

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	8			0		
1.00[G+ψ2xQ]	8		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 6, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 98	Τέλος: 97	Μέλος: 303	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	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	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65083,51	3065,37

* ==> 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}
1.35G+1.05Q	98	2	0,02	0,01			0,11	0,02	0,13	0,07
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	98	2	0,02	0,01			0,14	0,02	0,16	0,08
1.15G+1.05Q+1.50S	98	2	0,02	0,01			0,14	0,02	0,16	0,09
ΣΣ:-z	97	2	0,01	0,02			0,01	0,01	0,03	0,02

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	8			0		
1.00[G+ψ2xQ]	8		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 6, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 97	Τέλος: 96	Μέλος: 304	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,43	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 [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,43	19,15	86,81	0,221	0,989	63549,98	3061,26

* ==> 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	96	2	0,01	0,02	0,01	0,06	0,03	0,06	0,07	0,08
ΣΣ:+x	97	2	0,02	0,02	0,01		0,11	0,02	0,13	0,07
ΣΣ:+x	96	2	0,02	0,01		0,03	0,09	0,04	0,13	0,10
1.35G+1.05Q	97	2	0,02	0,02		0,01	0,09	0,02	0,11	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	7			0		
1.00[G+ψ2xQ]	7		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 96	Τέλος: 95	Μέλος: 305	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,40	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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,40	18,70	86,81	0,215	0,992	66678,48	3069,50

* ==> Όπου 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	96	2	0,01	0,02		0,06	0,09	0,07	0,14	0,12
1.35G+1.05Q	96	2	0,02	0,03		0,02	0,04	0,02	0,07	0,05
ΣΣ:+x	96	2	0,01	0,01	0,01	0,03	0,03	0,04	0,05	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	5			0		
1.00[G+ψ2xQ]	5		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 6, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 95	Τέλος: 94	Μέλος: 306	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,43	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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,43	19,08	86,81	0,220	0,990	64006,51	3062,50

* ==> Όπου 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	95	2	0,02	0,03			0,01	0,02	0,04	0,03
ΣΣ:+x	94	2	0,01	0,03			0,15	0,02	0,14	0,07
ΣΣ:+x	94	2	0,01	0,03			0,14	0,02	0,13	0,07
1.35G+1.05Q	94	2	0,02	0,04			0,09	0,02	0,10	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	3			0		
1.00[G+ψ2xQ]	3		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 6, Άνοιγμα 8, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 94	Τέλος: 93	Μέλος: 307	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =1,00

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

Αξονας [/]	Κ.Α. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,41	18,77	86,81	0,216	0,992	66199,05	3068,28

* ==> 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	93	2	0,01	0,04		0,01	0,21	0,06	0,21	0,11
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	93	2	0,02	0,05		0,01	0,22	0,06	0,23	0,13
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	94	2	0,02	0,05			0,11	0,02	0,12	0,07

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 52 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 43 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 5 [mm]
G	-1			0		
1.00[G+ψ2xQ]	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 6, Άνοιγμα 9, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 93	Τέλος: 12	Μέλος: 308	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,27	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00
					β0z =1,00

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

Αξονας [/]	Κ.Α. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,27	16,96	86,81	0,195	1,000	81044,17	3093,75

* ==> 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
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	12	2	0,02	0,06			0,35	0,12	0,34	0,18
ΣΣ:+x	12	2	0,01	0,11			0,30	0,09	0,28	0,15

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 52 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 43 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 5 [mm]
G	-1			0		
1.00[G+ψ2xQ]	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 52	Μέλος: 309		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,27		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

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

Αξονας [/]	Κ.Α. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,27	16,96	86,81	0,195	1,000	81051,84	3093,75

* ==> 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
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	5	2	0,02	0,06			0,35	0,12	0,34	0,18

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	5	2	0,02	0,11			0,30	0,09	0,29	0,15

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	-1			0		
1.00[G+ψ2xQ]	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 7, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 52	Τέλος: 51	Μέλος: 310	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,43	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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,43	19,05	86,81	0,219	0,990	64244,74	3063,14

* ==> 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+1.50S	52	2	0,02	0,05		0,01	0,22	0,06	0,23	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	52	2	0,02	0,05		0,01	0,22	0,05	0,23	0,12

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	-1			0		
1.00[G+ψ2xQ]	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 7, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 51	Τέλος: 50	Μέλος: 311	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00 a0z =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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,41	18,80	86,81	0,217	0,992	65944,33	3067,62

* ==> 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	51	2	0,02	0,02		0,01	0,15	0,03	0,15	0,08
1.35G+1.05Q	51	2	0,02	0,04			0,09	0,02	0,10	0,05

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	3			0		
1.00[G+ψ2xQ]	3		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 7, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 50	Τέλος: 49	Μέλος: 312	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65033,72	3065,24

* ==> 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	49	2	0,02	0,02	0,01	0,05	0,03	0,05	0,08	0,09
ΣΣ:+x	49	2	0,01	0,02		0,03	0,10	0,04	0,12	0,09
1.35G+1.05Q	50	2	0,02	0,03		0,01	0,01	0,02	0,04	0,02
ΣΣ:+x	50	2	0,01	0,02	0,01		0,06	0,01	0,07	0,04

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	5			0		
1.00[G+ψ2xQ]	5		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 7, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 49	Τέλος: 48	Μέλος: 313	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,92	86,81	0,218	0,991	65138,91	3065,52

* ==> 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+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
ΣΣ:+x	49	2	0,01	0,02		0,05	0,10	0,06	0,14	0,12
1.35G+1.05Q	49	2	0,02	0,02		0,01	0,05	0,02	0,08	0,05
ΣΣ:+x	48	2	0,01	0,01	0,01	0,01	0,12	0,02	0,13	0,07

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	7			0		
1.00[G+ψ2xQ]	7		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 7, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 48	Τέλος: 47	Μέλος: 314	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65083,51	3065,37

* ==> 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
ΣΣ:+x	47	2	0,01			0,01	0,13	0,03	0,14	0,08
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	47	2	0,02	0,01			0,14	0,02	0,16	0,09
ΣΣ:+z	48	2	0,01	0,02			0,12	0,01	0,12	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	8			0		
1.00[G+ψ2xQ]	8		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 47	Τέλος: 46	Μέλος: 315		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65089,05	3065,39

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	46	2	0,02				0,15	0,03	0,17	0,09
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	47	2	0,02	0,01			0,14	0,02	0,16	0,09
1.35G+1.05Q	47	2	0,02	0,01			0,11	0,02	0,13	0,07

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	8			0		
1.00[G+ψ2xQ]	8		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 7, Άνοιγμα 8, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 46	Τέλος: 45	Μέλος: 316	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=1,42	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65089,05	3065,39

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	46	2	0,02				0,15	0,03	0,17	0,09
ΣΣ:+x	46	2	0,01	0,01		0,01	0,12	0,02	0,13	0,07

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	7			0		
1.00[G+ψ2xQ]	7		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 7, Άνοιγμα 9, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 45	Τέλος: 26	Μέλος: 317	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,55	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,55	20,63	86,81	0,238	0,981	54754,80	3034,44

* ==> 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
1.35G+1.05Q	45	2	0,02	0,01			0,12	0,02	0,13	0,07
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	45	2	0,02	0,01			0,15	0,02	0,16	0,09
ΣΣ:+x	26	2	0,01	0,11			0,08	0,01	0,09	0,05

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	5			0		
1.00[G+ψ2xQ]	5		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 108	Μέλος: 318	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,55	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,55	20,63	86,81	0,238	0,981	54759,09	3034,46

* ==> 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	26	2	0,02	0,01			0,10	0,02	0,11	0,06
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	108	2	0,02	0,01			0,15	0,02	0,16	0,09
ΣΣ:+x	26	2	0,02	0,11			0,08	0,02	0,09	0,05

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	5			0		
1.00[G+ψ2xQ]	5		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 8, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 108	Τέλος: 107	Μέλος: 319	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=1,42		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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65083,51	3065,37

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myg+myz	nz+mzy+mz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	107	2	0,02				0,15	0,03	0,17	0,09
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	108	2	0,02				0,15	0,02	0,16	0,09
ΣΣ:+x	108	2	0,01	0,01			0,07	0,01	0,08	0,04

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	7			0		
1.00[G+ψ2xQ]	7		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 8, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 107	Τέλος: 106	Μέλος: 320	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=1,42		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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65089,05	3065,39

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myg+myz	nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	107	2	0,02				0,15	0,03	0,17	0,09
1.35G+1.05Q	106	2	0,02	0,01			0,11	0,02	0,13	0,07

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	8			0		
1.00[G+ψ2xQ]	8		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 8, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 106	Τέλος: 105	Μέλος: 321	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=1,42		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.Α. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65083,51	3065,37

* ==> 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+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	106	2	0,02	0,01		0,01	0,13	0,03	0,15	0,09
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	106	2	0,02	0,01			0,14	0,02	0,16	0,09
ΣΣ:-z	105	2	0,01	0,02		0,01	0,01	0,01	0,03	0,02

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 52 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 43 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 5 [mm]
G	8			0		
1.00[G+ψ2xQ]	8		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 8, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 105	Τέλος: 104	Μέλος: 322	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,44	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.Α. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,44	19,16	86,81	0,221	0,989	63496,59	3061,11

* ==> 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
ΣΣ:+x	104	2	0,02	0,01	0,01	0,05	0,10	0,06	0,15	0,12
1.35G+1.05Q	105	2	0,02	0,02		0,01	0,09	0,02	0,11	0,06
ΣΣ:+x	105	2	0,01	0,01	0,01		0,01	0,01	0,02	0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 52 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 43 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 5 [mm]
G	7			0		
1.00[G+ψ2xQ]	7		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 8, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 104	Τέλος: 103	Μέλος: 323	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,40	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

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

Αξονας [/]	Κ.Α. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,40	18,69	86,81	0,215	0,992	66735,90	3069,65

* ==> 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+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	104	2	0,01	0,01		0,05	0,03	0,05	0,07	0,08
ΣΣ:+x	104	2	0,02	0,02	0,01	0,03	0,10	0,04	0,13	0,10
1.35G+1.05Q	104	2	0,02	0,03		0,01	0,04	0,02	0,07	0,05
ΣΣ:+x	103	2	0,01	0,02	0,01	0,01	0,08	0,01	0,09	0,05

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	5			0		
1.00[G+ψ2xQ]	5		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 8, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 103	Τέλος: 102	Μέλος: 324	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,43	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.Α. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,43	19,08	86,81	0,220	0,990	64006,51	3062,50

* ==> Όπου 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	102	2	0,01	0,03		0,01	0,15	0,03	0,14	0,08
1.35G+1.05Q	102	2	0,02	0,04			0,09	0,02	0,10	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	2			0		
1.00[G+ψ2xQ]	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 102	Τέλος: 101	Μέλος: 325	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00
			β0y =1,00	β0z =1,00

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

Αξονας [/]	Κ.Α. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,41	18,77	86,81	0,216	0,992	66199,05	3068,28

* ==> 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+1.50S	101	2	0,02	0,05		0,01	0,22	0,06	0,23	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	101	2	0,02	0,05		0,01	0,22	0,05	0,23	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	102	2	0,02	0,05			0,11	0,02	0,12	0,07

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	-1			0		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
1.00[G+ψ2xQ]	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 8, Άνοιγμα 9, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 101	Τέλος: 14	Μέλος: 326	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l _{cl} =1,27	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	K _y =1,00	K _z = 1,00	a0 _y =1,00	a0 _z =1,00	β0 _y =1,00	β0 _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 [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,27	16,96	86,81	0,195	1,000	81044,17	3093,75

* ==> 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	14	2	0,02	0,06			0,35	0,12	0,34	0,18
ΣΣ:+x	14	2	0,01	0,11			0,30	0,09	0,28	0,15

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	-1			0		
1.00[G+ψ2xQ]	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 60	Μέλος: 327	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l _{cl} =1,27	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	K _y =1,00	K _z = 1,00	a0 _y =1,00	a0 _z =1,00	β0 _y =1,00	β0 _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 [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,27	16,96	86,81	0,195	1,000	81051,84	3093,75

* ==> 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	2	0,02	0,06			0,31	0,09	0,30	0,16
ΣΣ:+x	6	2	0,02	0,11			0,28	0,08	0,28	0,14

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	-1			0		
1.00[G+ψ2xQ]	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 9, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 60	Τέλος: 59	Μέλος: 328	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=1,42		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός		Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,94	86,81	0,218	0,991	64961,91	3065,05

* ==> 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+1.50S	60	2	0,02	0,05		0,02	0,19	0,06	0,21	0,12
ΣΣ:+x	60	2	0,02	0,03		0,01	0,20	0,05	0,21	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	60	2	0,02	0,05		0,02	0,18	0,05	0,20	0,12

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 52 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 43 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 5 [mm]
G	-1			0		
1.00[G+ψ2xQ]	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 9, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 59	Τέλος: 58	Μέλος: 329	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,91	86,81	0,218	0,991	65211,01	3065,71

* ==> 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+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	59	2	0,02	0,02		0,01	0,13	0,03	0,15	0,09
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	59	2	0,02	0,04		0,01	0,08	0,02	0,12	0,07

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 52 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 43 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 5 [mm]
G	3			0		
1.00[G+ψ2xQ]	3		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 9, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 57	Μέλος: 330	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=1,41	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,41	18,88	86,81	0,217	0,991	65422,47	3066,26

* ==> 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
ΣΣ:+x	57	2	0,02	0,02	0,01	0,06	0,03	0,06	0,09	0,10
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	57	2	0,02	0,03	0,01	0,05	0,06	0,06	0,12	0,11
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	58	2	0,02	0,03	0,01	0,02		0,02	0,06	0,04
ΣΣ.+x	58	2	0,01	0,02	0,01		0,08	0,01	0,09	0,05

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	5			0		
1.00[G+ψ2xQ]	5		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 9, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 57	Τέλος: 56	Μέλος: 331	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00 a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,97	86,81	0,219	0,991	64752,66	3064,50

* ==> Όπου 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	57	2	0,01	0,02		0,06	0,11	0,07	0,15	0,13
1.35G+1.05Q	57	2	0,02	0,02	0,01	0,04	0,05	0,04	0,10	0,09

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	7			0		
1.00[G+ψ2xQ]	7		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 9, Άνοιγμα 6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 56	Τέλος: 55	Μέλος: 332	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00 a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65083,51	3065,37

* ==> 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+1.50W[+x]+0.75S	56	2	0,02	0,01		0,02	0,08	0,03	0,13	0,08
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	55	2	0,03	0,01		0,01	0,12	0,03	0,16	0,09
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	56	2	0,03	0,01		0,02	0,10	0,03	0,15	0,10
1.35G+1.05Q	56	2	0,02	0,01		0,02	0,08	0,02	0,12	0,08

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	8			0		
1.00[G+ψ2xQ]	8		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 9, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 55	Τέλος: 54	Μέλος: 333	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1,00$	$K_z = 1,00$	$a_{0y} = 1,00$	$\beta_{0y} = 1,00$	$\beta_{0z} = 1,00$

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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65089,05	3065,39

* ==> 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
ΣΣ:+x	54	2	0,01	0,01		0,01	0,11	0,03	0,13	0,08
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	55	2	0,03			0,01	0,12	0,03	0,16	0,09
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	54	2	0,03			0,01	0,12	0,03	0,16	0,10
ΣΣ:+x	55	2	0,01	0,01			0,12	0,02	0,13	0,07

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	8			0		
1.00[G+ψ2xQ]	8		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 9, Άνοιγμα 8, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 54	Τέλος: 53	Μέλος: 334	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	$K_y = 1,00$	$K_z = 1,00$	$a_{0y} = 1,00$	$\beta_{0y} = 1,00$	$\beta_{0z} = 1,00$

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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65089,05	3065,39

* ==> 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	54	2	0,03	0,01		0,01	0,12	0,03	0,16	0,09
1.35G+1.05Q	53	2	0,02	0,01			0,09	0,02	0,12	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	7			0		
1.00[G+ψ2xQ]	7		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 9, Άνοιγμα 9, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 53	Τέλος: 27	Μέλος: 335		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,55		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,55	20,63	86,81	0,238	0,981	54754,80	3034,44

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	53	2	0,03	0,01			0,11	0,03	0,14	0,07
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	53	2	0,03	0,01			0,11	0,03	0,14	0,08
ΣΣ:+x	27	2	0,02	0,11			0,06	0,02	0,08	0,04

Έλεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			0		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 10, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 116	Μέλος: 336	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,55	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 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]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,55	20,63	86,81	0,238	0,981	54759,09	3034,46

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	27	2	0,03	0,02			0,07	0,03	0,11	0,06
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	116	2	0,03	0,01			0,11	0,03	0,14	0,07
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	116	2	0,03	0,01			0,11	0,03	0,14	0,08
ΣΣ:+x	27	2	0,02	0,11			0,06	0,02	0,08	0,04

Έλεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			0		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 10, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 116	Τέλος: 115	Μέλος: 337		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65083,51	3065,37

* ==> 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	116	2	0,03	0,01			0,11	0,03	0,14	0,07
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	115	2	0,03	0,01		0,01	0,12	0,03	0,16	0,09
1.35G+1.05Q	116	2	0,02	0,01			0,09	0,02	0,12	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	7			0		
1.00[G+ψ2xQ]	7		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 10, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 115	Τέλος: 114	Μέλος: 338	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=1,42		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός		Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65089,05	3065,39

* ==> 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:+x	115	2	0,02	0,01		0,01	0,11	0,03	0,14	0,08
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	115	2	0,03			0,01	0,12	0,03	0,16	0,10
ΣΣ:+x	115	2	0,01	0,01			0,04	0,01	0,06	0,03

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	8			0		
1.00[G+ψ2xQ]	8		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 10, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 114	Τέλος: 113	Μέλος: 339	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65083,51	3065,37

