(0)	1	0.01	0.04	0.02	0.03	0.09	0.02	0.05	0.08
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	15(0)	1	0.01	0.02	0.03	0.08	0.05	0.02	0.04	0.06

Κ16, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 16(0)	Τέλος: 16(1)	Μέλος: 36	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας	Κ.Λ.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+mz	nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	16(0)	1	0.27				0.01	0.27	0.37	0.37
ΣΣ:-x	16(1)	1	0.27				0.02	0.27	0.37	0.38
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	16(1)	1	0.01	0.05			0.10	0.02	0.07	0.11

Κ17, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 17(0)	Τέλος: 17(1)	Μέλος: 38	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ			Κύριο Μέλος
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας	Κ.Λ.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+mz	nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	17(0)	1	0.19				0.01	0.19	0.26	0.26
ΣΣ:+z	17(1)	1	0.19				0.03	0.19	0.27	0.28
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	17(0)	1	0.01	0.05			0.11	0.02	0.08	0.12

Κ18, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 18(0)	Τέλος: 18(1)	Μέλος: 40	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
			Αρχή: Όχι	
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	18(0)	1	0.06				0.04	0.06	0.10	0.12
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	0	1	0.01				0.14	0.04	0.10	0.15
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	18(0)	1	0.02	0.05			0.07	0.02	0.06	0.09

K19, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 19(0)	Τέλος: 19(1)	Μέλος: 42	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
			Αρχή: Όχι	
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	19(0)	1	0.31				0.01	0.31	0.41	0.42
ΣΣ:-x	19(1)	1	0.31				0.03	0.31	0.43	0.44
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	19(0)	1	0.01	0.05			0.11	0.03	0.08	0.12

K20, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 20(0)	Τέλος: 20(1)	Μέλος: 44	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις

Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος		Αρχή: Όχι	Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00		
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	20(0)	1	0.34				0.02	0.34	0.47	0.48
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	20(1)	1	0.02	0.05			0.10	0.02	0.08	0.12

K21, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 21(0)	Τέλος: 21(1)	Μέλος: 46	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
Αρχή:	Όχι			
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	21(0)	1	0.12					0.12	0.31	0.17
ΣΣ:-z	21(0)	1	0.12					0.12	0.32	0.17

K22, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 22(0)	Τέλος: 22(1)	Μέλος: 48	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
Αρχή:	Όχι			
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	22(0)	1	0.21					0.21	0.54	0.28
ΣΣ:-z	22(1)	1	0.21				0.01	0.21	0.54	0.29

K23, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 23(0)	Τέλος: 23(1)	Μέλος: 51	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	23(0)	1	0.07					0.07	0.17	0.09

K24, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 24(0)	Τέλος: 24(1)	Μέλος: 53	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	24(0)	1	0.22					0.22	0.57	0.30

K25, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 25(0)	Τέλος: 25(1)	Μέλος: 56	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	25(0)	1	0.07				0.01	0.07	0.18	0.10

K26, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 26(0)	Τέλος: 26(1)	Μέλος: 58	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	26(0)	1	0.20					0.20	0.50	0.26
ΣΣ:+x	26(1)	1	0.20				0.01	0.20	0.50	0.27

K27, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 27(0)	Τέλος: 27(1)	Μέλος: 61		
Διατομή	SHS80X3				Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος		Αρχή: Όχι
					Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00	
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	27(0)	1	0.13					0.13	0.35	0.18

K28, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 28(0)	Τέλος: 28(1)	Μέλος: 63		
Διατομή	SHS80X3				Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος		Αρχή: Όχι
					Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00	
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	28(0)	1	0.32					0.32	0.82	0.43

K29, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 29(0)	Τέλος: 29(1)	Μέλος: 66		
Διατομή	SHS80X3				Υψος = 1.80 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις

Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος		Αρχή: Οχι	Τέλος: Οχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00		
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00				

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65
z	b	0.34	3.30	105.43	76.41	1.380	0.390	170.91	126.65

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	29(0)	1	0.16					0.16	0.41	0.41

K31, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 31(0)	Τέλος: 31(1)	Μέλος: 69
Διατομή	SHS80X3		
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355		Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00 a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00	

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38
z	b	0.34	1.80	57.51	76.41	0.753	0.753	574.45	244.38

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	31(0)	1	0.30				0.01	0.30	0.40	0.41

Διαστασιολόγηση υποστυλωμάτων ορόφου 2

Κ2, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 2(1)	Τέλος: 2(2)	Μέλος: 5		
Διατομή	SHS80X3				Υψος = 1.35 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος		Τέλος: Όχι
					Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00	
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26
z	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	2(1)	1			0.05	0.26		0.11		
ΣΣ:-z	2(1)	1	0.09					0.09	0.11	0.11

Κ4, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 4(1)	Τέλος: 4(2)	Μέλος: 10		
Διατομή	SHS80X3				Υψος = 1.35 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355				Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος		Τέλος: Όχι
					Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00	
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00			

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26
z	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	4(1)	1			0.06	0.29		0.13	0.01	0.01
ΣΣ:-z	4(1)	1	0.08			0.01		0.08	0.10	0.10

Κ12, Όροφος 2

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 12(1)	Τέλος: 12(2)	Μέλος: 27	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.35 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι
				Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26
z	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	12(1)	1	0.01		0.05	0.28		0.12	0.01	0.01
ΣΣ:+z	12(1)	1	0.10			0.01		0.10	0.12	0.12

K14, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 14(1)	Τέλος: 14(2)	Μέλος: 32	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.35 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι
				Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
y	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26
z	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	14(1)	1	0.12					0.12	0.15	0.15
1.15G+1.05Q+1.50W[-x]+0.75S	14(1)	1	0.01		0.05	0.27	0.01	0.11	0.01	0.02

K22, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 22(1)	Τέλος: 22(2)	Μέλος: 49	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.35 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι
				Τέλος: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00

ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00	
-------------	-----------	-----------	--

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26
z	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	22(1)	1	0.09					0.09	0.10	0.11
ΣΣ:-x	22(1)	1	0.09				0.01	0.09	0.11	0.11
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	22(1)	1	0.02	0.01			0.01	0.02	0.03	0.03

K24, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 24(1)	Τέλος: 24(2)	Μέλος: 54	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.35 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26
z	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	24(1)	1	0.08				0.01	0.08	0.09	0.09

K26, Όροφος 2*Γενικά δεδομένα*

Κόμβοι	Αρχή: 26(1)	Τέλος: 26(2)	Μέλος: 59	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.35 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	26(1)	1	0.07				0.01	0.07	0.08	0.08

Κ28, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 28(1)	Τέλος: 28(2)	Μέλος: 64	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.35 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26
z	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	28(1)	1	0.07			0.01		0.07	0.08	0.09