* ==> 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+1.50W[+x]+0.75S	113	2	0,02	0,01		0,02	0,08	0,03	0,13	0,08

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	114	2	0,03	0,01		0,01	0,12	0,03	0,16	0,09
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	113	2	0,03	0,01		0,02	0,10	0,03	0,15	0,10
1.35G+1.05Q	114	2	0,02	0,01			0,10	0,02	0,13	0,07

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	8			0		
1.00[G+ψ2xQ]	8		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 10, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 113	Τέλος: 112	Μέλος: 340		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,43		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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,43	19,10	86,81	0,220	0,990	63920,20	3062,26

* ==> 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
ΣΣ:+x	112	2	0,02	0,01	0,01	0,06	0,11	0,07	0,17	0,14
1.35G+1.05Q	112	2	0,02	0,02		0,04	0,05	0,04	0,10	0,09
ΣΣ:+x	113	2	0,01	0,01	0,01	0,01		0,01	0,03	0,02

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	7			0		
1.00[G+ψ2xQ]	7		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 10, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 112	Τέλος: 111	Μέλος: 341	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=1,40	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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,40	18,75	86,81	0,216	0,992	66284,28	3068,49

* ==> 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+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	112	2	0,01	0,01		0,06	0,03	0,06	0,08	0,09
ΣΣ:+x	112	2	0,02	0,02	0,01		0,11	0,02	0,12	0,07
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	112	2	0,02	0,03	0,01	0,05	0,06	0,06	0,12	0,11
ΣΣ:+x	111	2	0,01	0,02	0,01	0,02	0,08	0,02	0,09	0,06

Έλεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	5			0		
1.00[G+ψ2xQ]	5		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 10, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 111	Τέλος: 110	Μέλος: 342	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,42	19,00	86,81	0,219	0,990	64610,07	3064,12

* ==> 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	110	2	0,01	0,03		0,01	0,14	0,03	0,14	0,08
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	111	2	0,02	0,04		0,02		0,02	0,06	0,04

Έλεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	3			0		
1.00[G+ψ2xQ]	3		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 10, Άνοιγμα 8, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 110	Τέλος: 109	Μέλος: 343	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	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	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,41	18,86	86,81	0,217	0,991	65573,34	3066,66

* ==> 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	109	2	0,02	0,05		0,02	0,19	0,06	0,21	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	109	2	0,02	0,05		0,02	0,18	0,05	0,20	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	110	2	0,02	0,05		0,01	0,08	0,02	0,10	0,06

Έλεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	-1			0		
1.00[G+ψ2xQ]	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 10, Άνοιγμα 9, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 109	Τέλος: 15	Μέλος: 344	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,27	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =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]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,34
y	c	0,49	1,27	16,96	86,81	0,195	1,000	81044,17	3093,75

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	15	2	0,02	0,06			0,31	0,09	0,30	0,16
ΣΣ:+x	15	2	0,01	0,11			0,28	0,08	0,27	0,14

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	-1			0		
1.00[G+ψ2xQ]	-1		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 11, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 68	Μέλος: 345	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,27	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =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]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,35
y	c	0,49	1,27	16,96	86,81	0,195	1,000	81051,84	3093,75

* ==> 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
[/]	[/]	[/]								
ΣΣ:+x	7	2	0,01	0,11			0,22	0,05	0,24	0,12

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 11, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 68	Τέλος: 67	Μέλος: 346	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =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]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,35
y	c	0,49	1,42	18,95	86,81	0,218	0,991	64923,29	3064,95

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	68	2	0,01	0,04		0,03	0,10	0,04	0,12	0,08
ΣΣ:+x	68	2	0,01	0,02		0,01	0,16	0,03	0,18	0,10

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	2			0		
1.00[G+ψ2xQ]	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 11, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 67	Τέλος: 66	Μέλος: 347	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,35
y	c	0,49	1,42	18,90	86,81	0,218	0,991	65249,89	3065,81

* ==> 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+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	66	2	0,01	0,01		0,02	0,10	0,03	0,11	0,07
ΣΣ:+x	67	2	0,01	0,01		0,01	0,10	0,02	0,13	0,07
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	67	2		0,03		0,01	0,03	0,01	0,03	0,03

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	4			0		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 11, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 66	Τέλος: 65	Μέλος: 348	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,35
y	c	0,49	1,42	18,97	86,81	0,218	0,991	64796,62	3064,61

* ==> 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	65	2		0,02		0,03	0,07	0,04	0,09	0,07
ΣΣ:+x	65	2	0,01	0,01		0,01	0,11	0,02	0,12	0,07
ΣΣ:+x	66	2	0,01	0,02		0,02	0,10	0,03	0,11	0,07
1.35G+1.05Q	66	2		0,02			0,03		0,03	0,02

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	6			0		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
1.00[G+ψ2xQ]	6		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 11, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 65	Τέλος: 64	Μέλος: 349	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=1,41	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 [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,35
y	c	0,49	1,41	18,88	86,81	0,218	0,991	65377,88	3066,15

* ==> 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	65	2		0,01		0,03	0,11	0,04	0,13	0,09
1.35G+1.05Q	65	2	0,01	0,01		0,02	0,06	0,03	0,08	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	7			0		
1.00[G+ψ2xQ]	7		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 11, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 64	Τέλος: 63	Μέλος: 350	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l _{cl} =1,42	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Όχι	Όχι	
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*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,35
y	c	0,49	1,42	19,00	86,81	0,219	0,990	64577,22	3064,03

* ==> 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	64	2		0,01		0,01	0,11	0,02	0,12	0,07

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	7			0		
1.00[G+ψ2xQ]	7		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 11, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 63	Τέλος: 62	Μέλος: 351	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	

Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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

Αξονας	Κ.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,35
y	c	0,49	1,41	18,85	86,81	0,217	0,991	65601,33	3066,73

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+myz	nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	63	2	0,03	0,01			0,07	0,03	0,11	0,06
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	63	2	0,03	0,01			0,08	0,03	0,13	0,07
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	62	2	0,03	0,01		0,03	0,06	0,03	0,13	0,09

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	6			0		
1.00[G+ψ2xQ]	6		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 11, Άνοιγμα 8, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 62	Τέλος: 61	Μέλος: 352	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,35
y	c	0,49	1,42	18,96	86,81	0,218	0,991	64824,12	3064,69

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+myz	nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	62	2	0,03	0,01		0,02	0,05	0,03	0,10	0,07
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	62	2	0,03	0,02		0,02	0,06	0,03	0,12	0,09
1.35G+1.05Q	61	2	0,03	0,02			0,02	0,03	0,07	0,04

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	5			0		
1.00[G+ψ2xQ]	5		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 11, Άνοιγμα 9, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 61	Τέλος: 28	Μέλος: 353	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,54	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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,35	1562,35
y	c	0,49	1,54	20,60	86,81	0,237	0,981	54960,82	3035,14

* ==> 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+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	61	2	0,04	0,02			0,02	0,04	0,08	0,05
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	28	2	0,04	0,03			0,04	0,04	0,12	0,07
ΣΣ:+x	28	2	0,02	0,11			0,01	0,02	0,05	0,03

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	3			0		
1.00[G+ψ2xQ]	3		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 124	Μέλος: 354	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,55	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.Α. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,55	20,69	86,81	0,238	0,981	54460,68	3033,44

* ==> 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+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	28	2	0,04	0,02			0,04	0,04	0,10	0,06
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	28	2	0,04	0,03			0,04	0,04	0,12	0,07
ΣΣ:+x	28	2	0,03	0,11			0,01	0,03	0,06	0,03

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	3			0		
1.00[G+ψ2xQ]	3		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 12, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 124	Τέλος: 123	Μέλος: 355	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	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.Α. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,41	18,87	86,81	0,217	0,991	65472,70	3066,39

* ==> 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	124	2	0,03	0,02			0,02	0,03	0,06	0,04
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	123	2	0,03	0,02		0,02	0,06	0,03	0,12	0,09

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	5			0		
1.00[G+ψ2xQ]	5		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 12, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 123	Τέλος: 122	Μέλος: 356	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,43	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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,43	19,08	86,81	0,220	0,990	64017,30	3062,53

* ==> 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
[/]	[/]	[/]								
1.35G+1.05Q	123	2	0,03	0,01		0,02	0,05	0,03	0,10	0,07
ΣΣ:+x	122	2	0,02	0,01		0,01	0,10	0,02	0,14	0,07
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	123	2	0,03	0,01		0,02	0,06	0,03	0,13	0,09

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	6			0		
1.00[G+ψ2xQ]	6		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 12, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 122	Τέλος: 121	Μέλος: 357	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00
					β0z =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]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,41	18,77	86,81	0,216	0,992	66182,02	3068,23

* ==> 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+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
ΣΣ:+x	121	2		0,01		0,02	0,01	0,02	0,02	0,02
ΣΣ:+x	121	2	0,02	0,01		0,01	0,12	0,02	0,14	0,08
ΣΣ:+x	122	2		0,01		0,01		0,01	0,01	0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 52	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 43	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	7			0		
1.00[G+ψ2xQ]	7		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 12, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 121	Τέλος: 120	Μέλος: 358	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=1,43		Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Όχι	Όχι
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	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,43	19,10	86,81	0,220	0,990	63893,26	3062,19

* ==> 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	120	2	0,02			0,03	0,12	0,04	0,15	0,10
1.35G+1.05Q	120	2	0,01	0,01		0,02	0,06	0,03	0,08	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w _{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w _{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	7			0		
1.00[G+ψ2xQ]	7		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 12, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 120	Τέλος: 119	Μέλος: 359	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l _{cl} =1,40	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Όχι	Όχι	
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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,40	18,75	86,81	0,216	0,992	66312,73	3068,57

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	120	2		0,02		0,03	0,07	0,04	0,09	0,07
ΣΣ: +x	120	2	0,01	0,01		0,01	0,12	0,02	0,13	0,07
ΣΣ: +x	119	2	0,01	0,01		0,02	0,10	0,03	0,12	0,08
1.35G+1.05Q	119	2		0,02			0,03		0,03	0,02

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w _{cy} [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w _{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	6			0		
1.00[G+ψ2xQ]	6		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 12, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 119	Τέλος: 118	Μέλος: 360	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l _{cl} =1,42	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Όχι	Όχι	
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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,42	18,99	86,81	0,219	0,990	64615,54	3064,13

* ==> 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
ΣΣ:+x	119	2	0,01	0,02		0,02	0,10	0,03	0,12	0,08
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	118	2		0,03		0,01	0,02	0,01	0,03	0,03

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	4			0		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 12, Άνοιγμα 8, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 118	Τέλος: 117	Μέλος: 361		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,41	18,86	86,81	0,217	0,991	65567,75	3066,64

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	117	2	0,01	0,04		0,03	0,10	0,04	0,12	0,08
ΣΣ:+x	117	2		0,03		0,01	0,16	0,03	0,16	0,09

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	2			0		
1.00[G+ψ2xQ]	2		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 12, Άνοιγμα 9, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 117	Τέλος: 16	Μέλος: 362	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,27	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z = 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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	12,74	99,99	86,81	1,152	0,505	2332,34	1562,34
y	c	0,49	1,27	16,96	86,81	0,195	1,000	81044,17	3093,75

* ==> 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:+x	117	2		0,02		0,03	0,16	0,05	0,17	0,11
ΣΣ:+x	16	2		0,11			0,22	0,05	0,22	0,11

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 52$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 43$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 140	Μέλος: 363	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=1,27		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός		Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	5,77	45,33	86,81	0,522	0,874	11349,74	2704,85
y	c	0,49	1,27	16,95	86,81	0,195	1,000	81185,76	3093,75

* --> 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
[/]	[/]	[/]								
ΣΣ:z	1	2	0,01	0,22			0,19	0,04	0,16	0,09
ΣΣ:x	1	2		0,22			0,21	0,04	0,19	0,10
ΣΣ:x	1	2	0,01	0,22			0,16	0,03	0,14	0,08

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 24	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 20	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 13, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 140	Τέλος: 139	Μέλος: 364	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=1,41		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός		Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	5,77	45,33	86,81	0,522	0,874	11349,74	2704,85
y	c	0,49	1,41	18,86	86,81	0,217	0,991	65538,48	3066,57

* ==> 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	140	2		0,03		0,02	0,12	0,04	0,12	0,08
ΣΣ:x	140	2	0,01	0,04		0,01	0,12	0,02	0,13	0,07

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 24	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 20	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 13, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 139	Τέλος: 138	Μέλος: 365	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=1,42		Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός		Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	5,77	45,33	86,81	0,522	0,874	11349,74	2704,85
y	c	0,49	1,42	19,00	86,81	0,219	0,990	64558,04	3063,98

* ==> 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:~x	139	2	0,02	0,03		0,01	0,04	0,02	0,05	0,03
ΣΣ:~x	139	2	0,01	0,03		0,01	0,05	0,01	0,06	0,04
ΣΣ:~x	138	2	0,01	0,04		0,02	0,02	0,02	0,04	0,03

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 24$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 20$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 13, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 138	Τέλος: 137	Μέλος: 366	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=1,41	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	5,77	45,33	86,81	0,522	0,874	11349,74	2704,85
y	c	0,49	1,41	18,86	86,81	0,217	0,991	65538,49	3066,57

* ==> 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	137	2	0,01	0,04		0,04	0,11	0,06	0,14	0,11
ΣΣ:~z	137	2	0,02	0,04		0,04	0,10	0,05	0,12	0,10

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 24$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 20$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 13, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 137	Τέλος: 18	Μέλος: 367	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=0,26	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	b	0,34	5,77	45,33	86,81	0,522	0,874	11349,74	2704,85
y	c	0,49	0,26	3,43	86,81	0,039	1,000	1983656,00	3093,75

* ==> 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
ΣΣ:~x	18	2	0,02	0,22		0,04	0,14	0,06	0,16	0,11

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	18	2	0,03	0,22		0,03	0,12	0,04	0,13	0,09
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	137	2	0,03	0,02	0,02		0,01	0,03	0,01	0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{maxy} < 24$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3y < 20$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 1$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 13, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 18	Τέλος: 136	Μέλος: 368	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικό	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=0,87	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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	3,71	29,09	86,81	0,335	0,951	27560,83	2942,50
y	c	0,49	0,87	11,62	86,81	0,134	1,000	172547,60	3093,75

* ==> 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+1.50W[+x]+0.75S	18	2	0,03	0,02	0,01	0,06	0,03	0,06	0,06	0,06
ΣΣ:~x	18	2	0,01	0,34		0,04	0,11	0,05	0,13	0,10
ΣΣ:~x	18	2	0,01	0,34		0,03	0,09	0,04	0,11	0,08
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	18	2	0,03	0,02	0,01	0,04	0,03	0,04	0,05	0,05

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{maxy} < 15$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3y < 13$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 3$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 13, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 136	Τέλος: 135	Μέλος: 369	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικό	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	3,71	29,09	86,81	0,335	0,951	27560,83	2942,50
y	c	0,49	1,41	18,86	86,81	0,217	0,991	65511,81	3066,50

* ==> Όπου 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	136	2	0,03	0,01			0,01	0,03	0,01	
ΣΣ:~x	136	2	0,02	0,01		0,01	0,07	0,02	0,08	0,05
ΣΣ:~x	136	2	0,03	0,02		0,01	0,05	0,03	0,05	0,03

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{maxy} < 15$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3y < 13$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	0			0		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 15$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 13$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 13, Άνοιγμα 8, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 135	Τέλος: 134	Μέλος: 370	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	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	$K \cdot a_0 \cdot L$	λ	λ_1	λ / λ_1	x	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	3,71	29,09	86,81	0,335	0,951	27560,83	2942,50
y	c	0,49	1,42	18,99	86,81	0,219	0,990	64564,84	3064,26

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	0	2	0,05			0,02	0,01	0,05	0,03	0,03
1.00G+1.50W[+z]	134	2	0,03	0,01		0,01	0,01	0,03	0,05	0,05
ΣΣ:+x	134	2	0,04	0,34			0,01	0,04	0,01	

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 15$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 13$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 134	Τέλος: 133	Μέλος: 371	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	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	$K \cdot a_0 \cdot L$	λ	λ_1	λ / λ_1	x	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	2,82	22,10	86,81	0,255	0,981	47750,62	3033,68
y	c	0,49	1,41	18,86	86,81	0,217	0,991	65511,81	3066,50

* ==> Όπου 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	2	0,05			0,02	0,01	0,05	0,03	0,03
1.00G+1.50W[+z]	133	2	0,03	0,01		0,01	0,02	0,03	0,06	0,05
1.00G+1.50W[+z]	134	2	0,03	0,01		0,01	0,01	0,03	0,05	0,05
ΣΣ:+x	134	2	0,02	0,46			0,01	0,02	0,01	0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 12$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 10$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 14, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 133	Τέλος: 19	Μέλος: 372	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,40	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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	2,82	22,10	86,81	0,255	0,981	47750,62	3033,68
y	c	0,49	1,40	18,72	86,81	0,216	0,992	66500,95	3069,05

* ==> 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[+x]+0.75S	19	2	0,05	0,01	0,02	0,22	0,03	0,23	0,15	0,20
ΣΣ:+x	19	2	0,05	0,46	0,01	0,07	0,08	0,08	0,12	0,11
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	133	2	0,05	0,01	0,02	0,02		0,05	0,02	0,02

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 12	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 10	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 15, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 132	Μέλος: 373	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	6,51	51,13	86,81	0,589	0,843	8920,04	2606,72
y	c	0,49	1,41	18,84	86,81	0,217	0,991	65696,66	3066,98

* ==> 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[+x]+0.75S	19	2	0,05	0,01	0,02	0,22	0,03	0,23	0,15	0,22
ΣΣ:+x	19	2	0,03	0,20		0,07	0,08	0,08	0,12	0,12

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 27	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 23	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 15, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 132	Τέλος: 131	Μέλος: 374	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,40	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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	6,51	51,13	86,81	0,589	0,843	8920,04	2606,72
y	c	0,49	1,40	18,75	86,81	0,216	0,992	66312,73	3068,57

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	132	2	0,05			0,02	0,01	0,05	0,02	0,02
ΣΣ:-x	132	2	0,04	0,02		0,01	0,04	0,04	0,05	0,04
1.00G+1.50W[+z]	132	2	0,04			0,01	0,02	0,04	0,05	0,05
ΣΣ:+x	132	2	0,04	0,02		0,01	0,03	0,04	0,04	0,03

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ	$w_{max} < 27$	απαιτ.αντιβέλος wcy	$w_3 < 23$	w_{maxz}	απαιτ.αντιβέλος wcz	$w_3z < 5$
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 15, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 131	Τέλος: 130	Μέλος: 375	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00 a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =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]
z	b	0,34	6,51	51,13	86,81	0,589	0,843	8920,04	2606,72
y	c	0,49	1,42	18,98	86,81	0,219	0,991	64736,39	3064,45

* ==> Όπου 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	131	2	0,05			0,02	0,01	0,05	0,03	0,03
1.00G+1.50W[+z]	131	2	0,04	0,01		0,01		0,04	0,05	0,05
ΣΣ:+z	130	2	0,04	0,02			0,02	0,04	0,02	0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ	$w_{max} < 27$	απαιτ.αντιβέλος wcy	$w_3 < 23$	w_{maxz}	απαιτ.αντιβέλος wcz	$w_3z < 5$
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 15, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 130	Τέλος: 129	Μέλος: 376	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00 a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =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]
z	b	0,34	6,51	51,13	86,81	0,589	0,843	8920,04	2606,72
y	c	0,49	1,41	18,78	86,81	0,216	0,992	66113,98	3068,06

* ==> 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
1.35G+1.05Q	130	2	0,03	0,01			0,01	0,03	0,01	0,01
ΣΣ:-x	129	2	0,03	0,02		0,01	0,07	0,03	0,08	0,05
ΣΣ:+x	129	2	0,03	0,02		0,01	0,06	0,03	0,06	0,04

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{maxy} < 27$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_{3y} < 23$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_{3z} < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 15, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 129	Τέλος: 20	Μέλος: 377	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=0,87	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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	6,51	51,13	86,81	0,589	0,843	8920,04	2606,72
y	c	0,49	0,87	11,62	86,81	0,134	1,000	172547,60	3093,75

* ==> 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
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	20	2	0,03	0,02	0,01	0,06	0,03	0,06	0,06	0,07
ΣΣ:-x	20	2	0,03	0,20		0,04	0,11	0,05	0,13	0,10
ΣΣ:+x	20	2	0,03	0,20		0,03	0,09	0,04	0,11	0,08
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	129	2	0,03	0,01	0,01		0,01	0,03	0,01	0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{maxy} < 27$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_{3y} < 23$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_{3z} < 3$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 140	Τέλος: 76	Μέλος: 378	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,22	0,18
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	140	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{maxy} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_{3y} < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_{3z} < 17$ [mm]
G	4			-2		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 16, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 76	Τέλος: 36	Μέλος: 379	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l _{cl} =4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
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*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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}
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,26	0,26
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	76	1	0,03	0,02				0,03		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 16, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 36	Τέλος: 44	Μέλος: 380	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

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

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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}
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,03			0,04	0,13	0,05	0,29	0,31
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	36	1	0,04	0,02				0,04		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 16, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 44	Τέλος: 52	Μέλος: 381	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+mgy+myz	nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,03			0,04	0,13	0,05	0,30	0,34
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	44	1	0,04	0,02				0,04		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 16, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 52	Τέλος: 60	Μέλος: 382	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+mgy+myz	nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,03			0,04	0,13	0,05	0,29	0,32
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	52	1	0,04	0,02				0,04		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 16, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 60	Τέλος: 68	Μέλος: 383	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,26	0,26
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	60	1	0,03	0,02				0,03		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 16, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 68	Τέλος: 141	Μέλος: 384	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,22	0,19
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	68	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 8	Τέλος: 141	Μέλος: 385	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=1,27	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	5,82	45,65	86,81	0,526	0,873	11187,19	2699,51
y	c	0,49	1,27	16,95	86,81	0,195	1,000	81136,26	3093,75

* ==> 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
ΣΣ:+x	8	2	0,01	0,22			0,22	0,05	0,20	0,10
ΣΣ:+x	0	2	0,01			0,01	0,19	0,04	0,19	0,10

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 24$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 20$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 17, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 141	Τέλος: 142	Μέλος: 386		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	5,82	45,65	86,81	0,526	0,873	11187,19	2699,51
y	c	0,49	1,41	18,87	86,81	0,217	0,991	65444,92	3066,32

* ==> 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:+x	141	2	0,01	0,03		0,03	0,14	0,04	0,15	0,10

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 24	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 20	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 17, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 142	Τέλος: 143	Μέλος: 387	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	5,82	45,65	86,81	0,526	0,873	11187,19	2699,51
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65089,05	3065,39

* ==> 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:+x	143	2	0,01	0,03		0,02		0,02	0,01	0,02
ΣΣ:+x	142	2	0,01	0,03			0,08	0,01	0,08	0,04

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 24	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 20	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 17, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 143	Τέλος: 155	Μέλος: 388	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	5,82	45,65	86,81	0,526	0,873	11187,19	2699,51
y	c	0,49	1,41	18,87	86,81	0,217	0,991	65439,34	3066,31

* ==> 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
ΣΣ:+x	155	2	0,01	0,04		0,02	0,07	0,03	0,08	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 24 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 20 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 5 [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 17, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 155	Τέλος: 23	Μέλος: 389	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=0,30	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00 a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	5,82	45,65	86,81	0,526	0,873	11187,19	2699,51
y	c	0,49	0,30	4,03	86,81	0,046	1,000	1434703,00	3093,75

* ==> 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+1.50W(-x)+0.75S	23	2	0,03	0,02	0,02	0,05	0,03	0,05	0,05	0,06
ΣΣ:+x	23	2	0,02	0,22		0,01	0,11	0,02	0,11	0,07
ΣΣ:+x	155	2	0,02	0,02		0,03	0,07	0,03	0,09	0,07
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	155	2	0,03	0,02	0,02		0,01	0,03	0,01	0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 24 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 20 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 1 [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 23	Τέλος: 144	Μέλος: 390	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=0,92	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	6,61	51,90	86,81	0,598	0,838	8658,04	2593,10
y	c	0,49	0,92	12,28	86,81	0,141	1,000	154693,10	3093,75

* ==> 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+1.50W(-x)+0.75S	23	2	0,03	0,02	0,01	0,05	0,03	0,05	0,06	0,06
ΣΣ:+x	23	2	0,02	0,20		0,01	0,04	0,02	0,04	0,03

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 27$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 23$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 3$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 18, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 144	Τέλος: 145	Μέλος: 391	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	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	b	0,34	6,61	51,90	86,81	0,598	0,838	8658,04	2593,10
y	c	0,49	1,41	18,87	86,81	0,217	0,991	65444,92	3066,32

* ==> 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	145	2	0,04	0,01			0,01	0,04	0,01	0,01
1.00G+1.50W[+z]	144	2	0,02				0,01	0,02	0,03	0,03
1.35G+1.05Q	144	2	0,03	0,01				0,03	0,01	

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 27$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 23$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 18, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 145	Τέλος: 146	Μέλος: 392	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	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	b	0,34	6,61	51,90	86,81	0,598	0,838	8658,04	2593,10
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65083,51	3065,37

* ==> 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	145	2	0,06				0,01	0,06	0,01	0,01
1.00G+1.50W[+z]	146	2	0,04			0,01	0,01	0,04	0,06	0,05
ΣΣ:+x	145	2	0,04	0,01			0,01	0,04	0,01	0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 27$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 23$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 18, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 146	Τέλος: 147	Μέλος: 393	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 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]
z	b	0,34	6,61	51,90	86,81	0,598	0,838	8658,04	2593,10
y	c	0,49	1,41	18,87	86,81	0,217	0,991	65444,92	3066,32

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+mzy	nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W(+x)+1.50S	146	2	0,06			0,02	0,01	0,06	0,03	0,03
1.00G+1.50W(+z)	146	2	0,04			0,01	0,01	0,04	0,06	0,05
ΣΣ:+x	147	2	0,04	0,01		0,01	0,01	0,04	0,02	0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 27	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 23	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 18, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 147	Τέλος: 22	Μέλος: 394	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,45	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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	6,61	51,90	86,81	0,598	0,838	8658,04	2593,10
y	c	0,49	1,45	19,32	86,81	0,223	0,989	62442,64	3058,19

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+mzy	nz+mzy+mzz
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	22	2	0,05	0,01	0,03	0,37	0,03	0,37	0,23	0,36
ΣΣ:+x	22	2	0,05	0,20		0,05	0,05	0,05	0,08	0,08
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	147	2	0,05	0,01	0,03	0,02	0,01	0,05	0,02	0,02

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 27	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 23	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 148	Μέλος: 395	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,45	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 [/]	$K \cdot a \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	6,61	51,89	86,81	0,598	0,838	8658,29	2593,12
y	c	0,49	1,45	19,32	86,81	0,223	0,989	62447,85	3058,21

* ==> 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+1.50W(-x)+0.75S	22	2	0,05	0,01	0,03	0,37	0,03	0,37	0,23	0,36
ΣΣ:+x	22	2	0,03	0,20	0,01	0,05	0,05	0,05	0,08	0,08

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 27$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 23$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 148	Τέλος: 149	Μέλος: 396	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	6,61	51,89	86,81	0,598	0,838	8658,29	2593,12
y	c	0,49	1,41	18,85	86,81	0,217	0,991	65642,68	3066,84

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	148	2	0,06				0,01	0,06	0,01	0,01
1.00G+1.50W[+z]	148	2	0,04					0,04	0,05	0,04
1.00G+1.50W[+z]	149	2	0,04			0,01		0,04	0,05	0,05
ΣΣ:+x	148	2	0,04	0,01			0,02	0,04	0,02	0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 27$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 23$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 149	Τέλος: 150	Μέλος: 397	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	6,61	51,89	86,81	0,598	0,838	8658,29	2593,12
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65083,51	3065,37

* ==> 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	149	2	0,06			0,02	0,01	0,06	0,03	0,03

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]	149	2	0,04			0,01		0,04	0,05	0,05
ΣΣ:+x	150	2	0,04	0,01		0,01	0,01	0,04	0,01	0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 27$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 23$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 150	Τέλος: 151	Μέλος: 398	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=1,42	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	6,61	51,89	86,81	0,598	0,838	8658,29	2593,12
y	c	0,49	1,42	18,90	86,81	0,218	0,991	65251,53	3065,81

* ==> 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	150	2	0,04	0,01			0,01	0,04	0,01	0,01
1.00G+1.50W[+z]	0	2	0,03					0,03	0,04	0,03
1.35G+1.05Q	150	2	0,03	0,01			0,01	0,03	0,01	0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 27$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 23$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 19, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 151	Τέλος: 21	Μέλος: 399	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=0,92	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	6,61	51,89	86,81	0,598	0,838	8658,29	2593,12
y	c	0,49	0,92	12,28	86,81	0,141	1,000	154693,10	3093,75

* ==> 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
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	21	2	0,03	0,02	0,01	0,05	0,03	0,05	0,06	0,06
ΣΣ:+x	21	2	0,02	0,20		0,01	0,04	0,02	0,04	0,03
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	151	2	0,03	0,01	0,01		0,01	0,03	0,01	0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 27$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 23$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 3$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 21	Τέλος: 156	Μέλος: 400		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=0,30		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	5,82	45,69	86,81	0,526	0,872	11167,51	2698,86
y	c	0,49	0,30	4,03	86,81	0,046	1,000	1434703,00	3093,75

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	21	2	0,03	0,02	0,02	0,05	0,03	0,05	0,05	0,06
ΣΣ:+x	21	2	0,02	0,22		0,01	0,10	0,02	0,11	0,07

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 24	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 20	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 1
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 20, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 156	Τέλος: 152	Μέλος: 401	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00
					β0z =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]
z	b	0,34	5,82	45,69	86,81	0,526	0,872	11167,51	2698,86
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65089,05	3065,39

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
ΣΣ:+x	156	2	0,01	0,04		0,03	0,06	0,03	0,07	0,06
ΣΣ:+x	156	2	0,01	0,03		0,02	0,07	0,03	0,08	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 24	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 20	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 20, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 152	Τέλος: 153	Μέλος: 402	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	5,82	45,69	86,81	0,526	0,872	11167,51	2698,86
y	c	0,49	1,41	18,89	86,81	0,218	0,991	65328,17	3066,02

* ==> 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
ΣΣ:+x	152	2	0,01	0,03		0,03		0,03	0,01	0,02
ΣΣ:+x	153	2	0,01	0,03			0,08	0,01	0,08	0,04
ΣΣ:+x	153	2	0,01	0,03		0,01	0,06	0,01	0,07	0,04

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 24$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 20$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 20, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 153	Τέλος: 154	Μέλος: 403	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,42	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	α0y = 1,00	α0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	5,82	45,69	86,81	0,526	0,872	11167,51	2698,86
y	c	0,49	1,42	18,93	86,81	0,218	0,991	65083,51	3065,37

* ==> 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
ΣΣ:+x	154	2		0,03		0,02	0,14	0,04	0,14	0,10
ΣΣ:+x	154	2	0,01	0,03		0,01	0,14	0,03	0,14	0,08
ΣΣ:+x	153	2	0,01	0,03			0,06	0,01	0,07	0,04

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 24$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 20$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 20, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 154	Τέλος: 17	Μέλος: 404	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,27	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	α0y = 1,00	α0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	5,82	45,69	86,81	0,526	0,872	11167,51	2698,86
y	c	0,49	1,27	16,95	86,81	0,195	1,000	81136,26	3093,75

* ==> 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
ΣΣ:+x	17	2	0,01	0,22			0,22	0,05	0,22	0,11

Έλεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 24$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 20$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 139	Τέλος: 75	Μέλος: 405	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΔ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1				0,04	0,12	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	139	1		0,02						

Έλεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 75	Τέλος: 35	Μέλος: 406	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΔ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,22	0,18
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	75	1	0,01	0,02				0,01		

Έλεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 35	Τέλος: 43	Μέλος: 407	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+myz	nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,23	0,21
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	35	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 43	Τέλος: 51	Μέλος: 408	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+myz	nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,23	0,20
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	43	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 51	Τέλος: 59	Μέλος: 409	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,23	0,20
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	51	1	0,02	0,02				0,02		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{maxy} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3y < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 59	Τέλος: 67	Μέλος: 410	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	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	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,06	0,22	0,18
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	59	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{maxy} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3y < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 21, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 67	Τέλος: 142	Μέλος: 411	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	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	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1				0,04	0,12	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	67	1		0,02						

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 138	Τέλος: 74	Μέλος: 412	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,22	0,18
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	138	1		0,02						

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 74	Τέλος: 34	Μέλος: 413	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1				0,04	0,13	0,05	0,20	0,13
ΣΣ:+x	0	1	0,01			0,02	0,05	0,02	0,12	0,14
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	74	1		0,02					0,01	0,03

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 34	Τέλος: 42	Μέλος: 414		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,22	0,23
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	34	1	0,02	0,02				0,02	0,05	0,12

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 42	Τέλος: 50	Μέλος: 415	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,23	0,26
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	42	1	0,02	0,02				0,02	0,06	0,14

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 50	Τέλος: 58	Μέλος: 416	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,22	0,22
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	50	1	0,02	0,02				0,02	0,04	0,10

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 58	Τέλος: 66	Μέλος: 417	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	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	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1				0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
ΣΣ:+x	0	1	0,01			0,02	0,05	0,02	0,12	0,14
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	58	1		0,02						

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 22, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 66	Τέλος: 143	Μέλος: 418	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	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	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1				0,04	0,13	0,05	0,20	0,15

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	66	1		0,02						

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 137	Τέλος: 73	Μέλος: 419	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,12	0,05	0,27	0,27
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	137	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 73	Τέλος: 33	Μέλος: 420	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
ΣΣ:+x	0	1	0,05			0,02	0,05	0,05	0,08	0,05
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,23	0,20
ΣΣ:+x	0	1	0,03			0,02	0,05	0,03	0,18	0,27
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	73	1		0,02						0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 33	Τέλος: 41	Μέλος: 421	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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+n
[/]	[/]	[/]								
ΣΣ:-x	0	1	0,06			0,02	0,05	0,06	0,26	0,42
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,06			0,03	0,10	0,06	0,38	0,53
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	33	1	0,06	0,02				0,06	0,16	0,39

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 41	Τέλος: 49	Μέλος: 422	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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	0	1	0,08			0,03	0,10	0,08	0,43	0,62
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	41	1	0,08	0,02				0,08	0,19	0,46

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 49	Τέλος: 57	Μέλος: 423	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
ΣΣ:+x	0	1	0,06			0,02	0,05	0,06	0,27	0,45
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,06			0,03	0,10	0,06	0,38	0,53
1.15G+1.05Q+0.90W(+x)+1.50S	49	1	0,06	0,02				0,06	0,15	0,36

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 23, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 57	Τέλος: 65	Μέλος: 424	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1				0,04	0,13	0,06	0,20	0,14
ΣΣ:+x	0	1	0,04			0,02	0,05	0,04	0,19	0,27
1.15G+1.05Q+0.90W(+x)+1.50S	57	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 136	Τέλος: 72	Μέλος: 425	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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]	0	1				0,04	0,13	0,05	0,19	0,13
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,01			0,03	0,10	0,04	0,20	0,19
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0,02			0,02	0,08	0,03	0,19	0,21
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	136	1	0,01	0,02				0,01	0,04	0,09