Κ29, Όροφος 2**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 29(1)	Τέλος: 29(2)	Μέλος: 67	
Διατομή	SHS80X3			Υψος = 1.35 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S355			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Τέλος: Όχι
				Αρχή: Όχι
Συντελεστές	Ky=1.00	Kz=1.00	a0y=1.00	a0z=1.00
ΣΠΕΜ	[X]= 1.00	[Z]= 1.00		

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3.1.1]

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
γ	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26
z	b	0.34	1.35	43.13	76.41	0.564	0.854	1021.24	277.26

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 50.85

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	29(1)	1	0.14			0.01		0.14	0.16	0.16

Έλεγχοι μεταλλικών μελών

Επεξήγηση συμβόλων, ελέγχων

ΕΛΕΓΧΟΙ ΙΚΑΝΟΤΗΤΑΣ : $\frac{E_d}{R_d} \leq 1$

[EC3 (6.17)] : Διάτμηση : $\frac{V_{yEd}}{V_{yRd}} \leq 1$, $\frac{V_{zEd}}{V_{zRd}} \leq 1 \Rightarrow v_y \leq 1$, $v_z \leq 1$

Κάμψη με Αξονική

[EC3 (6.2)] : Κατηγ. 3 : $\kappa\Delta = \frac{N_{Ed}}{N_{Rd}} + \frac{M_{yEd}}{M_{yRd}} + \frac{M_{zEd}}{M_{zRd}} \leq 1 \Rightarrow \kappa\Delta = n + m_y + m_z \leq 1$

[EC3 (6.41)] : Κατηγ. 1,2 : $\lambda\Delta = \left(\frac{M_{yEd}}{M_{y,N,Rd}}\right)^\alpha + \left(\frac{M_{zEd}}{M_{z,N,Rd}}\right)^\beta \leq 1 \Rightarrow \lambda\Delta = m_{y,N}^\alpha + m_{z,N}^\beta \leq 1$, $\lambda\Delta$

Αντοχή των μελών σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3]

[EC3 (6.61)] : $\frac{N_{Ed}}{x_y \cdot \frac{N_{Rk}}{\gamma_{M1}}} + k_{yy} \cdot \frac{M_{y,Ed}}{x_{LT} \cdot \frac{M_{y,Rk}}{\gamma_{M1}}} + k_{yz} \cdot \frac{M_{z,Ed}}{\frac{M_{z,Rk}}{\gamma_{M1}}} \leq 1 \Rightarrow \eta_y + m_{yy} + m_{yz} \leq 1$

[EC3 (6.62)] : $\frac{N_{Ed}}{x_z \cdot \frac{N_{Rk}}{\gamma_{M1}}} + k_{zy} \cdot \frac{M_{y,Ed}}{x_{LT} \cdot \frac{M_{y,Rk}}{\gamma_{M1}}} + k_{zz} \cdot \frac{M_{z,Ed}}{\frac{M_{z,Rk}}{\gamma_{M1}}} \leq 1 \Rightarrow \eta_z + m_{zy} + m_{zz} \leq 1$

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	v _y	v _z	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) n _y +m _{yy} +m _{yz}	EC3 (6.62) n _z +m _{zy} +m _{zz}	Πρόταση Διατομής
Δ1.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.03		0.01	0.04	0.03	SHS20X2
Δ1.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.03		0.01	0.03	0.02	SHS20X2
Δ1.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.08	0.07	SHS20X2.5
Δ1.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.06	0.05	SHS20X2
Δ2.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.02	0.11	0.10	CHS21.3X2.3
Δ2.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.02	0.05	0.04	CHS21.3X2.3
Δ2.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.02	0.18	0.17	CHS26.9X2.3
Δ2.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.02	0.14	0.13	CHS26.9X2.3
Δ3.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.12	0.11	CHS21.3X3.2
Δ3.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.02	0.07	0.07	CHS21.3X2.3
Δ3.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.02	0.17	0.16	CHS26.9X2.3
Δ3.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.13	0.13	CHS26.9X2.3
Δ4.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.03		0.01	0.09	0.08	SHS25X2
Δ4.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.03		0.01	0.04	0.03	SHS20X2
Δ4.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.08	0.07	SHS20X2.5
Δ4.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.06	0.05	SHS20X2
Δ5.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.06	0.05	SHS20X2
Δ5.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.07	0.06	SHS20X2
Δ5.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.07	0.06	SHS20X2
Δ5.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.08	0.07	SHS20X2.5
Δ5.5	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.09	0.08	SHS25X2
Δ5.6	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.02	0.19	0.18	SHS30X2
Δ6.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.03	0.19	0.18	SHS30X2

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Όροφος [']	Τύπος [']	Διατομή -	Κατηγορία [']	vy		κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)	Πρόταση Διατομής
					vz	ny+m _{yy} +m _{yz}		nz+m _{zy} +m _{zz}		
Δ6.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.08	0.08	SHS20X2.5
Δ6.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.06	0.06	SHS20X2
Δ6.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.06	0.05	SHS20X2
Δ6.5	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.06	0.05	SHS20X2
Δ6.6	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.02	0.05	0.04	SHS20X2
Δ7.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.38	0.37	CHS33.7X2.6
Δ8.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.42	0.42	CHS33.7X2.6
Δ9.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.31	0.30	CHS33.7X2.6
Δ10.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.07	0.71	0.71	CHS42.4X2.6
Δ11.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.35	0.34	CHS33.7X2.6
Δ12.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.44	0.43	CHS33.7X2.6
Δ13.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.06	0.57	0.57	CHS33.7X4
Δ14.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.40	0.39	CHS33.7X2.6
Δ15.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.56	0.56	CHS33.7X3.2
Δ16.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.38	0.37	CHS33.7X2.6
Δ17.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.30	0.30	CHS33.7X2.6
Δ18.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.54	0.54	CHS33.7X3.2
Δ19.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.28	0.27	CHS26.9X3.2
Δ20.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.47	0.46	CHS33.7X2.6
Δ21.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.06	0.42	0.42	CHS33.7X2.6
Δ22.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.07	0.84	0.84	CHS42.4X2.6
Δ23.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.45	0.45	CHS33.7X2.6
Δ24.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.06	0.61	0.61	CHS33.7X4
Δ25.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.06	0.40	0.40	CHS33.7X2.6
Δ26.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.08	0.86	0.86	CHS42.4X2.6
Δ27.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.47	0.47	CHS33.7X2.6
Δ28.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.06	0.62	0.62	CHS33.7X4
Δ29.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.35	0.34	CHS33.7X2.6
Δ30.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.57	0.57	CHS33.7X4
Δ31.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.30	0.30	CHS33.7X2.6
Δ32.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.43	0.43	CHS33.7X2.6
Δ1.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10	0.01	0.01	0.03	0.02	SHS20X2
Δ1.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.05		0.01	0.02	0.02	SHS20X2
Δ1.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.05		0.01	0.02	0.02	SHS20X2
Δ1.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10		0.02	0.01	0.01	SHS20X2
Δ1.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10		0.01	0.03	0.02	SHS20X2
Δ1.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10	0.01	0.01	0.01	0.01	SHS20X2
Δ1.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10	0.01	0.01	0.01	0.01	SHS20X2
Δ1.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10		0.01	0.01	0.01	SHS20X2
Δ1.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10		0.02	0.02	0.02	SHS20X2
Δ1.10	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10		0.01	0.02	0.02	SHS20X2
Δ1.11	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10		0.01	0.03	0.03	SHS20X2
Δ1.12	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10	0.01	0.01	0.03	0.02	SHS20X2
Δ2.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.03	0.08	0.04	CHS21.3X2.3
Δ2.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.01	0.13	0.03	CHS26.9X2.3
Δ2.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.01	0.09	0.02	CHS21.3X2.3
Δ2.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.36	0.06	CHS33.7X2.6
Δ2.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.04	0.36	0.06	CHS33.7X2.6
Δ2.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.04	0.37	0.07	CHS33.7X2.6
Δ2.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.03	0.16	0.03	CHS26.9X2.3
Δ2.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.02	0.13	0.02	CHS26.9X2.3
Δ2.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.21	0.04	CHS26.9X2.3
Δ2.10	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.02	0.16	0.08	CHS26.9X2.3
Δ2.11	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.02	0.16	0.08	CHS26.9X2.3
Δ2.12	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.01	0.07	0.04	CHS21.3X2.3
Δ3.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.03	0.08	0.04	CHS21.3X2.3
Δ3.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.02	0.16	0.03	CHS26.9X2.3
Δ3.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.02	0.14	0.03	CHS26.9X2.3

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Όροφος [']	Τύπος [']	Διατομή -	Κατηγορία [']	vy		κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)	Πρόταση Διατομής
					vz	ny+m _{yy} +m _{yz}		nz+m _{zy} +m _{zz}		
Δ3.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.36	0.06	CHS33.7X2.6
Δ3.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.05	0.43	0.08	CHS33.7X2.6
Δ3.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.03	0.31	0.05	CHS33.7X2.6
Δ3.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.17	0.03	CHS26.9X2.3
Δ3.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.05	0.17	0.03	CHS26.9X2.3
Δ3.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.22	0.04	CHS26.9X2.6
Δ3.10	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.02	0.17	0.03	CHS26.9X2.3
Δ3.11	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.02	0.18	0.03	CHS26.9X2.3
Δ3.12	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.01	0.03	0.01	CHS21.3X2.3
Δ4.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10		0.02	0.04	0.03	SHS20X2
Δ4.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.05		0.02	0.01	0.01	SHS20X2
Δ4.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.05		0.01	0.02	0.01	SHS20X2
Δ4.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10		0.02	0.02	0.02	SHS20X2
Δ4.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10		0.02	0.03	0.03	SHS20X2
Δ4.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10	0.01	0.01	0.02	0.02	SHS20X2
Δ4.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10		0.01	0.02	0.02	SHS20X2
Δ4.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.05		0.01	0.02	0.02	SHS20X2
Δ4.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.05		0.02	0.02	0.02	SHS20X2
Δ4.10	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10		0.01	0.02	0.02	SHS20X2
Δ4.11	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10		0.01	0.03	0.02	SHS20X2
Δ4.12	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10	0.01	0.01	0.02	0.02	SHS20X2
Δ5.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.09	0.08	SHS25X2
Δ5.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.02	0.15	0.14	SHS25X2.5
Δ5.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.02	0.12	0.11	SHS25X2
Δ5.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.02	0.08	0.07	SHS20X2.5
Δ5.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.08	0.08	SHS25X2
Δ5.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.13	0.12	SHS25X2
Δ6.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.12	0.11	SHS25X2
Δ6.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.02	0.08	0.08	SHS20X2.5
Δ6.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.02	0.09	0.08	SHS25X2
Δ6.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.02	0.11	0.11	SHS25X2
Δ6.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.02	0.15	0.15	SHS25X2.5
Δ6.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.01	0.09	0.09	SHS25X2
Δ7.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.02	0.14	0.14	CHS26.9X2.3
Δ7.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.30	0.29	CHS33.7X2.6
Δ7.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.29	0.29	CHS33.7X2.6
Δ7.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.32	0.32	CHS33.7X2.6
Δ7.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.32	0.32	CHS33.7X2.6
Δ7.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.41	0.34	CHS33.7X2.6
Δ8.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.06	0.30	0.28	CHS26.9X2.3
Δ9.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.02	0.60	0.60	CHS33.7X2.6
Δ10.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.04	0.51	0.50	CHS33.7X2.6
Δ11.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.05			CHS21.3X2.3
Δ12.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.08	0.59	0.58	CHS33.7X2.6
Δ13.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.03	0.37	0.36	CHS26.9X2.3
Δ14.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.03	0.35	0.33	CHS26.9X2.3
Δ15.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.05	0.55	0.53	CHS33.7X2.6
Δ16.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.40	0.40	CHS33.7X2.6
Δ17.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.36	0.35	CHS33.7X2.6
Δ18.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.43	0.42	CHS33.7X2.6
Δ19.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.53	0.53	CHS33.7X3.2
Δ20.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.39	0.38	CHS33.7X2.6
Δ21.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.35	0.34	CHS33.7X2.6
Δ22.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.52	0.52	CHS33.7X3.2
Δ23.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.38	0.38	CHS33.7X2.6
Δ24.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.50	0.50	CHS33.7X3.2
Δ25.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.41	0.40	CHS33.7X2.6
Δ26.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.02	0.01	0.08	0.47	0.13	CHS33.7X2.6
Δ26.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1		0.01	0.05	0.76	0.03	CHS42.4X2.6