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 24, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 72	Τέλος: 32	Μέλος: 426	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,23	0,26
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0,03			0,02	0,08	0,03	0,21	0,26
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	72	1	0,02	0,02				0,02	0,06	0,14

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 24, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 32	Τέλος: 40	Μέλος: 427	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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]	0	1	0,03			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,04			0,03	0,10	0,04	0,29	0,36
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	32	1	0,04	0,02				0,04	0,10	0,24

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 24, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 40	Τέλος: 48	Μέλος: 428	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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]	0	1	0,03			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,04			0,03	0,10	0,04	0,30	0,38
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	40	1	0,04	0,02				0,04	0,11	0,26

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 24, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 48	Τέλος: 56	Μέλος: 429	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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]	0	1	0,03			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,04			0,03	0,10	0,04	0,29	0,35
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	48	1	0,03	0,02				0,03	0,09	0,21

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 24, Άνοιγμα 6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 56	Τέλος: 64	Μέλος: 430	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
[/]	[/]	[/]								
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,23	0,26
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	56	1	0,02	0,02				0,02	0,04	0,10

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 24, Άνοιγμα 7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 64	Τέλος: 144	Μέλος: 431	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
[/]	[/]	[/]								
1.00G+1.50W[+z]	0	1				0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,01			0,03	0,10	0,04	0,20	0,19
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	0	1	0,02			0,02	0,08	0,03	0,18	0,19
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	64	1	0,01	0,02				0,01	0,01	0,03

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 135	Τέλος: 71	Μέλος: 432	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,12	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,01			0,03	0,10	0,04	0,20	0,19
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	135	1	0,01	0,02				0,01	0,03	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 71	Τέλος: 31	Μέλος: 433	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,06	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,25	0,29
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	71	1	0,03	0,02				0,03	0,07	0,17

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 31	Τέλος: 39	Μέλος: 434	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12

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	0,03			0,03	0,10	0,04	0,24	0,27
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	31	1	0,03	0,02				0,03	0,06	0,15

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot l / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 39	Τέλος: 47	Μέλος: 435		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,24	0,26
1.15G+1.05Q+0.90W[-x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,24	0,27
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	39	1	0,02	0,02				0,02	0,06	0,15

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot l / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 47	Τέλος: 55	Μέλος: 436	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,24	0,27
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	47	1	0,03	0,02				0,03	0,06	0,15

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot l / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			-2		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 55	Τέλος: 63	Μέλος: 437	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΔ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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) $n_y + m_y y + m_z z$	EC3 (6.62) $n_z + m_z y + m_z z$
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,06	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,25	0,29
1.15G+1.05Q+0.90W[-x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,25	0,30
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	55	1	0,03	0,02				0,03	0,07	0,18

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 25, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 63	Τέλος: 145	Μέλος: 438	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΔ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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) $n_y + m_y y + m_z z$	EC3 (6.62) $n_z + m_z y + m_z z$
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,12	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,01			0,03	0,10	0,04	0,20	0,19
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	63	1	0,01	0,02				0,01	0,04	0,09

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 134	Τέλος: 70	Μέλος: 439	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100	ΤΕΓΙΔΑ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=4,95		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	4,95	121,92	86,81	1,404	0,380	295,38	221,87
y	c	0,49	4,95	197,21	86,81	2,272	0,157	113,18	91,77

* ==> 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+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,13
1.15G+1.05Q+1.50S	0	1	0,01			0,03	0,10	0,04	0,21	0,20
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,21	0,21
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	134	1	0,01	0,02				0,01	0,04	0,09

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 70	Τέλος: 30	Μέλος: 440	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100	ΤΕΓΙΔΑ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=4,80		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
[/]	[/]	[/]								
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,26	0,30
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	70	1	0,03	0,02				0,03	0,07	0,18

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 30	Τέλος: 38	Μέλος: 441	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100	ΤΕΓΙΔΑ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=4,80		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,27	0,32
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	30	1	0,03	0,02				0,03	0,08	0,20

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 38	Τέλος: 46	Μέλος: 442	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00 a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,27	0,32
1.15G+1.05Q+0.90W[-x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,27	0,33
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	38	1	0,03	0,02				0,03	0,09	0,20

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 46	Τέλος: 54	Μέλος: 443	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00 a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,27	0,32
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	46	1	0,03	0,02				0,03	0,08	0,20

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	$w_{max} < 2$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 54	Τέλος: 62	Μέλος: 444	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,26	0,30
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	54	1	0,03	0,02				0,03	0,08	0,10

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	$w_{max} < 2$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 26, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 62	Τέλος: 146	Μέλος: 445	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,21	0,21
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	62	1	0,02	0,02				0,02	0,04	0,10

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	$w_{max} < 2$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 133	Τέλος: 69	Μέλος: 446	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l _{cl} =4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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}
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,12	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,26	0,31
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0,04			0,02	0,08	0,04	0,24	0,32
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	133	1	0,03	0,02				0,03	0,08	0,19

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* --> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 69	Τέλος: 29	Μέλος: 447	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l _{cl} =4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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	0	1	0,07			0,03	0,10	0,07	0,39	0,54
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	69	1	0,07	0,02				0,07	0,17	0,40

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 29	Τέλος: 37	Μέλος: 448	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

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

Αξονας	Κ.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

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[+x]+0.75S	0	1	0,06			0,02	0,08	0,06	0,31	0,44
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,06			0,03	0,10	0,06	0,37	0,51
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	29	1	0,06	0,02				0,06	0,16	0,38

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 37	Τέλος: 45	Μέλος: 449	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

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

Αξονας	Κ.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

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+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,06			0,03	0,10	0,06	0,37	0,51
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	37	1	0,06	0,02				0,06	0,15	0,37

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 45	Τέλος: 53	Μέλος: 450	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

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

Αξονας	Κ.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [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	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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	0	1	0,06			0,03	0,10	0,06	0,37	0,51
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	45	1	0,06	0,02				0,06	0,15	0,37

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 53	Τέλος: 61	Μέλος: 451		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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	0	1	0,07			0,03	0,10	0,07	0,39	0,53
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	53	1	0,06	0,02				0,06	0,16	0,38

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 27, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 61	Τέλος: 147	Μέλος: 452	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,12	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	0	1	0,05			0,02	0,08	0,05	0,29	0,42
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	61	1	0,02	0,02				0,02	0,05	0,11

Έλεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 13	Μέλος: 453	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,09	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	5,09	125,48	86,81	1,445	0,363	278,86	212,10
y	c	0,49	5,09	202,97	86,81	2,338	0,149	106,85	87,21

* ==> 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	0	1	0,05			0,02	0,06	0,05	0,25	0,40
1.35G+1.05Q+0.75S	0	1	0,05			0,02	0,07	0,05	0,29	0,44
1.35G+1.05Q	19	1	0,04	0,01				0,04	0,12	0,29

Έλεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* --> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 24	Μέλος: 454	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	5,10	125,62	86,81	1,447	0,362	278,26	211,73
y	c	0,49	5,10	203,19	86,81	2,340	0,149	106,62	87,04

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,09			0,03	0,10	0,09	0,54	0,78
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	13	1	0,09	0,02				0,09	0,25	0,60

Έλεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 25	Μέλος: 455	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	5,10	125,62	86,81	1,447	0,362	278,26	211,73
y	c	0,49	5,10	203,19	86,81	2,340	0,149	106,62	87,05

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

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+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,09			0,03	0,10	0,09	0,54	0,78
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	24	1	0,09	0,02				0,09	0,25	0,60

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 26	Μέλος: 456	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	5,10	125,62	86,81	1,447	0,362	278,26	211,73
y	c	0,49	5,10	203,19	86,81	2,340	0,149	106,62	87,04

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

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+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,09			0,03	0,10	0,09	0,55	0,79
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	25	1	0,09	0,02				0,09	0,25	0,61

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 27	Μέλος: 457	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	5,10	125,62	86,81	1,447	0,362	278,26	211,73
y	c	0,49	5,10	203,19	86,81	2,340	0,149	106,62	87,05

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,09			0,03	0,10	0,09	0,55	0,79
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	26	1	0,09	0,02				0,09	0,25	0,61

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 28	Μέλος: 458	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,10	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	5,10	125,62	86,81	1,447	0,362	278,26	211,73
y	c	0,49	5,10	203,19	86,81	2,340	0,149	106,62	87,05

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,09			0,03	0,10	0,09	0,55	0,79
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	27	1	0,09	0,02				0,09	0,25	0,61

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 28, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 22	Μέλος: 459	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,10	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	5,10	125,51	86,81	1,446	0,363	278,75	212,03
y	c	0,49	5,10	203,01	86,81	2,338	0,149	106,81	87,18

* ==> Όπου 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]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,13
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,04			0,03	0,10	0,04	0,29	0,37
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	28	1	0,04	0,02				0,04	0,10	0,24

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			-2		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 132	Τέλος: 84	Μέλος: 460	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l _{cl} =4,80	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	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 [/]	$K \cdot a_{0L}$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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}
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,12	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,26	0,31
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0,04			0,02	0,08	0,04	0,24	0,32
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	132	1	0,03	0,02				0,03	0,08	0,19

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* --> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 84	Τέλος: 92	Μέλος: 461	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l _{cl} =4,80	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	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 [/]	$K \cdot a_{0L}$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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	0	1	0,07			0,03	0,10	0,07	0,39	0,54
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	84	1	0,07	0,02				0,07	0,17	0,40

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 92	Τέλος: 100	Μέλος: 462	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

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[+x]+0.75S	0	1	0,06			0,02	0,08	0,06	0,31	0,44
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,06			0,03	0,10	0,06	0,37	0,51
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	92	1	0,06	0,02				0,06	0,16	0,38

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 1
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 100	Τέλος: 108	Μέλος: 463	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

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+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,06			0,03	0,10	0,06	0,37	0,51
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	100	1	0,06	0,02				0,06	0,15	0,37

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 108	Τέλος: 116	Μέλος: 464	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [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	ς	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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	0	1	0,06			0,03	0,10	0,06	0,37	0,51
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	108	1	0,06	0,02				0,06	0,15	0,37

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 116	Τέλος: 124	Μέλος: 465	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Y + Z
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Τέλος Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00
			β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
γ	ς	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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	0	1	0,07			0,03	0,10	0,07	0,39	0,54
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	116	1	0,06	0,02				0,06	0,16	0,38

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 29, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 124	Τέλος: 148	Μέλος: 466	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Y + Z
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Τέλος Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00
			β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
γ	ς	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,12	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	0	1	0,05			0,02	0,08	0,05	0,29	0,42
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	124	1	0,02	0,02				0,02	0,05	0,11

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

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

Κόμβοι	Αρχή: 131	Τέλος: 83	Μέλος: 467	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,21	0,20
1.15G+1.05Q+1.50S	0	1	0,01			0,03	0,10	0,04	0,20	0,20
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	131	1	0,01	0,02				0,01	0,04	0,09

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 83	Τέλος: 91	Μέλος: 468	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,26	0,30
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	83	1	0,03	0,02				0,03	0,07	0,17

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 91	Τέλος: 99	Μέλος: 469	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+mzy	nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,27	0,32
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	91	1	0,03	0,02				0,03	0,08	0,20

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 99	Τέλος: 107	Μέλος: 470	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+mzy	nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,27	0,32
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,27	0,33
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	99	1	0,03	0,02				0,03	0,08	0,20

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 107	Τέλος: 115	Μέλος: 471	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,27	0,32
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	107	1	0,03	0,02				0,03	0,08	0,20

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 115	Τέλος: 123	Μέλος: 472	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,00	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,25	0,30
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	115	1	0,03	0,02				0,03	0,08	0,18

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 30, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 123	Τέλος: 149	Μέλος: 473	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,21	0,21
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	123	1	0,02	0,02				0,02	0,04	0,10

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 130	Τέλος: 82	Μέλος: 474	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,12	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,01			0,03	0,10	0,04	0,20	0,19
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	130	1	0,01	0,02				0,01	0,03	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 82	Τέλος: 90	Μέλος: 475	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00 β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,06	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,25	0,29
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	82	1	0,03	0,02				0,03	0,07	0,18

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 90	Τέλος: 98	Μέλος: 476	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,24	0,27
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	90	1	0,03	0,02				0,03	0,06	0,16

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 98	Τέλος: 106	Μέλος: 477	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,24	0,26
1.15G+1.05Q+0.90W[-x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,24	0,27
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	98	1	0,02	0,02				0,02	0,06	0,15

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 106	Τέλος: 114	Μέλος: 478	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

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

Αξονας	Κ.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+mzy	nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,24	0,27
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	106	1	0,03	0,02				0,03	0,06	0,15

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 114	Τέλος: 122	Μέλος: 479		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=4,80		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

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

Αξονας	Κ.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+mzy	nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,06	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,03			0,03	0,10	0,04	0,26	0,30
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	114	1	0,03	0,02				0,03	0,07	0,18

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 31, Άνοιγμα 7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 122	Τέλος: 150	Μέλος: 480	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΠΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
[/]	[/]	[/]								
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,12	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,01			0,03	0,10	0,04	0,20	0,19
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	122	1	0,01	0,02				0,01	0,03	0,08

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 129	Τέλος: 81	Μέλος: 481	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* --> 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
[/]	[/]	[/]								
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,01			0,03	0,10	0,04	0,20	0,19
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0,02			0,02	0,08	0,03	0,18	0,21
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	129	1	0,01	0,02				0,01	0,04	0,09

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 81	Τέλος: 89	Μέλος: 482	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,23	0,25
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	0	1	0,03			0,02	0,08	0,03	0,21	0,25
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	81	1	0,02	0,02				0,02	0,06	0,14

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 89	Τέλος: 97	Μέλος: 483	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,04			0,03	0,10	0,04	0,28	0,35
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	89	1	0,04	0,02				0,04	0,10	0,23

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 97	Τέλος: 105	Μέλος: 484	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,04			0,03	0,10	0,04	0,30	0,38
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	97	1	0,04	0,02				0,04	0,11	0,26

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 105	Τέλος: 113	Μέλος: 485	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,04			0,03	0,10	0,04	0,28	0,35
1.15G+1.05Q+0.90W(+x)+1.50S	105	1	0,03	0,02				0,03	0,09	0,21

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 113	Τέλος: 121	Μέλος: 486	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,23	0,25
1.15G+1.05Q+0.90W(+x)+1.50S	113	1	0,02	0,02				0,02	0,04	0,10

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 32, Άνοιγμα 7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 121	Τέλος: 151	Μέλος: 487	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+mzy	nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,01			0,03	0,10	0,04	0,20	0,19
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	0	1	0,02			0,02	0,08	0,03	0,18	0,19
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	121	1	0,01	0,02				0,01	0,01	0,03

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 125	Τέλος: 79	Μέλος: 488	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+mzy	nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1				0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
ΣΣ: +x	0	1	0,01			0,02	0,05	0,02	0,11	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	125	1		0,02						

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 79	Τέλος: 87	Μέλος: 489	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1				0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
ΣΣ:+x	0	1	0,01			0,02	0,05	0,02	0,12	0,14
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	79	1	0,01	0,02				0,01	0,01	0,03

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 87	Τέλος: 95	Μέλος: 490	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,22	0,23
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	87	1	0,02	0,02				0,02	0,05	0,12

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 95	Τέλος: 103	Μέλος: 491	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12

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	0,02			0,03	0,10	0,04	0,23	0,26
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	95	1	0,02	0,02				0,02	0,06	0,15

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 103	Τέλος: 111	Μέλος: 492	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[-x]+1.50S	0	1	0,02			0,03	0,10	0,04	0,22	0,23
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	103	1	0,02	0,02				0,02	0,04	0,10

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 33, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 111	Τέλος: 119	Μέλος: 493		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1				0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
ΣΣ:+x	0	1	0,01			0,02	0,05	0,02	0,12	0,14
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	111	1		0,02						

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

Δοκός: 33, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 119	Τέλος: 152	Μέλος: 494	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+myz	nz+mzy+mz
1.00G+1.50W[+z]	0	1				0,04	0,13	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	119	1		0,02						

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 34, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 127	Τέλος: 78	Μέλος: 495	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00
					β0z =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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+myz	nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1				0,04	0,12	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	127	1		0,02						

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 34, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 78	Τέλος: 86	Μέλος: 496	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,22	0,17
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	78	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 34, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 86	Τέλος: 94	Μέλος: 497	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Y + Z	Τέλος Y + Z
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,23	0,19
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	86	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 34, Άνοιγμα 4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 94	Τέλος: 102	Μέλος: 498	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Y + Z	Τέλος Y + Z
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,22	0,19
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	94	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 34, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 102	Τέλος: 110	Μέλος: 499	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,23	0,19
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	102	1	0,02	0,02				0,02		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 34, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 110	Τέλος: 118	Μέλος: 500	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 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 [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,22	0,17
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	110	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 34, Άνοιγμα 7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 118	Τέλος: 153	Μέλος: 501	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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

Αξονας	Κ.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
1.00G+1.50W[+z]	0	1				0,04	0,12	0,05	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	118	1		0,02						

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 35, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 126	Τέλος: 80	Μέλος: 502	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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

Αξονας	Κ.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,12	0,05	0,27	0,27
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	126	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 35, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 80	Τέλος: 88	Μέλος: 503	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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

Αξονας	Κ.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
ΣΣ:+x	0	1	0,05			0,02	0,05	0,05	0,08	0,05
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,21	0,16
ΣΣ:+x	0	1	0,03			0,02	0,05	0,03	0,18	0,27
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	80	1		0,02						0,01

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 35, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 88	Τέλος: 96	Μέλος: 504	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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	0	1	0,07			0,03	0,10	0,07	0,39	0,53
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	88	1	0,07	0,02				0,07	0,16	0,39

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3z < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 35, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 96	Τέλος: 104	Μέλος: 505		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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	0	1	0,08			0,03	0,10	0,08	0,44	0,62
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	96	1	0,08	0,02				0,08	0,19	0,47

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 35, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 104	Τέλος: 112	Μέλος: 506		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=4,80		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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}
ΣΣ:+x	0	1	0,06			0,02	0,05	0,06	0,27	0,45
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	0	1	0,06			0,03	0,10	0,06	0,38	0,53
1.15G+1.05Q+0.90W(+x)+1.50S	104	1	0,06	0,02				0,06	0,15	0,36

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L τα μήκος για διαστασιολόγηση

Δοκός: 35, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 112	Τέλος: 120	Μέλος: 507	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l _c =4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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}
ΣΣ:+x	0	1	0,05			0,02	0,05	0,05	0,08	0,05
1.00G+1.50W(+z)	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,21	0,16
ΣΣ:+x	0	1	0,04			0,02	0,05	0,04	0,19	0,28
1.15G+1.05Q+0.90W(+x)+1.50S	112	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 128	Τέλος: 77	Μέλος: 508	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+myz	nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,22	0,17
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	128	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 77	Τέλος: 85	Μέλος: 509		ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑ		Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80		Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 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]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+myz	nz+mzy+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,25	0,23
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	77	1	0,03	0,02				0,03		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 85	Τέλος: 93	Μέλος: 510	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΙΑΔ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,12	232,61
y	c	0,49	4,80	191,24	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,27	0,27
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	85	1	0,04	0,02				0,04		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 93	Τέλος: 101	Μέλος: 511	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Y + Z	Τέλος Y + Z
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		
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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,28	0,29
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	93	1	0,04	0,02				0,04		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 101	Τέλος: 109	Μέλος: 512	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή Y + Z	Τέλος Y + Z
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		
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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,27	0,27
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	101	1	0,04	0,02				0,04		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 109	Τέλος: 117	Μέλος: 513	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l _{cl} =4,80	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
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*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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 _y γ+myz	EC3 (6.62) n _z +m _z γ+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,25	0,23
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	109	1	0,03	0,02				0,03		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 36, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 117	Τέλος: 154	Μέλος: 514	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l _{cl} =4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
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*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
z	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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 _y γ+myz	EC3 (6.62) n _z +m _z γ+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01			0,04	0,13	0,05	0,22	0,17
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	117	1	0,01	0,02				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 37, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 19	Μέλος: 515	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=9,00	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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

Αξονας	Κ.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	9,00	221,67	86,81	2,553	0,134	89,35	78,46
y	c	0,49	9,00	358,57	86,81	4,130	0,052	34,24	30,60

* ==> 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[-z]+0.75S	0	1	0,01				0,28	0,08	0,69	0,54
1.15G+1.05Q+0.90W(-x)+1.50S	19	1	0,03					0,03	0,24	0,62
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	19	1	0,02	0,02				0,02	0,12	0,30

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 36	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 30	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 30
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 38, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 24	Μέλος: 516	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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

Αξονας	Κ.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	5,10	125,62	86,81	1,447	0,362	278,26	211,73
y	c	0,49	5,10	203,19	86,81	2,340	0,149	106,62	87,04

* ==> 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+mzz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,09			0,03	0,10	0,09	0,54	0,78
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	13	1	0,09	0,02				0,09	0,25	0,60

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 39, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 24	Τέλος: 25	Μέλος: 517	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,10	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00 a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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

Αξονας	Κ.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	5,10	125,62	86,81	1,447	0,362	278,26	211,73
y	c	0,49	5,10	203,19	86,81	2,340	0,149	106,62	87,05

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,09			0,03	0,10	0,09	0,54	0,78
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	24	1	0,09	0,02				0,09	0,25	0,60

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 39, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 25	Τέλος: 26	Μέλος: 518	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,10	Αρχή Y + Z	Τέλος Y + Z
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	5,10	125,62	86,81	1,447	0,362	278,26	211,73
y	c	0,49	5,10	203,19	86,81	2,340	0,149	106,62	87,04

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,09			0,03	0,10	0,09	0,55	0,79
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	25	1	0,09	0,02				0,09	0,25	0,61

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 39, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 26	Τέλος: 27	Μέλος: 519	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,10	Αρχή Y + Z	Τέλος Y + Z
Κανονισμός	Πλαστικότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	5,10	125,62	86,81	1,447	0,362	278,26	211,73
y	c	0,49	5,10	203,19	86,81	2,340	0,149	106,62	87,05

* ==> 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+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,09			0,03	0,10	0,09	0,55	0,79
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	26	1	0,09	0,02				0,09	0,25	0,61

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 39, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 27	Τέλος: 28	Μέλος: 520	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,10	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	b	0,34	5,10	125,62	86,81	1,447	0,362	278,26	211,73
y	c	0,49	5,10	203,19	86,81	2,340	0,149	106,62	87,05

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+my+myz	nz+mz+mzz
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,09			0,03	0,10	0,09	0,55	0,79
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	27	1	0,09	0,02				0,09	0,25	0,61

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 39, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 22	Μέλος: 521	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,10	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 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]
z	b	0,34	5,10	125,51	86,81	1,446	0,363	278,75	212,03
y	c	0,49	5,10	203,01	86,81	2,338	0,149	106,81	87,18

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+my+myz	nz+mz+mzz
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,13	0,05	0,19	0,13
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,04			0,03	0,10	0,04	0,29	0,37
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	28	1	0,04	0,02				0,04	0,10	0,24

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 40, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 65	Τέλος: 155	Μέλος: 522	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΙΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Αντοχή μέλους σε λυγισμό [EC3-1-1 §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	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,12	0,05	0,25	0,24
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	65	1	0,03	0,02				0,03		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			-2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	-2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 41, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 120	Τέλος: 156	Μέλος: 523	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	HEA100		ΤΕΓΓΔΑ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=4,80	Αρχή
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	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	b	0,34	4,80	118,23	86,81	1,362	0,398	314,13	232,62
y	c	0,49	4,80	191,23	86,81	2,203	0,166	120,36	96,88

* ==> 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
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02			0,04	0,12	0,05	0,26	0,26
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	120	1	0,03	0,02				0,03		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	4			2		
1.00[G+ψ2xQ]	4		0	2		

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 2	Μέλος: 524	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,09	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	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,79	962,31
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,97	193,18

* ==> Όπου 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	0,02				0,02	0,02	0,03	0,02
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,02				0,02	0,02	0,04	0,02

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]	0	1	0,01					0,01	0,02	0,07
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	1	1	0,02	0,01				0,02		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 3	Μέλος: 525	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,09	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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0,21	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,79	962,31
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,97	193,18

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88

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	0,13				0,01	0,13	0,02	0,01
ΣΣ:-x	0	1	0,06				0,01	0,06	0,10	0,37
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	2	1	0,06	0,01				0,06		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 4	Μέλος: 526	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,09	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 [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0,21	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,79	962,31
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,97	193,18

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88

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	0,17				0,01	0,17	0,02	0,01
ΣΣ:-x	0	1	0,06				0,01	0,06	0,10	0,34
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,07					0,07	0,09	0,41
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	3	1	0,09	0,01				0,09		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	0			0		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 5	Μέλος: 527	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,09	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
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	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,72	962,30
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,96	193,18

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88

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	0,16				0,01	0,16	0,02	0,01
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,08					0,08	0,10	0,46
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	4	1	0,10	0,01				0,10		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 6	Μέλος: 528	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,09	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
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	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,79	962,31
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,97	193,18

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88

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	0,19				0,01	0,19	0,02	0,01
ΣΣ: +x	0	1	0,07				0,01	0,07	0,12	0,42
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,08					0,08	0,09	0,43
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	5	1	0,09	0,01				0,09		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 7	Μέλος: 529	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,09	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 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]
z	a	0,21	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,79	962,31
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,97	193,18

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+mzy	nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	0	1	0,17				0,01	0,17	0,02	0,01
ΣΣ:+x	0	1	0,09				0,01	0,09	0,14	0,54
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	6	1	0,06	0,01				0,06		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmax < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3 < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 42, Άνοιγμα 7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 8	Μέλος: 530	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,09	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κίρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z =1,00	β0y =1,00	β0z =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]
z	a	0,21	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,79	962,31
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,97	193,18

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+mzy	nz+mzy+mzz
1.35G+1.05Q	0	1	0,02				0,02	0,02	0,03	0,02
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,02				0,02	0,02	0,04	0,02
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,02					0,02	0,02	0,09
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	7	1	0,02	0,01				0,02		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmax < 20	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3 < 17	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 17
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 9	Τέλος: 10	Μέλος: 531	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,09	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =1,00	a0z = 1,00	β0y =1,00	β0z =1,00

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

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	K*a0*L [m]	λ [/]	λ1 [/]	λ/λ1 [/]	x [/]	Ncr [kN]	NbRd [kN]
z	a	0,21	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,79	962,31
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,97	193,18

* ==> Όπου 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	0,02				0,02	0,02	0,03	0,02
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,01				0,02	0,01	0,04	0,02
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01				0,01	0,01	0,03	0,07
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	9	1	0,01	0,01				0,01		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 2, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 11	Μέλος: 532	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,09	Αρχή Y + Z	Τέλος Y + Z
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		
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	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,79	962,31
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,97	193,18

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88

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	0,13				0,01	0,13	0,02	0,01
ΣΣ:-x	0	1	0,06				0,01	0,06	0,10	0,37
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	10	1	0,05	0,01				0,05		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 * L / 250$, $w_3 < \beta_0 * L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 3, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 12	Μέλος: 533	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,09	Αρχή Y + Z	Τέλος Y + Z
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός		
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	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,79	962,31
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,97	193,18

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88

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	0,17				0,01	0,17	0,02	0,01
ΣΣ:-x	0	1	0,06				0,01	0,06	0,10	0,34
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	11	1	0,09	0,01				0,09		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 14	Μέλος: 534	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,09	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	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,72	962,30
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,96	193,18

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88

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	0,16				0,01	0,16	0,02	0,01
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,06				0,01	0,06	0,08	0,33
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	12	1	0,10	0,01				0,10		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 15	Μέλος: 535	ΣΠΕΜ = 1,00
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,09	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	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,79	962,31
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,97	193,18

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88

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	0,19				0,01	0,19	0,02	0,01
ΣΣ:+x	0	1	0,07				0,01	0,07	0,12	0,42
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	14	1	0,09	0,01				0,09		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 20 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 17 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 17 [mm]
G	0			0		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
$1.00[G+\psi 2xQ]$	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 6, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 16	Μέλος: 536	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος $l_{cl}=5,09$	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	$K_y = 1,00$	$K_z = 1,00$	$a_{0y} = 1,00$	$\beta_{0y} = 1,00$	$\beta_{0z} = 1,00$

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	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,79	962,31
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,97	193,18

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) $n_y + m_{yy} + m_{yz}$	EC3 (6.62) $n_z + m_{zy} + m_{zz}$
ΣΣ:+x	0	1	0,17				0,01	0,17	0,02	0,01
ΣΣ:+x	0	1	0,09				0,01	0,09	0,14	0,54

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	0			0		
$1.00[G+\psi 2xQ]$	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 43, Άνοιγμα 7, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 17	Μέλος: 537	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	IPE240		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος $l_{cl}=5,09$	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	$K_y = 1,00$	$K_z = 1,00$	$a_{0y} = 1,00$	$\beta_{0y} = 1,00$	$\beta_{0z} = 1,00$

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	5,09	51,04	86,81	0,588	0,895	3114,79	962,31
y	b	0,34	5,09	189,18	86,81	2,179	0,180	226,97	193,18

* ==> 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) $n_z + m_{zy} + m_{zz}$
1.35G+1.05Q	0	1	0,02				0,02	0,02	0,03	0,02
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	0	1	0,02				0,02	0,02	0,04	0,02
1.00G+1.50W[+z]	0	1	0,01				0,01	0,01	0,03	0,08
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	16	1	0,02	0,01				0,02		

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L/250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L/300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 20$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cy} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_{cz} [mm]	$w_3 < 17$ [mm]
G	0			0		
$1.00[G+\psi 2xQ]$	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 44, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 20	Τέλος: 126	Μέλος: 538	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ			Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=0,26			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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
z	b	0,34	5,77	45,28	86,81	0,522	0,875	11374,89	2705,66
y	c	0,49	0,26	3,47	86,81	0,040	1,000	1933764,00	3093,75

* ==> 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
[/]	[/]	[/]								
ΣΣ:-x	20	2	0,02	0,22		0,04	0,14	0,06	0,16	0,11
ΣΣ:+x	20	2	0,01	0,22		0,03	0,11	0,04	0,13	0,09
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	20	2	0,03	0,02	0,02	0,05	0,02	0,06	0,05	0,06

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 24	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 20	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 1
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 44, Άνοιγμα 2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 126	Τέλος: 125	Μέλος: 539	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ			Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=1,41			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 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]
z	b	0,34	5,77	45,28	86,81	0,522	0,875	11374,89	2705,66
y	c	0,49	1,41	18,82	86,81	0,217	0,991	65803,43	3067,25

* ==> 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+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
ΣΣ:-x	126	2	0,01	0,03		0,04	0,11	0,06	0,13	0,11
ΣΣ:+z	126	2	0,02	0,04		0,03	0,09	0,04	0,10	0,08

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ	wmaxy < 24	απαιτ.αντιβέλος wcy	w3y < 20	wmaxz	απαιτ.αντιβέλος wcz	w3z < 5
[/]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]	[mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 44, Άνοιγμα 3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 125	Τέλος: 127	Μέλος: 540	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ			Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275	Μήκος lcl=1,42			Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Κύρια δοκός			Οχι	Οχι
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 1,00	a0z = 1,00	β0y = 1,00	β0z = 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]
z	b	0,34	5,77	45,28	86,81	0,522	0,875	11374,89	2705,66

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	c	0,49	1,42	18,90	86,81	0,218	0,991	65266,45	3065,85

* ==> Όπου 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	125	2	0,02	0,03		0,01	0,03	0,02	0,03	0,02
ΣΣ:-x	127	2	0,01	0,03		0,01	0,05	0,01	0,06	0,04
ΣΣ:-x	125	2	0,01	0,04		0,01	0,03	0,01	0,04	0,02

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 24 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 20 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z < 5 [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 44, Άνοιγμα 4, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 127	Τέλος: 128	Μέλος: 541	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,41	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	b	0,34	5,77	45,28	86,81	0,522	0,875	11374,89	2705,66
γ	c	0,49	1,41	18,87	86,81	0,217	0,991	65489,46	3066,44

* ==> 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:-x	128	2	0,01	0,04		0,02	0,12	0,04	0,13	0,09

Ελεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: wmax < β0*L/250 , w3 < β0*L/300

Φόρτ [/]	wmaxy < 24 [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcy [mm]	w3y < 20 [mm]	wmaxz [mm]	απαιτ.αντιβέλος wcz [mm]	w3z [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 44, Άνοιγμα 5, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 128	Τέλος: 9	Μέλος: 542	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	HEA300		ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=1,27	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	b	0,34	5,77	45,28	86,81	0,522	0,875	11374,89	2705,66
γ	c	0,49	1,27	16,95	86,81	0,195	1,000	81136,26	3093,75

* ==> 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
ΣΣ:-x	9	2	0,01	0,22			0,21	0,04	0,21	0,11
ΣΣ:+x	9	2	0,01	0,22			0,16	0,03	0,16	0,08

Έλεγχος βέλους [EC3-1-1 §7.2.1]: $w_{max} < \beta_0 \cdot L / 250$, $w_3 < \beta_0 \cdot L / 300$

Φόρτ [/]	$w_{max} < 24$ [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_y [mm]	$w_3 < 20$ [mm]	w_{maxz} [mm]	απαιτ.αντιβέλος w_z [mm]	$w_3z < 5$ [mm]
G	0			0		
1.00[G+ψ2xQ]	0		0			

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Δοκός: 51, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 2	Μέλος: 543	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS100X4		ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=6,47	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Έλεγχος αδιάστατης λυγηρότητας [EC8-1 §6.7.3]

Αξονας [/]	$[a_0 \cdot K \cdot I]$ [m]	i [cm]	$\min(\lambda/\lambda_1)$ [/]	(λ/λ_1) [/]	$\max(\lambda/\lambda_1)$ [/]
z	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00
y	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00

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	3	1	0,23					0,23		

Δοκός: 52, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 3	Μέλος: 544	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS100X4		ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=6,47	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

Έλεγχος αδιάστατης λυγηρότητας [EC8-1 §6.7.3]

Αξονας [/]	$[a_0 \cdot K \cdot I]$ [m]	i [cm]	$\min(\lambda/\lambda_1)$ [/]	(λ/λ_1) [/]	$\max(\lambda/\lambda_1)$ [/]
z	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00
y	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00

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	2	1	0,09					0,09		

Δοκός: 53, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 4	Μέλος: 545	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS100X4		ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=6,47	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Έλεγχος αδιάστατης λυγηρότητας [EC8-1 §6.7.3]

Αξονας [/]	$[a_0 \cdot K \cdot I]$ [m]	i [cm]	$\min(\lambda/\lambda_1)$ [/]	(λ/λ_1) [/]	$\max(\lambda/\lambda_1)$ [/]
z	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00
y	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00

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	5	1	0,18					0,18		

Δοκός: 54, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 5	Μέλος: 546	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS100X4		ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=6,47	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Έλεγχος αδιάστατης λυγρότητας [EC8-1 §6.7.3]

Αξονας	[a0 * K * I]	i	min(λ/λ1)	(λ/λ1)	max(λ/λ1)
[/]	[m]	[cm]	[/]	[/]	[/]
z	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00
y	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+myz	nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	5	1	0,18					0,18		

Δοκός: 55, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 7	Μέλος: 547	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS100X4		ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=6,47	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

Έλεγχος αδιάστατης λυγρότητας [EC8-1 §6.7.3]