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Όροφος [']	Τύπος [']	Διατομή -	Κατηγορία [']	EC3 (6.61)			EC3 (6.62)		Πρόταση Διατομής
					vy	vz	κΔ \ λΔ	ny+m _{yy} +m _{yz}	nz+m _{zy} +m _{zz}	
Δ26.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.03	0.55	0.03	CHS33.7X3.2
Δ26.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.02	0.01	0.03	0.90	0.11	CHS42.4X2.6
Δ26.10	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1		0.01	0.05	0.48	0.04	CHS33.7X2.6
Δ27.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.02	0.01	0.08	0.55	0.16	CHS33.7X3.2
Δ27.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1		0.01	0.04	0.87	0.04	CHS42.4X2.6
Δ27.10	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1		0.01	0.04	0.48	0.02	CHS33.7X3.2
Δ28.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.09	0.31	0.11	CHS33.7X2.6
Δ28.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.14	0.71	0.18	CHS42.4X2.6
Δ28.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.05	0.35	0.07	CHS33.7X2.6
Δ28.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.03	0.30	0.05	CHS33.7X2.6
Δ28.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.04	0.38	0.07	CHS33.7X2.6
Δ28.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03	0.01	0.04	0.35	0.06	CHS33.7X2.6
Δ28.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.02	0.01	0.03	0.93	0.16	CHS42.4X2.6
Δ28.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.03	0.90	0.04	CHS42.4X2.6
Δ28.10	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1		0.01	0.05	0.55	0.02	CHS33.7X3.2
Δ29.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.02	0.28	0.27	CHS26.9X2.3
Δ30.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.04	0.93	0.93	CHS33.7X3.2
Δ31.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.03	0.95	0.95	CHS33.7X3.2
Δ32.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.02	0.33	0.32	CHS26.9X2.3
Δ33.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.02	0.52	0.52	CHS33.7X2.6
Δ34.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.02	0.55	0.54	CHS33.7X2.6
Δ35.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.02	0.40	0.39	CHS26.9X2.6
Δ36.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.03	0.41	0.40	CHS26.9X2.6
Δ37.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.03	0.15	0.14	CHS26.9X2.3
Δ38.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.10	0.47	0.46	CHS33.7X2.6
Δ39.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.06	0.26	0.26	CHS26.9X3.2
Δ40.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.11	0.48	0.48	CHS33.7X2.6
Δ41.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.06	0.25	0.24	CHS26.9X3.2
Δ42.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.11	0.47	0.46	CHS33.7X2.6
Δ43.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04			0.03	0.02	CHS21.3X2.3
Δ44.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04	0.01	0.03	0.12	0.12	CHS21.3X3.2
Δ45.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.07	0.30	0.30	CHS33.7X2.6
Δ46.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.06	0.23	0.23	CHS26.9X2.6
Δ47.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.07	0.30	0.30	CHS33.7X2.6
Δ48.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.04	0.17	0.17	CHS26.9X2.3
Δ49.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.05	0.23	0.22	CHS26.9X2.6
Δ50.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.02	0.09	0.09	CHS21.3X2.3
Δ51.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04	0.01	0.03	0.11	0.11	CHS21.3X2.3
Δ52.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.07	0.30	0.30	CHS33.7X2.6
Δ53.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.05	0.21	0.21	CHS26.9X2.3
Δ54.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.07	0.30	0.30	CHS33.7X2.6
Δ55.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04			0.02	0.01	CHS21.3X2.3
Δ56.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.06	0.26	0.26	CHS26.9X3.2
Δ57.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04			0.01	0.01	CHS21.3X2.3
Δ58.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.02	0.10	0.10	CHS21.3X2.3
Δ59.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.07	0.24	0.23	CHS26.9X2.6
Δ60.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.05	0.24	0.23	CHS26.9X2.6
Δ61.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.10	0.24	0.23	CHS26.9X2.6
Δ62.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.04	0.19	0.19	CHS26.9X2.3
Δ63.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.10	0.25	0.24	CHS26.9X3.2
Δ64.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.04		0.02	0.10	0.10	CHS21.3X2.3
Δ65.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.40	0.40	CHS33.7X2.6
Δ66.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.40	0.39	CHS33.7X2.6
Δ67.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.02	0.28	0.27	CHS26.9X3.2
Δ68.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.36	0.36	CHS33.7X2.6
Δ69.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.02	0.21	0.20	CHS26.9X2.3
Δ70.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.42	0.41	CHS33.7X2.6
Δ71.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.30	0.30	CHS33.7X2.6
Δ72.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.46	0.46	CHS33.7X2.6

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Όροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	Κατηγορία			EC3 (6.61)	EC3 (6.62)	Πρόταση Διατομής
					vy	vz	κΔ \ λΔ	ny+m _{yy} +m _{yz}	nz+m _{zy} +m _{zz}	
Δ73.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.39	0.38	CHS33.7X2.6
Δ74.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.66	0.66	CHS33.7X4
Δ75.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.26	0.26	CHS26.9X3.2
Δ76.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.45	0.45	CHS33.7X2.6
Δ77.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.43	0.42	CHS33.7X2.6
Δ78.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.06	0.68	0.68	CHS42.4X2.6
Δ79.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.03	0.27	0.26	CHS26.9X3.2
Δ80.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.47	0.47	CHS33.7X2.6
Δ81.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.04	0.70	0.70	CHS33.7X2.6
Δ82.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.04	0.60	0.60	CHS33.7X2.6
Δ83.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.02		0.04	0.44	0.43	CHS33.7X2.6
Δ84.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.04	0.52	0.51	CHS33.7X2.6
Δ85.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.04	0.41	0.39	CHS26.9X2.6
Δ86.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.04	0.34	0.32	CHS26.9X2.3
Δ87.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.03	0.38	0.36	CHS26.9X2.3
Δ88.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.05	0.35	0.33	CHS26.9X2.3
Δ89.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.03	0.51	0.50	CHS33.7X2.6
Δ90.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.02	0.54	0.53	CHS33.7X2.6
Δ91.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.02	0.57	0.56	CHS33.7X2.6
Δ92.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.02	0.29	0.28	CHS26.9X2.3
Δ93.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.02	0.42	0.41	CHS26.9X2.6
Δ94.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.02	0.48	0.47	CHS26.9X3.2
Δ95.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.02	0.50	0.49	CHS33.7X2.6
Δ96.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.03	0.53	0.52	CHS33.7X2.6
Δ1.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.06		0.01	0.05	0.06	RHS50X25X2.5
Δ1.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.06		0.03	0.05	0.08	RHS50X25X2.5
Δ1.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.03		0.02	0.34	0.18	RHS50X25X2.5
Δ1.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.03		0.03	0.36	0.19	RHS50X25X2.5
Δ1.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.03		0.03	0.36	0.19	RHS50X25X2.5
Δ1.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.03		0.03	0.37	0.20	RHS50X25X2.5
Δ2.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.03		0.03	0.40	0.21	RHS50X25X2.5
Δ2.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.03		0.03	0.22	0.11	RHS50X25X2.5
Δ2.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.03		0.03	0.27	0.14	RHS50X25X2.5
Δ2.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.03		0.03	0.36	0.19	RHS50X25X2.5
Δ2.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.03		0.03	0.36	0.19	RHS50X25X2.5
Δ2.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.03		0.03	0.34	0.18	RHS50X25X2.5
Δ3.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.03	0.07	0.07	CHS21.3X2.3
Δ4.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.01	0.01	0.04	0.07	0.05	CHS21.3X2.3
Δ5.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.03	0.04	0.03	CHS21.3X2.3
Δ6.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.01	0.01	0.01	CHS21.3X2.3
Δ7.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09	0.01	0.06	0.28	0.18	CHS26.9X2.3
Δ7.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.07		0.04	0.32	0.18	CHS33.7X2.6
Δ7.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.07	0.01	0.04	0.24	0.14	CHS26.9X2.3
Δ8.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.07	0.01	0.02	0.20	0.11	CHS26.9X2.3
Δ8.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.07		0.02	0.20	0.11	CHS26.9X2.3
Δ8.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09	0.01	0.02	0.13	0.08	CHS21.3X2.3
Δ9.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09	0.01	0.03	0.15	0.09	CHS21.3X2.3
Δ9.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.07		0.01	0.19	0.10	CHS26.9X2.3
Δ9.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.07	0.01	0.02	0.09	0.05	CHS21.3X2.3
Δ10.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09	0.01	0.02	0.15	0.09	CHS21.3X2.3
Δ10.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.07		0.02	0.20	0.11	CHS26.9X2.3
Δ10.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.07	0.01	0.02	0.08	0.04	CHS21.3X2.3
Δ11.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.24	0.60	0.41	CHS33.7X3.2
Δ11.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.15	0.50	0.34	CHS33.7X2.6
Δ11.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.16	0.43	0.27	CHS33.7X2.6
Δ12.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.30	0.20	CHS26.9X2.3
Δ12.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.06	0.28	0.18	CHS26.9X2.3
Δ12.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.26	0.16	CHS26.9X2.3