Αξονας	[a0 * K * I]	i	min(λ/λ1)	(λ/λ1)	max(λ/λ1)
[/]	[m]	[cm]	[/]	[/]	[/]
z	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00
y	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+myz	nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	6	1	0,23					0,23		

Δοκός: 56, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 6	Μέλος: 548	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS100X4		ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=6,47	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

Έλεγχος αδιάστατης λυγρότητας [EC8-1 §6.7.3]

Αξονας	[a0 * K * I]	i	min(λ/λ1)	(λ/λ1)	max(λ/λ1)
[/]	[m]	[cm]	[/]	[/]	[/]
z	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00
y	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61)	EC3 (6.62)
[/]	[/]	[/]							ny+myy+myz	nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	7	1	0,09					0,09		

Δοκός: 57, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 10	Τέλος: 11	Μέλος: 549	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS100X4		ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=6,47	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Έλεγχος αδιάστατης λυγνρότητας [EC8-1 §6.7.3]

Αξονας [/]	$[a_0 * K * I]$ [m]	i [cm]	$\min(\lambda/\lambda_1)$ [/]	(λ/λ_1) [/]	$\max(\lambda/\lambda_1)$ [/]
z	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00
y	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00

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	11	1	0,10					0,10		

Δοκός: 58, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 11	Τέλος: 10	Μέλος: 550	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS100X4		ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=6,47	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Έλεγχος αδιάστατης λυγνρότητας [EC8-1 §6.7.3]

Αξονας [/]	$[a_0 * K * I]$ [m]	i [cm]	$\min(\lambda/\lambda_1)$ [/]	(λ/λ_1) [/]	$\max(\lambda/\lambda_1)$ [/]
z	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00
y	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00

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	11	1	0,23					0,23		

Δοκός: 59, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 12	Τέλος: 14	Μέλος: 551	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS100X4		ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=6,47	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Έλεγχος αδιάστατης λυγνρότητας [EC8-1 §6.7.3]

Αξονας [/]	$[a_0 * K * I]$ [m]	i [cm]	$\min(\lambda/\lambda_1)$ [/]	(λ/λ_1) [/]	$\max(\lambda/\lambda_1)$ [/]
z	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00
y	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00

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	12	1	0,18					0,18		

Δοκός: 60, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 14	Τέλος: 12	Μέλος: 552	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS100X4		ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=6,47	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

Έλεγχος αδιάστατης λυγνρότητας [EC8-1 §6.7.3]

Αξονας [/]	$[a_0 * K * I]$ [m]	i [cm]	$\min(\lambda/\lambda_1)$ [/]	(λ/λ_1) [/]	$\max(\lambda/\lambda_1)$ [/]
z	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00
y	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00

Μέγιστα ελέγχων E_d/R_d

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	14	1	0,18					0,18		

Δοκός: 61, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 15	Τέλος: 16	Μέλος: 553	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS100X4		ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=6,47	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

Έλεγχος αδιάστατης λυγνρότητας [EC8-1 §6.7.3]

Αξονας [/]	$[a_0 * K * I]$ [m]	i [cm]	$\min(\lambda/\lambda_1)$ [/]	(λ/λ_1) [/]	$\max(\lambda/\lambda_1)$ [/]
z	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00
y	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00

Μέγιστα ελέγχων E_d/R_d

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	1	0,23					0,23		

Δοκός: 62, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 16	Τέλος: 15	Μέλος: 554	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS100X4		ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=6,47	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Κύρια δοκός	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

Έλεγχος αδιάστατης λυγνρότητας [EC8-1 §6.7.3]

Αξονας [/]	$[a_0 * K * I]$ [m]	i [cm]	$\min(\lambda/\lambda_1)$ [/]	(λ/λ_1) [/]	$\max(\lambda/\lambda_1)$ [/]
z	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00
y	3,24	3,91	1,30	!	0,95 < 2,00

Μέγιστα ελέγχων E_d/R_d

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	0,09					0,09		

Δοκός: 76, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 51	Μέλος: 555	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,84	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

Μέγιστα ελέγχων E_d/R_d

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	0,18					0,18		

Δοκός: 77, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 43	Μέλος: 556	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,84	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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	5	1	0,20					0,20		

Δοκός: 78, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 43	Τέλος: 49	Μέλος: 557	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,67	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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	43	1	0,10					0,10		

Δοκός: 79, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 51	Τέλος: 41	Μέλος: 558	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,67	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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	51	1	0,08					0,08		

Δοκός: 104, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 96	Τέλος: 102	Μέλος: 559	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,68	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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	96	1	0,08					0,08		

Δοκός: 105, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 104	Τέλος: 94	Μέλος: 560	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,68	Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	104	1	0,10					0,10		

Δοκός: 106, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 94	Τέλος: 14	Μέλος: 561	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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+mzi
ΣΣ:+x	94	1	0,20					0,20		

Δοκός: 107, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 102	Τέλος: 12	Μέλος: 562	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	102	1	0,18					0,18		

Δοκός: 140, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 142	Μέλος: 563	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	7	1	0,30					0,30		

Δοκός: 141, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 8	Τέλος: 67	Μέλος: 564	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,83	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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)	8	1	0,20					0,20		

Δοκός: 142, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 67	Τέλος: 155	Μέλος: 565	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,49	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50 a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	67	1	0,42					0,42		

Δοκός: 143, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 142	Τέλος: 65	Μέλος: 566	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,81	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50 a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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]	142	1	0,26					0,26		

Δοκός: 144, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 65	Τέλος: 145	Μέλος: 567	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,49	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50 a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	65	1	0,63					0,63		

Δοκός: 145, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 155	Τέλος: 63	Μέλος: 568	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,81	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50 a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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]	155	1	0,41					0,41		

Δοκός: 146, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 63	Τέλος: 147	Μέλος: 569	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,49		Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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	63	1	0,45					0,45		

Δοκός: 159, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 145	Τέλος: 61	Μέλος: 570	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,81		Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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)	145	1	0,33					0,33		

Δοκός: 160, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 61	Τέλος: 22	Μέλος: 571	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,17		Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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	61	1	0,24					0,24		

Δοκός: 161, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 147	Τέλος: 28	Μέλος: 572	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,31		Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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)	147	1	0,20					0,20		

Δοκός: 162, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 28	Τέλος: 148	Μέλος: 573	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,18		Αρχή Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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]	28	1	0,15					0,15		

Δοκός: 163, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 22	Τέλος: 124	Μέλος: 574	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,17	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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	0,24					0,24		

Δοκός: 164, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 124	Τέλος: 150	Μέλος: 575	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,69	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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]	124	1	0,27					0,27		

Δοκός: 165, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 148	Τέλος: 122	Μέλος: 576	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=5,81	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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	148	1	0,45					0,45		

Δοκός: 166, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 122	Τέλος: 156	Μέλος: 577	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,49	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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]	122	1	0,32					0,32		

Δοκός: 167, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 150	Τέλος: 120	Μέλος: 578	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,83	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	150	1	0,62					0,62		

Δοκός: 168, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 120	Τέλος: 153	Μέλος: 579	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,49	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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
1.00G+1.50W[+z]	120	1	0,21					0,21		

Δοκός: 169, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 156	Τέλος: 118	Μέλος: 580	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,82	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00
					β0z = 1,00

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
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	156	1	0,42					0,42		

Δοκός: 170, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 118	Τέλος: 17	Μέλος: 581	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=5,66	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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
1.00G+1.50W[+z]	118	1	0,15					0,15		

Δοκός: 171, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 153	Τέλος: 16	Μέλος: 582	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,82	Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	153	1	0,30					0,30		

Δοκός: 172, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 1	Τέλος: 75	Μέλος: 583	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,84	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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]	1	1	0,15					0,15		

Δοκός: 173, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 139	Μέλος: 584	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	2	1	0,28					0,28		

Δοκός: 174, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 139	Τέλος: 73	Μέλος: 585	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,81	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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]	139	1	0,21					0,21		

Δοκός: 175, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 75	Τέλος: 137	Μέλος: 586	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,49	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	75	1	0,40					0,40		

Δοκός: 176, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 137	Τέλος: 71	Μέλος: 587	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος l=5,81	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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]	137	1	0,42					0,42		

Δοκός: 177, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 73	Τέλος: 135	Μέλος: 588	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,49	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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	0,62					0,62		

Δοκός: 178, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 135	Τέλος: 69	Μέλος: 589	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,67	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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]	135	1	0,36					0,36		

Δοκός: 191, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 71	Τέλος: 133	Μέλος: 590	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,49	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	71	1	0,44					0,44		

Δοκός: 192, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Έργο ΚΑΤΑΣΚΕΥΗ ΠΡΟΠΟΝΗΤΗΡΙΟΥ ΣΤΟ ΧΩΡΟ ΤΟΥ ΔΗΜΟΤΙΚΟΥ ΣΤΑΔΙΟΥ ΠΑΡΑΛΙΑΣ / Δοκοί ορ. 1

Κόμβοι	Αρχή: 133	Τέλος: 13	Μέλος: 591	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,31	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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)	133	1	0,23					0,23		

Δοκός: 193, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 69	Τέλος: 19	Μέλος: 592	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,31	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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	69	1	0,22					0,22		

Δοκός: 194, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 19	Τέλος: 84	Μέλος: 593	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,17	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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	19	1	0,22					0,22		

Δοκός: 195, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 13	Τέλος: 132	Μέλος: 594	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,18	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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)	13	1	0,14					0,14		

Δοκός: 196, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 132	Τέλος: 82	Μέλος: 595	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,81	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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	132	1	0,44					0,44		

Δοκός: 197, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 84	Τέλος: 130	Μέλος: 596	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,69	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00
					β0z =1,00

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]	84	1	0,25					0,25		

Δοκός: 198, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 130	Τέλος: 80	Μέλος: 597	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,82	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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	130	1	0,62					0,62		

Δοκός: 199, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 82	Τέλος: 126	Μέλος: 598	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,49	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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]	82	1	0,30					0,30		

Δοκός: 200, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 126	Τέλος: 78	Μέλος: 599	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,82	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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	126	1	0,40					0,40		

Δοκός: 201, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 80	Τέλος: 127	Μέλος: 600	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,49	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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]	80	1	0,18					0,18		

Δοκός: 202, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 127	Τέλος: 10	Μέλος: 601	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,82	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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	127	1	0,28					0,28		

Δοκός: 203, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 78	Τέλος: 9	Μέλος: 602	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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]	78	1	0,13					0,13		

Δοκός: 204, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 88	Τέλος: 94	Μέλος: 603	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,68	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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	0,21					0,21		

Δοκός: 205, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 96	Τέλος: 86	Μέλος: 604	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,68	Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ	Χωρίς Α.Α.Π.				Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50		β0y = 1,00	β0z = 1,00

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]	96	1	0,11					0,11		

Δοκός: 206, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 86	Τέλος: 12	Μέλος: 605	ΣΠΕΜ = 1,00			
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z		
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00	

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	0,29					0,29		

Δοκός: 207, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 94	Τέλος: 11	Μέλος: 606	ΣΠΕΜ = 1,00			
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z		
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00	

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	94	1	0,10					0,10		

Δοκός: 208, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 80	Τέλος: 86	Μέλος: 607	ΣΠΕΜ = 1,00			
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,68	Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z		
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00	

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	80	1	0,47					0,47		

Δοκός: 209, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 88	Τέλος: 78	Μέλος: 608	ΣΠΕΜ = 1,00			
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις			
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,68	Αρχή	Τέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z		
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00	

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]	88	1	0,26					0,26		

Δοκός: 210, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 78	Τέλος: 11	Μέλος: 609	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	78	1	0,47					0,47		

Δοκός: 211, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 86	Τέλος: 10	Μέλος: 610	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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]	86	1	0,21					0,21		

Δοκός: 212, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 104	Τέλος: 110	Μέλος: 611	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,67	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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]	104	1	0,11					0,11		

Δοκός: 213, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 112	Τέλος: 102	Μέλος: 612	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,68	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00	β0z =1,00

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	112	1	0,19					0,19		

Δοκός: 214, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 102	Τέλος: 15	Μέλος: 613	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50 a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	102	1	0,08					0,08		

Δοκός: 215, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 110	Τέλος: 14	Μέλος: 614	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50 a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	110	1	0,27					0,27		

Δοκός: 216, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 112	Τέλος: 118	Μέλος: 615	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,71	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50 a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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]	112	1	0,25					0,25		

Δοκός: 217, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 120	Τέλος: 110	Μέλος: 616	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,71	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50 a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	120	1	0,46					0,46		

Δοκός: 218, Άνοιγμα 1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα δοκού

Κόμβοι	Αρχή: 110	Τέλος: 16	Μέλος: 617	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50 a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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]	110	1	0,21					0,21		

Δοκός: 219, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 118	Τέλος: 15	Μέλος: 618	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00 β0z =1,00

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	118	1	0,47					0,47		

Δοκός: 220, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 2	Τέλος: 35	Μέλος: 619	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,81	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00 β0z =1,00

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]	2	1	0,32					0,32		

Δοκός: 221, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 75	Μέλος: 620	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,84	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00 β0z =1,00

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	3	1	0,47					0,47		

Δοκός: 222, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 75	Τέλος: 33	Μέλος: 621	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,62	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky =1,00	Kz = 1,00	a0y =0,50	a0z =0,50	β0y =1,00 β0z =1,00

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]	75	1	0,37					0,37		

Δοκός: 223, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 35	Τέλος: 73	Μέλος: 622	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00

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	35	1	0,47					0,47		

Δοκός: 224, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 3	Τέλος: 43	Μέλος: 623	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,84	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00

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	0,10					0,10		

Δοκός: 225, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 4	Τέλος: 35	Μέλος: 624	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,85	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00

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	0,29					0,29		

Δοκός: 226, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 35	Τέλος: 41	Μέλος: 625	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00

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]	35	1	0,18					0,18		

Δοκός: 227, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 43	Τέλος: 33	Μέλος: 626	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις	
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,68	Αρχή	Τέλος

Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.		Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	43	1	0,21					0,21		

Δοκός: 228, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 5	Τέλος: 59	Μέλος: 627	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,83	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	5	1	0,27					0,27		

Δοκός: 229, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 51	Μέλος: 628	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,84	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	6	1	0,08					0,08		

Δοκός: 230, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 51	Τέλος: 57	Μέλος: 629	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,66	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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	51	1	0,19					0,19		

Δοκός: 231, Άνοιγμα 1, Όροφος 1*Γενικά δεδομένα δοκού*

Κόμβοι	Αρχή: 59	Τέλος: 49	Μέλος: 630	ΣΠΕΜ = 1,00		
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	Ελαστικές Αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,67	Αρχή	Τέλος	
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z	
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00	β0z = 1,00

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]	59	1	0,16					0,16		

Δοκός: 232, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 6	Τέλος: 67	Μέλος: 631	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,84	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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	0,47					0,47		

Δοκός: 233, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 7	Τέλος: 59	Μέλος: 632	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,84	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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]	7	1	0,28					0,28		

Δοκός: 234, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 59	Τέλος: 65	Μέλος: 633	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,73	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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	59	1	0,46					0,46		

Δοκός: 235, Άνοιγμα 1, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα δοκού**

Κόμβοι	Αρχή: 67	Τέλος: 57	Μέλος: 634	ΣΠΕΜ = 1,00	
Διατομή	SHS60X4		ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ		Ελαστικές Αρθρώσεις
Υλικά	Δομικός χάλυβας S275		Μήκος lcl=5,70	Αρχή	Τέλος
Κανονισμός	Πλαστιμότητα: ΚΠΜ		Χωρίς Α.Α.Π.	Y + Z	Y + Z
Συντελεστές	Ky = 1,00	Kz = 1,00	a0y = 0,50	a0z = 0,50	β0y = 1,00 β0z = 1,00

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]	67	1	0,34					0,34		

Διαστασιολόγηση υποστυλωμάτων ορόφου -1

K111, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 1(-2)	Τέλος: 1(-1)	Μέλος: 55	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Όχι	Ητολ=0,00 - as=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Όχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S	1(-2) +	0,009	54,92	12,34	1,48	0,11

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέμνουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
1(-1)	Y	1,00	1,00
1(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	Y	0,010	3,61	0,04	208,91	113,08	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S	Z	0,010	25,98	0,01	208,91	113,08	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέμνουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 111(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,11	0,565%	Βάση στύλου

K122, Όροφος =1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 12(-2)	Τέλος: 12(-1)	Μέλος: 56	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Όχι	Ητολ=0,00 - as=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Όχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	12(-1) -	0,007	43,93	0,00	0,03	0,05

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέμνουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
12(-1)	Y	1,00	1,00
12(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.00G+1.50W(-x)	Y	0,005	0,85	0,00	207,79	116,77	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	Z	0,006	0,68	0,00	207,98	116,15	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέμνουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 122(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

K144, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 14(-2)	Τέλος: 14(-1)	Μέλος: 57	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - αs=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	14(-1) -	0,007	43,92	0,00	0,03	0,05

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέμνουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
14(-1)	Y	1,00	1,00
14(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.00G+1.50W(-x)	Y	0,005	0,85	0,00	207,79	116,77	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W(+z)+0.75S	Z	0,006	0,68	0,00	207,98	116,15	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέμνουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 144(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

K155, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 15(-2)	Τέλος: 15(-1)	Μέλος: 58	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - αs=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	15(-1) -	0,007	43,95	0,00	0,04	0,05

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέμνουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
15(-1)	Y	1,00	1,00
15(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	Y	0,006	0,90	0,00	207,98	116,15	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W(+z)+0.75S	Z	0,006	0,69	0,00	207,98	116,15	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέμνουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 155(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

K166, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 16(-2)	Τέλος: 16(-1)	Μέλος: 59	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - αs=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[+z]+0.75S	16(-1) -	0,007	43,66	-0,06	-0,03	0,05

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέμνουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
16(-1)	Y	1,00	1,00
16(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.00G+1.50W(-x)	Y	0,005	0,56	0,02	207,78	116,79	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	Z	0,006	1,06	0,01	207,97	116,18	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέμνουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 166(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

K222, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 2(-2)	Τέλος: 2(-1)	Μέλος: 60	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S	2(-1) -	0,007	44,16	0,05	-0,03	0,05

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέμνουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
2(-1)	Y	1,00	1,00
2(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.00G+1.50W(-x)	Y	0,005	0,55	0,02	207,80	116,74	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	Z	0,006	0,79	0,00	207,98	116,13	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέμνουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 222(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

K244, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 24(-2)	Τέλος: 24(-1)	Μέλος: 61	
Διατομή	Ορθογωνική: 50/50 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=198,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S	24(-2) +	0,006	26,93	8,27	3,44	0,11

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣΜRb/ΣΜRc)_1	(ΣΜRb/ΣΜRc)_2
24(-1)	Y	1,00	1,00
24(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	Y	0,007	8,80	0,03	141,70	81,86	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13
1.35G+1.05Q+0.90W(+z)+0.75S	Z	0,007	20,18	0,01	141,70	81,86	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13

* ==> Αντίσταση σε τένουσα: Διε. Y: VRdmax = 901,12kN - Διε. Z: VRdmax = 901,12kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 244(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 4Φ14	ΣΦ8/16.5			0,11	0,568%	Βάση στύλου

K333, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 3(-2)	Τέλος: 3(-1)	Μέλος: 62	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Χάλυβας: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=165,00			Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00 [Z]= 1,00			

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φορτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	3(-1) -	0,007	43,90	0,00	0,04	0,05

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣΜRb/ΣΜRc)_1	(ΣΜRb/ΣΜRc)_2
3(-1)	Y	1,00	1,00
3(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	Y	0,006	0,90	0,00	207,98	116,16	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.00G+1.50W(+z)	Z	0,005	0,68	0,00	207,79	116,77	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τένουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 333(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

K444, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 4(-2)	Τέλος: 4(-1)	Μέλος: 63	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Χάλυβας: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=165,00			Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00 [Z]= 1,00			

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φορτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	4(-1) -	0,007	43,93	0,00	0,03	0,05

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣΜRb/ΣΜRc)_1	(ΣΜRb/ΣΜRc)_2
4(-1)	Y	1,00	1,00
4(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.00G+1.50W(-x)	Y	0,005	0,85	0,00	207,79	116,77	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.00G+1.50W(+z)	Z	0,005	0,68	0,00	207,79	116,77	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέννουςα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 444(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

K555, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 5(-2)	Τέλος: 5(-1)	Μέλος: 64
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5		
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30	Χάλυβας: B500C	Υψος = 0,40 [m]
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - ασ=165,00		Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ	Πλάστιμο Τσιχλωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00	

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φορτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	5(-1) -	0,007	43,92	0,00	0,03	0,05

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέννουςα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
5(-1)	Y	1,00	1,00
5(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.00G+1.50W(-x)	Y	0,005	0,85	0,00	207,79	116,77	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.00G+1.50W(+z)	Z	0,005	0,68	0,00	207,79	116,77	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέννουςα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 555(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

K666, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 6(-2)	Τέλος: 6(-1)	Μέλος: 65
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5		
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30	Χάλυβας: B500C	Υψος = 0,40 [m]
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - ασ=165,00		Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ	Πλάστιμο Τσιχλωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00	

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φορτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	6(-1) -	0,007	43,95	0,00	0,04	0,05

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέννουςα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
6(-1)	Y	1,00	1,00
6(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	Y	0,006	0,90	0,00	207,98	116,15	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.00G+1.50W(+z)	Z	0,005	0,68	0,00	207,79	116,76	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέννουςα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 666(-1)

Διαμήκης οπλισμός [I]	Συνδετήρες Εσχάρες [I]	Σιγμοειδής Οπλισμός [I]	Ομοιομ. οπλισμού [I]	$\lambda = E_d/R_d$ [I]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

K777, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 7(-2)	Τέλος: 7(-1)	Μέλος: 66	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [I]	Κόμβος [I]	vd [I]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = E_d/R_d$ [I]
1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S	7(-1) -	0,007	43,66	0,05	-0,03	0,05

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
7(-1)	Y	1,00	1,00
7(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [I]	Διε [I]	vd [I]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [I]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [I]
1.00G+1.50W(-x)	Y	0,005	0,56	0,02	207,78	116,79	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	Z	0,006	0,78	0,00	207,97	116,18	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τένουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 777(-1)

Διαμήκης οπλισμός [I]	Συνδετήρες Ευχάρες [I]	Σιγμοειδής Οπλισμός [I]	Ομοιομ. οπλισμού [I]	$\lambda = E_d/R_d$ [I]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

K888, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 8(-2)	Τέλος: 8(-1)	Μέλος: 67	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [I]	Κόμβος [I]	vd [I]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = E_d/R_d$ [I]
1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S	8(-2) +	0,010	59,27	12,32	1,97	0,12

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
8(-1)	Y	1,00	1,00
8(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [I]	Διε [I]	vd [I]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [I]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [I]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	Y	0,010	4,63	0,04	209,09	112,48	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S	Z	0,010	25,92	0,01	209,09	112,48	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τένουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 888(-1)

Διαμήκης οπλισμός [I]	Συνδετήρες Εσχάρες [I]	Σιγμοειδής Οπλισμός [I]	Ομοιομ. οπλισμού [I]	$\lambda = E_d/R_d$ [I]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,12	0,565%	Βάση στύλου

K999, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 9(-2)	Τέλος: 9(-1)	Μέλος: 68	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - αs=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[+z]+0.75S	9(-2) +	0,009	54,92	-12,35	1,48	0,11

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέμνουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
9(-1)	Y	1,00	1,00
9(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τυ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	Y	0,010	3,61	0,04	208,91	113,08	1,20	4τυ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.35G+1.05Q+0.90W[+z]+0.75S	Z	0,010	26,15	0,01	208,91	113,08	1,20	4τυ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέμνουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 999(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,11	0,565%	Βάση στύλου

K1000, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 10(-2)	Τέλος: 10(-1)	Μέλος: 69	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - αs=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[+z]+0.75S	10(-1) -	0,007	44,16	-0,06	-0,03	0,05

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέμνουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
10(-1)	Y	1,00	1,00
10(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τυ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.00G+1.50W(-x)	Y	0,005	0,55	0,02	207,80	116,74	1,20	4τυ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	Z	0,006	1,06	0,00	207,98	116,13	1,20	4τυ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέμνουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 1000(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

K1777, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 17(-2)	Τέλος: 17(-1)	Μέλος: 70	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - ασ=165,00			
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα: Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[+z]+0.75S	17(-2) +	0,010	59,27	-12,32	1,97	0,12

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέννουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
17(-1)	Y	1,00	1,00
17(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	Y	0,010	4,63	0,04	209,09	112,48	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.35G+1.05Q+0.90W[+z]+0.75S	Z	0,010	26,10	0,02	209,09	112,48	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέννουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 1777(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,12	0,565%	Βάση στύλου

K1888, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 18(-2)	Τέλος: 18(-1)	Μέλος: 71	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - ασ=165,00			
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα: Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S	18(-1) -	0,008	50,78	0,09	0,00	0,06

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέννουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
18(-1)	Y	1,00	1,00
18(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	Y	0,007	0,81	0,03	208,22	115,36	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	Z	0,007	1,19	0,00	208,22	115,36	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέννουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 1888(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,06	0,565%	Κεφαλή στύλου

K1999, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 19(-2)	Τέλος: 19(-1)	Μέλος: 72	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - ασ=165,00			
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα: Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	19(-1) -	0,009	51,06	0,00	0,03	0,06

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέννουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
19(-1)	Y	1,00	1,00
19(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	Y	0,007	0,78	0,00	208,23	115,33	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W(+z)+0.75S	Z	0,007	0,75	0,00	208,23	115,33	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέννουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 1999(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιαμ. οπλισμού [/]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,06	0,565%	Κεφαλή στύλου

K2000, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 20(-2)	Τέλος: 20(-1)	Μέλος: 73	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		Χωρίς Α.Α.Π.

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(+z)+0.75S	20(-1) -	0,008	50,78	-0,10	0,00	0,06

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέννουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
20(-1)	Y	1,00	1,00
20(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	Y	0,007	0,81	0,03	208,22	115,36	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W(+z)+0.75S	Z	0,007	1,49	0,00	208,22	115,36	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέννουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 2000(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιαμ. οπλισμού [/]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,06	0,565%	Κεφαλή στύλου

K2111, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 21(-2)	Τέλος: 21(-1)	Μέλος: 74	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		Χωρίς Α.Α.Π.

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(+z)+0.75S	21(-1) -	0,008	50,78	-0,10	0,00	0,06

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
21(-1)	Y	1,00	1,00
21(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	Y	0,007	0,83	0,02	208,22	115,36	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W(+z)+0.75S	Z	0,007	1,49	0,01	208,22	115,36	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τένουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 2111(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,06	0,555%	Κεφαλή στύλου

K2222, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 22(-2)	Τέλος: 22(-1)	Μέλος: 75	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00 [Z]= 1,00			Χωρίς Α.Α.Π.

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	22(-1) -	0,009	51,06	0,00	0,03	0,06

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
22(-1)	Y	1,00	1,00
22(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	Y	0,007	0,78	0,00	208,23	115,33	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W(+z)+0.75S	Z	0,007	0,75	0,00	208,23	115,33	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τένουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 2222(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,06	0,565%	Κεφαλή στύλου

K2333, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 23(-2)	Τέλος: 23(-1)	Μέλος: 76	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00 [Z]= 1,00			Χωρίς Α.Α.Π.

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-z)+0.75S	23(-1) -	0,008	50,78	0,09	0,00	0,06

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
23(-1)	Y	1,00	1,00
23(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	Y	0,007	0,83	0,02	208,22	115,36	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W(+z)+0.75S	Z	0,007	1,18	0,01	208,22	115,36	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέντωση: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 2333(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,06	0,565%	Κεφαλή στύλου

K2555, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 25(-2)	Τέλος: 25(-1)	Μέλος: 77	
Διατομή	Ορθογωνική: 50/50 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Χάλυβας: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=198,00			Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ			Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00 [Z]= 1,00			Χωρίς Α.Α.Π.

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φορτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	25(-1) -	0,010	41,52	0,00	0,04	0,07

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέντωση EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
25(-1)	Y	1,00	1,00
25(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	Y	0,008	0,83	0,01	141,89	81,23	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13
1.00G+1.50W(+z)	Z	0,007	0,66	0,01	141,71	81,81	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13

* ==> Αντίσταση σε τέντωση: Διε. Y: VRdmax = 901,12kN - Διε. Z: VRdmax = 901,12kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 2555(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 4Φ14	ΣΦ8/16.5			0,07	0,568%	Κεφαλή στύλου

K2666, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 26(-2)	Τέλος: 26(-1)	Μέλος: 78	
Διατομή	Ορθογωνική: 50/50 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Χάλυβας: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=198,00			Συνδετήρες: B500C
Κανονισμός	Πλαστικότητα :ΚΠΜ			Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00 [Z]= 1,00			Χωρίς Α.Α.Π.

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φορτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	26(-1) -	0,010	41,46	0,00	0,03	0,07

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέντωση EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
26(-1)	Y	1,00	1,00
26(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	Y	0,008	0,76	0,00	141,89	81,24	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13
1.15G+1.05Q+1.50W(+z)+0.75S	Z	0,008	0,76	0,00	141,89	81,24	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13

* ==> Αντίσταση σε τέντωση: Διε. Y: VRdmax = 901,12kN - Διε. Z: VRdmax = 901,12kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 2666(-1)

Διαμήκης οπλισμός [']	Συνδετήρες Εσχάρες [']	Σιγμοειδής Οπλισμός [']	Ομοιομ. οπλισμού [']	$\lambda = E_d/R_d$ [']	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 4Φ14	ΣΦ8/16.5			0,07	0,568%	Κεφαλή στύλου

K2777, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 27(-2)	Τέλος: 27(-1)	Μέλος: 79	
Διατομή	Ορθογωνική: 50/50 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=198,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		Χωρίς Α.Α.Π.

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [']	Κόμβος [']	vd [']	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = E_d/R_d$ [']
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	27(-1) -	0,010	41,52	0,00	0,04	0,07

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
27(-1)	Y	1,00	1,00
27(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [']	Διε [']	vd [']	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [']	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [']
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	Y	0,008	0,93	0,01	141,89	81,23	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13
1.15G+1.05Q+1.50W(+z)+0.75S	Z	0,008	0,88	0,01	141,89	81,23	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13

* ==> Αντίσταση σε τένουσα: Διε. Y: VRdmax = 901,12kN - Διε. Z: VRdmax = 901,12kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 2777(-1)

Διαμήκης οπλισμός [']	Συνδετήρες Εσχάρες [']	Σιγμοειδής Οπλισμός [']	Ομοιομ. οπλισμού [']	$\lambda = E_d/R_d$ [']	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 4Φ14	ΣΦ8/16.5			0,07	0,568%	Κεφαλή στύλου

K2888, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 28(-2)	Τέλος: 28(-1)	Μέλος: 80	
Διατομή	Ορθογωνική: 50/50 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30			Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=198,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ			Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		Χωρίς Α.Α.Π.

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [']	Κόμβος [']	vd [']	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = E_d/R_d$ [']
1.35G+1.05Q+0.90W(+z)+0.75S	28(-2) +	0,006	26,93	-8,27	3,44	0,11

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
28(-1)	Y	1,00	1,00
28(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [']	Διε [']	vd [']	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [']	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [']
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	Y	0,007	8,80	0,03	141,70	81,86	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13
1.35G+1.05Q+0.90W(+z)+0.75S	Z	0,007	20,35	0,01	141,70	81,86	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13

* ==> Αντίσταση σε τένουσα: Διε. Y: VRdmax = 901,12kN - Διε. Z: VRdmax = 901,12kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 2888(-1)

Διαμήκης οπλισμός [']	Συνδετήρες Εσχάρες [']	Σιγμοειδής Οπλισμός [']	Ομοιομ. οπλισμού [']	$\lambda = E_d/R_d$ [']	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 4Φ14	ΣΦ8/16.5			0,11	0,568%	Βάση στύλου

K2999, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 29(-2)	Τέλος: 29(-1)	Μέσος: 81	
Διατομή	Ορθογωνική: 50/50 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=198,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[+z]+0.75S	29(-2) +	0,007	31,04	-8,27	-7,63	0,12

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέμνουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
29(-1)	Y	1,00	1,00
29(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S	Y	0,008	18,41	0,02	141,86	81,32	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13
1.35G+1.05Q+0.90W[+z]+0.75S	Z	0,008	20,34	0,04	141,86	81,32	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13

* ==> Αντίσταση σε τέμνουσα: Διε. Y: VRdmax = 901,12kN - Διε. Z: VRdmax = 901,12kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 2999(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 4Φ14	ΣΦ8/16.5			0,12	0,568%	Βάση στύλου

K3000, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 30(-2)	Τέλος: 30(-1)	Μέσος: 82	
Διατομή	Ορθογωνική: 50/50 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - as=198,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[+z]+0.75S	30(-1) -	0,010	41,52	-0,03	-0,01	0,07

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέμνουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
30(-1)	Y	1,00	1,00
30(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S	Y	0,009	0,44	0,01	142,13	80,44	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	Z	0,008	0,87	0,02	141,89	81,23	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13

* ==> Αντίσταση σε τέμνουσα: Διε. Y: VRdmax = 901,12kN - Διε. Z: VRdmax = 901,12kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 3000(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 4Φ14	ΣΦ8/16.5			0,07	0,568%	Κεφαλή στύλου

K3111, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 31(-2)	Τέλος: 31(-1)	Μέλος: 83	
Διατομή	Ορθογωνική: 50/50 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - ασ=198,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	31(-1) -	0,010	41,46	0,00	0,03	0,07

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
31(-1)	Y	1,00	1,00
31(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ.[mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.00G+1.50W(-x)	Y	0,007	0,74	0,00	141,71	81,81	1,20	3τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,13
1.15G+1.05Q+1.50W(+z)+0.75S	Z	0,008	0,76	0,01	141,89	81,24	1,20	3τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,13

* ==> Αντίσταση σε τένουσα: Διε. Y: VRdmax = 901,12kN - Διε. Z: VRdmax = 901,12kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 3111(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 4Φ14	ΣΦ8/16.5			0,07	0,568%	Κεφαλή στύλου

K3222, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 32(-2)	Τέλος: 32(-1)	Μέλος: 84	
Διατομή	Ορθογωνική: 50/50 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - ασ=198,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	λ = Ed/Rd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(+z)+0.75S	32(-1) -	0,010	41,52	-0,03	-0,01	0,07

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
32(-1)	Y	1,00	1,00
32(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ.[mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(+z)+0.75S	Y	0,009	0,44	0,01	142,13	80,44	1,20	3τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,13
1.00G+1.50W(+z)	Z	0,007	0,67	0,02	141,71	81,81	1,20	3τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,13

* ==> Αντίσταση σε τένουσα: Διε. Y: VRdmax = 901,12kN - Διε. Z: VRdmax = 901,12kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 3222(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 4Φ14	ΣΦ8/16.5			0,07	0,568%	Κεφαλή στύλου

K3333, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 33(-2)	Τέλος: 33(-1)	Μέλος: 85	
Διατομή	Ορθογωνική: 50/50 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - ασ=198,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S	33(-2) +	0,007	31,03	8,26	-7,63	0,12

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
33(-1)	Y	1,00	1,00
33(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.35G+1.05Q+0.90W[+z]+0.75S	Y	0,008	18,41	0,04	141,86	81,32	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13
1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S	Z	0,008	20,16	0,02	141,86	81,32	1,20	3τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,13