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Όροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy		κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)	Πρόταση Διατομής
					vz	ny+myy+mzy		nz+mzy+mzz		
Δ13.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.30	0.20	CHS26.9X2.3
Δ13.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.06	0.29	0.19	CHS26.9X2.3
Δ13.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.06	0.25	0.15	CHS26.9X2.3
Δ14.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.29	0.19	CHS26.9X2.3
Δ14.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.06	0.30	0.20	CHS26.9X2.3
Δ14.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.06	0.25	0.15	CHS26.9X2.3
Δ15.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.24	0.59	0.40	CHS33.7X3.2
Δ15.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.15	0.49	0.33	CHS33.7X2.6
Δ15.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.16	0.42	0.26	CHS26.9X3.2
Δ16.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.33	0.22	CHS26.9X3.2
Δ16.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.06	0.30	0.20	CHS26.9X2.3
Δ16.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.19	0.12	CHS26.9X2.3
Δ17.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.08	0.41	0.30	CHS33.7X2.6
Δ17.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.06	0.27	0.18	CHS26.9X2.3
Δ17.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.06	0.14	0.09	CHS21.3X3.2
Δ18.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.29	0.19	CHS26.9X2.3
Δ18.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.06	0.30	0.19	CHS26.9X2.3
Δ18.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.06	0.18	0.11	CHS21.3X3.2
Δ19.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09	0.01	0.07	0.36	0.25	CHS26.9X3.2
Δ19.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09		0.04	0.23	0.15	CHS26.9X2.3
Δ19.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09	0.01	0.04	0.15	0.09	CHS21.3X2.6
Δ20.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09	0.01	0.02	0.16	0.10	CHS21.3X2.3
Δ20.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09		0.02	0.13	0.08	CHS21.3X2.3
Δ20.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09	0.01	0.02	0.16	0.10	CHS21.3X2.3
Δ21.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09	0.01	0.04	0.21	0.15	CHS26.9X2.3
Δ21.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09		0.02	0.14	0.09	CHS21.3X2.3
Δ21.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09	0.01	0.02	0.15	0.09	CHS21.3X2.3
Δ22.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.07	0.01	0.03	0.19	0.10	CHS26.9X2.3
Δ22.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.07		0.02	0.19	0.10	CHS26.9X2.3
Δ22.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.09	0.01	0.02	0.13	0.08	CHS21.3X2.3
Δ23.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.25	0.58	0.40	CHS33.7X3.2
Δ23.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.15	0.48	0.32	CHS33.7X2.6
Δ23.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.18	0.53	0.37	CHS33.7X2.6
Δ24.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.31	0.21	CHS26.9X2.6
Δ24.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.06	0.29	0.20	CHS26.9X2.3
Δ24.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.32	0.22	CHS26.9X3.2
Δ25.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.30	0.19	CHS26.9X2.3
Δ25.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.06	0.32	0.23	CHS26.9X3.2
Δ25.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.06	0.29	0.19	CHS26.9X2.3
Δ26.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.11	0.43	0.32	CHS33.7X2.6
Δ26.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.08	0.37	0.27	CHS33.7X2.6
Δ26.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.06	0.29	0.20	CHS26.9X2.3
Δ27.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.26	0.55	0.38	CHS33.7X2.6
Δ27.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.15	0.54	0.38	CHS33.7X2.6
Δ27.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.19	0.51	0.34	CHS33.7X2.6
Δ28.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.31	0.20	CHS26.9X2.6
Δ28.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.07	0.34	0.24	CHS26.9X3.2
Δ28.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.30	0.20	CHS26.9X2.3
Δ29.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.29	0.18	CHS26.9X2.3
Δ29.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.06	0.32	0.22	CHS26.9X2.6
Δ29.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.06	0.28	0.18	CHS26.9X2.3
Δ30.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.11	0.41	0.30	CHS33.7X2.6
Δ30.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.06	0.35	0.25	CHS26.9X3.2
Δ30.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.28	0.18	CHS26.9X2.3
Δ31.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.26	0.51	0.32	CHS33.7X2.6
Δ31.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.16	0.51	0.34	CHS33.7X2.6
Δ31.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.16	0.46	0.30	CHS33.7X2.6
Δ32.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.26	0.18	CHS26.9X2.3
Δ32.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.08	0.27	0.18	CHS26.9X2.3

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Όροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy		κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)	Πρόταση Διατομής
					vz	ny+m _{yy} +m _{yz}		nz+m _{zy} +m _{zz}		
Δ32.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.08	0.19	0.12	CHS26.9X2.3
Δ33.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.32	0.22	CHS26.9X2.6
Δ33.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.07	0.33	0.23	CHS26.9X3.2
Δ33.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.29	0.19	CHS26.9X2.3
Δ34.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.11	0.45	0.34	CHS33.7X2.6
Δ34.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11		0.08	0.38	0.28	CHS33.7X2.6
Δ34.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.11	0.01	0.07	0.29	0.19	CHS26.9X2.3
Δ35.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08			0.02	0.01	CHS21.3X2.3
Δ36.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.02	0.04	0.04	CHS21.3X2.3
Δ37.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.01	0.01	0.01	CHS21.3X2.3
Δ38.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.02	0.02	0.02	CHS21.3X2.3
Δ39.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.02	0.02	0.02	CHS21.3X2.3
Δ40.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.01	0.01	0.01	CHS21.3X2.3
Δ41.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.01	0.01	0.01	CHS21.3X2.3
Δ42.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.02	0.04	0.04	CHS21.3X2.3
Δ43.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10					CHS21.3X2.3
Δ44.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.02	0.04	0.04	CHS21.3X2.3
Δ45.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08			0.01	0.01	CHS21.3X2.3
Δ46.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.02	0.03	0.02	CHS21.3X2.3
Δ47.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19		0.09	0.15	0.13	CHS21.3X2.3
Δ48.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.07	0.11	0.11	CHS21.3X2.3
Δ48.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.04	0.06	0.05	CHS21.3X2.3
Δ49.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.03	0.04	0.03	CHS21.3X2.3
Δ50.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.06	0.12	0.12	CHS21.3X2.6
Δ51.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.02	0.04	0.04	CHS21.3X2.3
Δ52.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.03	0.06	0.06	CHS21.3X2.3
Δ53.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10					CHS21.3X2.3
Δ54.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.04	0.09	0.08	CHS21.3X2.3
Δ55.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19		0.04	0.09	0.06	CHS21.3X2.3
Δ56.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.05	0.07	0.06	CHS21.3X2.3
Δ57.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.01	0.03	0.02	CHS21.3X2.3
Δ58.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10					CHS21.3X2.3
Δ59.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.06	0.15	0.14	CHS26.9X2.3
Δ60.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.03	0.08	0.08	CHS21.3X2.3
Δ61.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10					CHS21.3X2.3
Δ62.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.02	0.06	0.05	CHS21.3X2.3
Δ63.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.04	0.04	0.04	CHS21.3X2.3
Δ64.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.09	0.12	0.11	CHS21.3X2.3
Δ65.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.09	0.14	0.14	CHS21.3X3.2
Δ66.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.04	0.04	0.03	CHS21.3X2.3
Δ67.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.06	0.12	0.12	CHS21.3X2.6
Δ68.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.03	0.07	0.06	CHS21.3X2.3
Δ69.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.01	0.04	0.03	CHS21.3X2.3
Δ70.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.03			CHS21.3X2.3
Δ71.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19		0.06	0.09	0.08	CHS21.3X2.3
Δ72.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.01	0.03	0.03	CHS21.3X2.3
Δ73.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.01			CHS21.3X2.3
Δ74.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.07	0.15	0.14	CHS26.9X2.3
Δ75.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.04	0.09	0.09	CHS21.3X2.3
Δ76.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.02	0.03	0.03	CHS21.3X2.3
Δ77.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.05	0.06	0.06	CHS21.3X2.3
Δ78.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.01	0.02	0.01	CHS21.3X2.3
Δ79.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.02	0.03	0.03	CHS21.3X2.3
Δ80.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.03	0.04	0.04	CHS21.3X2.3
Δ81.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.04	0.06	0.06	CHS21.3X2.3
Δ82.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.05	0.10	0.10	CHS21.3X2.3
Δ83.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.03	0.05	0.05	CHS21.3X2.3
Δ84.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.02	0.03	0.03	CHS21.3X2.3
Δ85.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.02	0.01	0.01	CHS21.3X2.3

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Όροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy		κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)	Πρόταση Διατομής
					vz	ny+mvy+myz		nz+mzy+mzz		
Δ86.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.01	0.01	0.01	CHS21.3X2.3
Δ87.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.02	0.02	0.02	CHS21.3X2.3
Δ88.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.09	0.11	0.10	CHS21.3X2.3
Δ89.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.10	0.17	0.16	CHS26.9X2.3
Δ90.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.04	0.03	0.03	CHS21.3X2.3
Δ91.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.06	0.14	0.13	CHS21.3X3.2
Δ92.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.04	0.08	0.08	CHS21.3X2.3
Δ93.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10			0.05	0.03	CHS21.3X2.3
Δ94.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.01			CHS21.3X2.3
Δ95.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19		0.04	0.10	0.07	CHS21.3X2.3
Δ96.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.02	0.04	0.04	CHS21.3X2.3
Δ97.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.03	0.06	0.06	CHS21.3X2.3
Δ98.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.02	0.04	0.04	CHS21.3X2.3
Δ99.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.01	0.01	0.01	CHS21.3X2.3
Δ100.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.01	0.01	0.01	CHS21.3X2.3
Δ101.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.02	0.02	0.02	CHS21.3X2.3
Δ102.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19		0.05	0.10	0.07	CHS21.3X2.3
Δ103.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.02			CHS21.3X2.3
Δ104.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.01	0.03	0.02	CHS21.3X2.3
Δ105.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.03	0.07	0.07	CHS21.3X2.3
Δ106.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.05	0.10	0.10	CHS21.3X2.3
Δ107.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.04	0.03	0.03	CHS21.3X2.3
Δ108.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.10	0.15	0.15	CHS21.3X3.2
Δ109.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.09	0.11	0.08	CHS21.3X2.3
Δ110.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.04	0.08	0.08	CHS21.3X2.3
Δ111.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.06	0.12	0.12	CHS21.3X2.6
Δ112.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.04	0.08	0.08	CHS21.3X2.3
Δ113.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.02	0.05	0.05	CHS21.3X2.3
Δ114.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.01	0.02	0.02	CHS21.3X2.3
Δ115.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.02	0.08	0.07	CHS21.3X2.3
Δ116.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.06	0.09	0.08	CHS21.3X2.3
Δ117.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.03			CHS21.3X2.3
Δ118.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.01	0.04	0.03	CHS21.3X2.3
Δ119.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1			0.03	0.06	0.06	CHS21.3X2.3
Δ120.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.05	0.11	0.10	CHS21.3X2.3
Δ121.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.04	0.04	0.03	CHS21.3X2.3
Δ122.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.09	0.14	0.14	CHS21.3X2.6
Δ123.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.08	0.10	0.08	CHS21.3X2.3
Δ124.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.02	0.03	0.02	CHS21.3X2.3
Δ125.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19		0.06	0.12	0.09	CHS21.3X2.3
Δ126.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.04	0.05	0.05	CHS21.3X2.3
Δ127.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.03	0.08	0.07	CHS21.3X2.3
Δ128.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.01	0.02	0.01	CHS21.3X2.3
Δ129.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06	0.01	0.04	0.07	0.07	CHS21.3X2.3
Δ130.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.03	0.05	0.05	CHS21.3X2.3
Δ131.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.01	0.03	0.03	CHS21.3X2.3
Δ132.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.06	0.11	0.08	CHS21.3X2.3
Δ133.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.03			CHS21.3X2.3
Δ134.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.01	0.05	0.03	CHS21.3X2.3
Δ135.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.02	0.06	0.05	CHS21.3X2.3
Δ136.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.06		0.05	0.10	0.10	CHS21.3X2.3
Δ137.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.03	0.04	0.03	CHS21.3X2.3
Δ138.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.08		0.07	0.11	0.11	CHS21.3X2.3
Δ139.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.04	0.03	CHS21.3X2.3
Δ140.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.09	0.92	0.92	CHS42.4X2.6
Δ141.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.06	0.61	0.61	CHS33.7X4
Δ142.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.03	0.03	CHS21.3X2.3
Δ143.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.04	0.04	0.04	CHS21.3X2.3
Δ144.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.05	0.56	0.56	CHS33.7X3.2

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Όροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy		κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)	Πρόταση Διατομής	
					vz	ny+myy+myz		nz+mzy+mzz			
Δ145.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.06	0.60	0.60	CHS33.7X4
Δ146.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.04	0.02	0.01	CHS21.3X2.3
Δ147.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.05	0.05	0.05	CHS21.3X2.3
Δ148.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.06	0.59	0.59	CHS33.7X4
Δ149.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.08	0.56	0.56	CHS33.7X3.2
Δ150.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.05	0.03	0.02	CHS21.3X2.3
Δ151.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.06	0.47	0.46	CHS33.7X2.6
Δ152.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.01	0.07	0.06	CHS21.3X2.3
Δ153.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.03	0.30	0.29	CHS33.7X2.6
Δ154.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.02	0.13	0.13	CHS26.9X2.3
Δ155.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.05	0.48	0.48	CHS33.7X2.6
Δ156.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.05			CHS21.3X2.3
Δ157.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.06	0.58	0.58	CHS33.7X4
Δ158.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.05	0.04	0.03	CHS21.3X2.3
Δ159.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.06	0.02	0.02	CHS21.3X2.3
Δ160.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.07	0.64	0.64	CHS33.7X4
Δ161.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.09	0.94	0.94	CHS42.4X2.6
Δ162.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03			0.04			CHS21.3X2.3
Δ163.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.02				0.10	0.02	RHS50X25X2.5
Δ163.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1					0.47	0.07	CHS33.7X2.6
Δ163.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.27	0.05	RHS50X25X2.5
Δ163.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.28	0.04	RHS50X25X2.5
Δ163.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.27	0.05	RHS50X25X2.5
Δ163.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.02		0.01		0.21	0.04	RHS50X25X2.5
Δ164.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.02				0.22	0.04	RHS50X25X2.5
Δ164.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.25	0.03	RHS50X25X2.5
Δ164.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1					0.95	0.36	CHS42.4X2.6
Δ164.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.23	0.03	RHS50X25X2.5
Δ164.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.20	0.03	RHS50X25X2.5
Δ164.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.01				0.32	0.03	CHS33.7X2.6
Δ165.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.02				0.19	0.03	RHS50X25X2.5
Δ165.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.25	0.03	RHS50X25X2.5
Δ165.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.32	0.04	RHS50X25X2.5
Δ165.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1					0.81	0.14	CHS42.4X2.6
Δ165.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.22	0.03	RHS50X25X2.5
Δ165.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.02				0.15	0.02	RHS50X25X2.5
Δ166.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.02				0.24	0.05	RHS50X25X2.5
Δ166.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.27	0.04	RHS50X25X2.5
Δ166.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.27	0.04	RHS50X25X2.5
Δ166.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.16	0.03	RHS50X25X2.5
Δ166.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.18	0.04	RHS50X25X2.5
Δ166.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.01				0.91	0.38	CHS42.4X2.6
Δ167.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.02				0.24	0.04	RHS50X25X2.5
Δ167.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.28	0.03	RHS50X25X2.5
Δ167.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.37	0.05	RHS50X25X2.5
Δ167.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.27	0.03	RHS50X25X2.5
Δ167.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.23	0.03	RHS50X25X2.5
Δ167.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.01				0.48	0.06	CHS33.7X2.6
Δ168.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.02		0.01		0.15	0.03	RHS50X25X2.5
Δ168.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1					0.70	0.14	CHS42.4X2.6
Δ168.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.31	0.05	RHS50X25X2.5
Δ168.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1					0.89	0.29	CHS42.4X2.6
Δ168.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.27	0.05	RHS50X25X2.5
Δ168.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.02		0.01		0.28	0.06	RHS50X25X2.5
Δ169.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.02				0.17	0.03	RHS50X25X2.5
Δ169.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1					0.72	0.09	CHS42.4X2.6
Δ169.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.28	0.04	RHS50X25X2.5
Δ169.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.23	0.03	RHS50X25X2.5
Δ169.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1					0.22	0.03	RHS50X25X2.5

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	EC3 (6.61)			EC3 (6.62)		Πρόταση Διατομής
					vy	vz	κΔ \ λΔ	ny+m _{yy} +m _{yz}	nz+m _{zy} +m _{zz}	
Δ169.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.01			0.50	0.07	CHS33.7X3.2
Δ170.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.01			0.56	0.15	CHS33.7X3.2
Δ170.2	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1				0.20	0.03	RHS50X25X2.5
Δ170.3	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1				0.23	0.04	RHS50X25X2.5
Δ170.4	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1				0.25	0.04	RHS50X25X2.5
Δ170.5	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1				0.72	0.15	CHS42.4X2.6
Δ170.6	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.02		0.01	0.19	0.04	RHS50X25X2.5
Δ171.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.04	0.06	0.04	CHS21.3X2.3
Δ172.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.02	0.03	0.02	CHS21.3X2.3
Δ173.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10					CHS21.3X2.3
Δ174.1	2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.10		0.01	0.01	0.01	CHS21.3X2.3

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών στύλων

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	EC3 (6.61)			EC3 (6.62)		Πρόταση Διατομής
					vy	vz	κΔ \ λΔ	ny+m _{yy} +m _{yz}	nz+m _{zy} +m _{zz}	
K1	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.02	0.02	0.51	0.63	0.63	SHS50X5
K1	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.02	0.03	0.16	0.22	0.23	SHS40X4
K2	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.10	0.31	0.22	0.11	SHS50X5
K2	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.08	0.14	0.34	0.18	SHS50X5
K2	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.05	0.11	0.11	0.11	SHS40X4
K3	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.11	0.46	0.07	0.03	SHS50X6
K3	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.08	0.16	0.16	0.08	SHS40X5
K4	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.10	0.33	0.23	0.11	SHS50X5
K4	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.09	0.15	0.35	0.18	SHS50X5
K4	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.06	0.13	0.10	0.10	SHS40X5
K5	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.02	0.03	0.54	0.66	0.66	SHS50X6
K5	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.02	0.05	0.13	0.18	0.18	SHS40X3
K6	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.04		0.77	0.97	0.99	SHS60X6
K6	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.03		0.34	0.47	0.48	SHS50X5
K7	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.04		0.32	0.45	0.46	SHS50X5
K8	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.05		0.10	0.16	0.18	SHS40X3
K8	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.05		0.06	0.10	0.16	SHS40X2.5
K9	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.04		0.71	0.86	0.87	SHS60X5
K9	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.05		0.19	0.27	0.28	SHS50X2.5
K10	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.06		0.68	0.86	0.88	SHS60X5
K10	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.05		0.28	0.40	0.41	SHS50X4
K11	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.04	0.05	0.29	0.39	0.39	SHS50X4
K12	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.10	0.32	0.30	0.15	SHS50X5
K12	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.09	0.27	0.69	0.36	SHS70X3
K12	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.05	0.12	0.12	0.12	SHS40X5
K13	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.05	0.76	0.92	0.92	SHS60X5
K13	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.07	0.26	0.34	0.34	SHS50X3
K14	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.10	0.29	0.23	0.11	SHS50X5
K14	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.08	0.20	0.53	0.27	SHS60X4

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών στύλων

Όνομα	Όροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz	Πρόταση Διατομής
K14	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1		0.05	0.12	0.15	0.15	SHS40X4
K15	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.04	0.03	0.31	0.42	0.43	SHS50X4
K16	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.06		0.64	0.80	0.81	SHS60X5
K16	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.05		0.27	0.37	0.38	SHS50X4
K17	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.04		0.70	0.86	0.86	SHS60X5
K17	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.05		0.19	0.27	0.28	SHS50X2.5
K18	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.05		0.10	0.16	0.19	SHS40X3
K18	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.05		0.06	0.10	0.15	SHS40X2.5
K19	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.05		0.31	0.43	0.44	SHS50X4
K20	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.05		0.77	0.97	0.98	SHS60X6
K20	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.05		0.34	0.47	0.48	SHS50X5
K21	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.06	0.17	0.10	SHS40X5
K21	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.12	0.32	0.17	SHS50X4
K22	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.13	0.34	0.17	SHS50X5
K22	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.21	0.54	0.29	SHS60X4
K22	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.01		0.09	0.11	0.11	SHS30X3
K23	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.05	0.13	0.06	SHS40X4
K23	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.07	0.17	0.09	SHS40X5
K24	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.14	0.35	0.17	SHS50X5
K24	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.22	0.57	0.30	SHS60X4
K24	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.08	0.09	0.09	SHS30X2.5
K25	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.01		0.06	0.16	0.10	SHS40X4
K25	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.07	0.18	0.10	SHS40X5
K26	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.12	0.31	0.15	SHS50X4
K26	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.20	0.50	0.27	SHS60X4
K26	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.07	0.08	0.08	SHS30X2
K27	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.04	0.11	0.06	SHS40X2.5
K27	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.13	0.35	0.18	SHS50X5
K28	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.15	0.39	0.19	SHS50X6
K28	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.32	0.82	0.43	SHS60X8
K28	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.07	0.08	0.09	SHS30X2
K29	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.04	0.10	0.10	SHS40X2.5
K29	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.16	0.41	0.41	SHS50X6
K29	2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.14	0.16	0.16	SHS40X2.5
K31	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.01		0.78	0.96	0.97	SHS60X6
K31	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1			0.30	0.40	0.41	SHS50X4

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μελών με ίδια διατομή ανά όροφο

Όροφ. [/]	Τύπος μελών	Διατομή μελών	Κατηγορία μελών	vy	vz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz	Πρόταση Διατομής
0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.04		0.03	0.19	0.18	SHS30X2

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μελών με ίδια διατομή ανά όροφο

Όροφ. [/]	Τύπος μελών	Διατομή μελών	Κατηγορία μελών	vy	vz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz	Πρόταση Διατομής
0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.03		0.08	0.86	0.86	CHS42.4X2.6
1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.05	0.09	0.34	0.82	0.48	SHS60X8
1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10	0.01	0.02	0.15	0.15	SHS25X2.5
1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.08	0.95	0.95	CHS33.7X3.2
2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	1	0.01	0.06	0.14	0.16	0.16	SHS40X5
2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.06		0.03	0.40	0.21	RHS50X25X2.5
2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	1	0.19	0.01	0.26	0.95	0.94	CHS42.4X2.6

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μελών με ίδια διατομή στο κτίριο

Τύπος μελών	Διατομή μελών	Κατηγορία μελών	vy	vz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz	Πρόταση Διατομής
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	1	0.10	0.01	0.03	0.19	0.18	SHS30X2
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	1	0.02		0.08	0.95	0.95	CHS33.7X3.2
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	1	0.06		0.03	0.40	0.21	RHS50X25X2.5

Προμέτρηση μεταλλικών μελών**Συνολική προμέτρηση μεταλλικών μελών**

A/A [/]	Τύπος μελών	Διατομή μελών	Συνολ. μήκος [m]	Συνολ. βάρος [Kg]
1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	SHS80X3	111.15	798.06
2	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	SHS40X4	118.24	519.07
3	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS42.4X2.6	660.95	1685.42
4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	CHS33.7X3.2	130.81	315.25
5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	RHS60X40X2.5	141.59	521.07
6	ΑΘΡΟΙΣΜΑΤΑ	-----	1162.74	3838.87

Συνολική προμέτρηση κτιρίου

Προμέτρηση ορόφου -1

Προμέτρηση δοκών ορόφου -1

Ποσότητες σιδηρού οπλισμού

Φ10	Φ18	
1465.01	1406.51	Μέτρα
902.01	2809.51	Kg B500C

Ποσότητες Σκυροδέματος - Σιδηρού οπλισμού

Επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	113.30	Βάρος σιδηρού οπλισμού	[Kg]	3711.50
Αφαιρούνται	[m ²]	18.50	Ογκος Σκυροδέματος	[m ³]	28.20
Ολική επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	94.80	Αναλογία Σιδ/Σκυροδέμ.	[Kg/m ³]	131.60

Προμέτρηση: Σύνολο ορόφου :-1

Ποσότητες σιδηρού οπλισμού

Διάμετρος [mm]	Μήκος [m]	Kg B500C Βάρος [Kgr]	
Φ10	1465.00	902.00	
Φ18	1406.50	2809.50	

Ποσότητες Σκυροδέματος - Σιδηρού οπλισμού

Επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	113.30	Βάρος σιδηρού οπλισμού	[Kg]	3711.50
Αφαιρούνται	[m ²]	18.50	Ογκος Σκυροδέματος	[m ³]	28.20
Ολική επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	94.80	Αναλογία Σιδ/Σκυροδέμ.	[Kg/m ³]	131.60

Προμέτρηση ορόφου 0

Προμέτρηση ορόφου 1

Προμέτρηση ορόφου 2

Προμέτρηση: Σύνολο κτιρίου

Ποσότητες σιδηρού οπλισμού

Διάμετρος [mm]	Μήκος [m]	Kg B500C Βάρος [Kgr]	
Φ10	1465.00	902.00	
Φ18	1406.50	2809.50	

Ποσότητες Σκυροδέματος - Σιδηρού οπλισμού

Επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	113.30	Βάρος σιδηρού οπλισμού	[Kg]	3711.50
Αφαιρούνται	[m ²]	18.50	Όγκος Σκυροδέματος	[m ³]	28.20
Ολική επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	94.80	Αναλογία Σιδ/Σκυροδέμ.	[Kg/m ³]	131.60