* ==> Αντίσταση σε τένουσα: Διε. Y: VRdmax = 901,12kN - Διε. Z: VRdmax = 901,12kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 3333(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 4Φ14	ΣΦ8/16.5			0,12	0,568%	Βάση στύλου

K11111, Όροφος -1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 11(-2)	Τέλος: 11(-1)	Μέλος: 86	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - ασ=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Διαστασιολόγηση σε κάμψη

Φόρτ [/]	Κόμβος [/]	vd [/]	NEd [kN]	MEdy [kNm]	MEdz [kNm]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]
1.35G+1.05Q+0.90W(-x)+0.75S	11(1)	0,007	43,90	0,00	0,04	0,05

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τένουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣMRb/ΣMRc)_1	(ΣMRb/ΣMRc)_2
11(-1)	Y	1,00	1,00
11(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ.[mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	Y	0,006	0,90	0,00	207,98	116,16	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	Z	0,006	0,69	0,00	207,98	116,16	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τένουσα: Διε. Y: VRdmax = 1324,35kN - Διε. Z: VRdmax = 1324,35kN

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: K 11111(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	$\lambda = Ed/Rd$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

Διαστασιολόγηση υποστυλωμάτων ορόφου 0

K1, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 1(-1)	Τέλος: 1(0)	Μέλος: 1	Υψος = 3,00 [m]
Διατομή	HEB300			
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	3,00	23,09	86,81	0,266	0,976	57964,19	4003,70
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88 / 1,1γονΩγ = 4,47

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mz
ΣΣ:-x	1(-1)	1	0,05		0,05	0,26		0,07	0,26	0,17
ΣΣ:-x	1(-1)	1	0,05		0,05	0,26		0,07	0,27	0,17
ΣΣ:+z	1(-1)	1	0,04		0,05	0,23		0,06	0,23	0,15

K2, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 2(-1)	Τέλος: 2(0)	Μέλος: 3	Υψος = 3,00 [m]
Διατομή	HEB300			
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88 / 1,1γονΩz = 41,45

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+z	2(-1)	1	0,09		0,04	0,10	0,03	0,09	0,18	0,16
1.00G+1.50W[+z]	2(-1)	1	0,01		0,07	0,25	0,01	0,07	0,25	0,14
ΣΣ:+x	2(-1)	1	0,08		0,04	0,11	0,02	0,08	0,18	0,16
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	2(-1)	1			0,07	0,23	0,01	0,06	0,23	0,12

K3, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 3(-1)	Τέλος: 3(0)	Μέλος: 5	Υψος = 3,00 [m]
Διατομή	HEB300			
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩη = 5,88 / 1,1γόνΩz = 41,45

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]	3(-1)	1	0,01		0,08	0,31	0,01	0,11	0,28	0,16
ΣΣ:+z	3(-1)	1			0,05	0,30	0,01	0,10	0,30	0,16
ΣΣ:+x	3(-1)	1	0,01		0,05	0,28	0,01	0,09	0,28	0,16

K4, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 4(-1)	Τέλος: 4(0)	Μέλος: 7	
Διατομή	HEB300			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩη = 5,88 / 1,1γόνΩz = 41,45

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)	1	0,01		0,05	0,32		0,11	0,29	0,16
1.00G+1.50W[+z]	4(-1)	1			0,09	0,33		0,11	0,33	0,17
ΣΣ:+x	4(-1)	1	0,08		0,05	0,19	0,02	0,08	0,23	0,18

K5, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 5(-1)	Τέλος: 5(0)	Μέλος: 9	
Διατομή	HEB300			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩη = 5,88 / 1,1γόνΩz = 41,45

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]	5(-1)	1			0,09	0,34		0,12	0,33	0,18
ΣΣ:+x	5(-1)	1	0,01		0,06	0,33	0,01	0,11	0,33	0,17

K6, Όροφος 0

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 6(-1)	Τέλος: 6(0)	Μέλος: 11	
Διατομή	HEB300			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	6(-1)	1	0,02		0,05	0,32	0,01	0,11	0,29	0,16
1.00G+1.50W[+z]	6(-1)	1	0,01		0,08	0,31	0,01	0,11	0,29	0,16

K7, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 7(-1)	Τέλος: 7(0)	Μέλος: 13	
Διατομή	HEB300			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88

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)	1	0,09		0,04	0,07	0,02	0,09	0,16	0,15
1.00G+1.50W[+z]	7(-1)	1	0,01		0,07	0,26	0,01	0,08	0,27	0,15
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	7(-1)	1			0,07	0,24	0,01	0,06	0,24	0,13

K8, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 8(-1)	Τέλος: 8(0)	Μέλος: 15	
Διατομή	HEB300			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	3,00	23,09	86,81	0,266	0,976	57964,19	4003,70
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88 / 1,1γονΩy = 4,47

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	0,04		0,04	0,25		0,07	0,24	0,16
ΣΣ:+x	8(-1)	1	0,04		0,04	0,25		0,07	0,27	0,17

K9, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 9(-1)	Τέλος: 9(0)	Μέλος: 17	
Διατομή	HEB300			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	3,00	23,09	86,81	0,266	0,976	57964,19	4003,70
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 4,47 / 1,1γονΩγ = 4,47

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	9(-1)	1	0,01	0,01			0,10	0,10	0,06	0,08
ΣΣ:-x	9(-1)	1	0,04		0,05	0,26	0,01	0,08	0,27	0,17
ΣΣ:-x	9(-1)	1	0,04		0,05	0,26	0,01	0,08	0,26	0,17
ΣΣ:+z	9(-1)	1	0,03		0,05	0,23	0,01	0,06	0,23	0,15

K10, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 10(-1)	Τέλος: 10(0)	Μέλος: 19	
Διατομή	HEB300			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88 / 1,1γονΩz = 41,45

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	10(-1)	1	0,09		0,04	0,10	0,03	0,09	0,20	0,18
ΣΣ:-x	10(-1)	1	0,02		0,04	0,27	0,01	0,08	0,27	0,15
ΣΣ:+x	10(-1)	1	0,08		0,04	0,11	0,02	0,08	0,21	0,18
1.00G+1.50W[-z]	10(-1)	1			0,06	0,19		0,04	0,18	0,09

K11, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 11(-1)	Τέλος: 11(0)	Μέλος: 21	
Διατομή	HEB300			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88 / 1,1γονΩz = 41,45

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(-1)	1			0,05	0,29	0,01	0,10	0,30	0,16
ΣΣ:-x	11(-1)	1	0,01		0,05	0,31	0,01	0,10	0,31	0,17
1.00G+1.50W[-z]	11(-1)	1	0,01		0,06	0,20		0,04	0,19	0,10

K12, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 12(-1)	Τέλος: 12(0)	Μέλος: 23	
Διατομή	HEB300			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88 / 1,1γονΩz = 41,45

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)	1	0,01		0,05	0,32		0,11	0,33	0,17
ΣΣ:+x	12(-1)	1	0,03		0,05	0,31		0,10	0,35	0,20
ΣΣ:-x	12(-1)	1	0,08		0,05	0,19	0,02	0,08	0,29	0,21
1.00G+1.50W[-z]	12(-1)	1			0,06	0,20		0,04	0,19	0,10

K14, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 14(-1)	Τέλος: 14(0)	Μέλος: 25	
Διατομή	HEB300			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88 / 1,1γονΩz = 41,45

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(-1)	1	0,01		0,06	0,33	0,01	0,11	0,33	0,17
ΣΣ:-x	14(-1)	1	0,02		0,05	0,32		0,10	0,34	0,19
ΣΣ:-x	14(-1)	1	0,08		0,05	0,16	0,01	0,08	0,26	0,19
ΣΣ:-x	14(-1)	1	0,08		0,06	0,07	0,02	0,08	0,18	0,15

K15, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 15(-1)	Τέλος: 15(0)	Μέλος: 27	
Διατομή	HEB300			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88 / 1,1γονΩz = 41,45

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-x	15(-1)	1	0,02		0,05	0,32	0,01	0,11	0,33	0,19
1.00G+1.50W[-z]	15(-1)	1	0,01		0,06	0,20		0,04	0,19	0,10

K16, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 16(-1)	Τέλος: 16(0)	Μέλος: 29	
Διατομή	HEB300			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88 / 1,1γονΩz = 41,45

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)	1	0,09		0,04	0,07	0,03	0,09	0,18	0,16
ΣΣ:+x	16(-1)	1	0,01		0,05	0,28		0,08	0,27	0,15
ΣΣ:-x	16(-1)	1	0,08		0,04	0,10	0,02	0,08	0,19	0,17
1.00G+1.50W[-z]	16(-1)	1			0,06	0,19		0,04	0,18	0,10

K17, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 17(-1)	Τέλος: 17(0)	Μέλος: 31	
Διατομή	HEB300			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	3,00	23,09	86,81	0,266	0,976	57964,19	4003,70
z	c	0,49	3,00	39,58	86,81	0,456	0,867	19719,80	3556,29

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88 / 1,1γονΩy = 4,47

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:+x	17(-1)	1	0,04		0,04	0,25		0,07	0,24	0,16
ΣΣ:+x	17(-1)	1	0,04		0,04	0,25		0,07	0,27	0,17

K18, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 18(-1)	Τέλος: 18(0)	Μέλος: 33	
Διατομή	HEB200			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 4,47 / 1,1γονΩy = 4,47

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	18(-1)	1	0,02	0,05			0,68	0,68	0,33	0,47
ΣΣ:+z	18(-1)	1	0,03	0,01	0,03	0,18	0,01	0,04	0,19	0,13

K19, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 19(-1)	Τέλος: 19(0)	Μέλος: 35	
Διατομή	HEB200			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 4,47 / 1,1γουνΩγ = 4,47

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+1.50W[+x]+0.75S	19(-1)	1	0,04	0,05			0,75	0,75	0,38	0,55
ΣΣ: +z	19(-1)	1	0,05	0,01	0,04	0,04	0,02	0,05	0,09	0,10

K20, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 20(-1)	Τέλος: 20(0)	Μέλος: 37	
Διατομή	HEB200			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 4,47 / 1,1γουνΩγ = 4,47

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+1.50W[+x]+0.75S	20(-1)	1	0,02	0,05			0,67	0,67	0,32	0,46
ΣΣ: +z	20(-1)	1	0,03	0,01	0,03	0,18		0,03	0,19	0,13

K21, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 21(-1)	Τέλος: 21(0)	Μέλος: 39	
Διατομή	HEB200			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γουνΩη = 4,47 / 1,1γουνΩγ = 4,47

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+1.50W(-x)+0.75S	21(-1)	1	0,02	0,02			0,50	0,50	0,27	0,39
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	21(-1)	1	0,02	0,02			0,27	0,27	0,16	0,22
ΣΣ: +x	21(-1)	1	0,05	0,01	0,03	0,20		0,05	0,23	0,16

K22, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 22(-1)	Τέλος: 22(0)	Μέλος: 41	
Διατομή	HEB200			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 4,47 / 1,1γονΩγ = 4,47

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)	22(-1)	1	0,03	0,02			0,59	0,59	0,34	0,48
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	22(-1)	1	0,04	0,02			0,58	0,58	0,35	0,49
1.15G+1.05Q+1.50W(+x)+0.75S	22(-1)	1	0,05	0,03			0,29	0,29	0,20	0,27
ΣΣ:+x	22(-1)	1	0,05	0,01	0,04			0,05	0,06	0,08

K23, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 23(-1)	Τέλος: 23(0)	Μέλος: 43	
Διατομή	HEB200			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 4,47 / 1,1γονΩγ = 4,47

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	23(-1)	1	0,02	0,02			0,50	0,50	0,27	0,39
1.15G+1.05Q+1.50W(+x)+0.75S	23(-1)	1	0,02	0,02			0,27	0,27	0,16	0,22
ΣΣ:+x	23(-1)	1	0,05	0,01	0,03	0,20		0,05	0,23	0,16

K24, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 24(-1)	Τέλος: 24(0)	Μέλος: 45	
Διατομή	HEB200			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88 / 1,1γονΩγ = 4,47

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	24(-1)	1		0,01		0,01	0,06	0,06	0,04	0,06
ΣΣ:+z	24(-1)	1			0,01	0,04			0,04	0,02
1.15G+1.50Q+0.90W(+x)+0.75S	24(-1)	1		0,01		0,01	0,04	0,04	0,03	0,04
1.00G+1.50W(+z)	24(-1)	1			0,02	0,03			0,03	0,02

K25, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 25(-1)	Τέλος: 25(0)	Μέλος: 46	
--------	--------------	--------------	-----------	--

Διατομή	HEB200	Υψος = 3,00 [m]	
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275	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	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩη = 4,47 / 1,1γόνΩγ = 4,47

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	25(-1)	1	0,01	0,03			0,47	0,47	0,26	0,38
ΣΣ:+x	25(-1)	1			0,01	0,03			0,03	0,02

K26, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 26(-1)	Τέλος: 26(0)	Μέλος: 47		Υψος = 3,00 [m] Ελαστικές αρθρώσεις
Διατομή	HEB200				
Υλικά	Δομικός χάλυβας : S275				
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ				Κύριο Μέλος
Συντελεστές	Ky=1,00	Kz=1,00	a0y=1,00	a0z=1,00	Αρχή: Όχι 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	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩη = 4,47 / 1,1γόνΩγ = 4,47

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	26(-1)	1	0,01	0,03			0,55	0,55	0,31	0,44
ΣΣ:+x	26(-1)	1			0,01		0,12	0,12	0,08	0,11

K27, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 27(-1)	Τέλος: 27(0)	Μέλος: 48		
Διατομή	HEB200		Υψος = 3,00 [m]		
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275		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	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩη = 4,47 / 1,1γόνΩγ = 4,47

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	27(-1)	1	0,01	0,03			0,46	0,46	0,26	0,37
ΣΣ:+x	27(-1)	1			0,01	0,03		0,01	0,04	0,03

K28, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 28(-1)	Τέλος: 28(0)	Μέλος: 49	
Διατομή	HEB200			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩη = 4,47 / 1,1γόνΩγ = 4,47

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	28(-1)	1		0,01			0,11	0,11	0,07	0,09
1.15G+1.50Q+0.90W[+x]+0.75S	28(-1)	1		0,01			0,06	0,06	0,04	0,06
1.00G+1.50W[-z]	28(-1)	1			0,02	0,03			0,03	0,02

K29, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 29(-1)	Τέλος: 29(0)	Μέλος: 50	
Διατομή	HEB200			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩη = 5,88 / 1,1γόνΩγ = 4,47

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	29(-1)	1		0,01		0,01	0,06	0,06	0,04	0,06
ΣΣ:+x	29(-1)	1	0,01		0,01	0,05		0,01	0,05	0,03
1.15G+1.50Q+0.90W(-x)+0.75S	29(-1)	1		0,01		0,01	0,04	0,04	0,03	0,04
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	29(-1)	1			0,02	0,04			0,04	0,02

K30, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 30(-1)	Τέλος: 30(0)	Μέλος: 51	
Διατομή	HEB200			Υψος = 3,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩη = 4,47 / 1,1γόνΩγ = 4,47

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	30(-1)	1	0,01	0,03			0,56	0,56	0,31	0,45
ΣΣ:+x	30(-1)	1	0,01		0,01	0,05		0,01	0,06	0,03

K31, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 31(-1)	Τέλος: 31(0)	Μέλος: 52	
--------	--------------	--------------	-----------	--

Διατομή	HEB200	Υψος = 3,00 [m]		
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275	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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 4,47 / 1,1γονΩγ = 4,47

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(-x)+0.75S	31(-1)	1	0,01	0,04			0,67	0,67	0,37	0,54
ΣΣ:+x	31(-1)	1	0,01	0,01	0,01		0,21	0,21	0,12	0,17

K32, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 32(-1)	Τέλος: 32(0)	Μέλος: 53	Υψος = 3,00 [m]
Διατομή	HEB200	Ελαστικές αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275	Κύριο Μέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ	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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 4,47 / 1,1γονΩγ = 4,47

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(-x)+0.75S	32(-1)	1	0,01	0,03			0,56	0,56	0,31	0,45
ΣΣ:+x	32(-1)	1	0,01		0,01	0,05		0,01	0,06	0,03

K33, Όροφος 0**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 33(-1)	Τέλος: 33(0)	Μέλος: 54	Υψος = 3,00 [m]
Διατομή	HEB200	Ελαστικές αρθρώσεις		
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275	Κύριο Μέλος		
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ	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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	3,00	35,13	86,81	0,405	0,924	13117,36	1984,50
z	c	0,49	3,00	59,17	86,81	0,682	0,736	4612,73	1580,46

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 5,88 / 1,1γονΩγ = 4,47

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(-x)+0.75S	33(-1)	1		0,01		0,01	0,06	0,06	0,04	0,06
ΣΣ:+x	33(-1)	1	0,01		0,01	0,05		0,01	0,05	0,03
1.15G+1.50Q+0.90W(-x)+0.75S	33(-1)	1		0,01		0,01	0,04	0,04	0,03	0,04
1.15G+1.05Q+1.50W(+z)+0.75S	33(-1)	1			0,02	0,04			0,04	0,02

Διαστασιολόγηση υποστυλωμάτων ορόφου 1

K1, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 1(0)	Τέλος: 1(1)	Μέλος: 2	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	4,00	30,79	86,81	0,355	0,944	32604,86	3869,32
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γυνΩn = 5,88 / 1,1γυνΩy = 4,47

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(0)	1	0,04		0,04	0,07	0,01	0,04	0,11	0,09
ΣΣ:-x	1(1)	1	0,04		0,04	0,15		0,04	0,17	0,12
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	1(0)	1		0,01		0,01	0,01	0,02	0,02	0,02
ΣΣ:+z	1(0)	1	0,03		0,04	0,07	0,01	0,03	0,10	0,08

K2, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 2(0)	Τέλος: 2(1)	Μέλος: 4	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γυνΩn = 5,88 / 1,1γυνΩy = 4,47 / 1,1γυνΩz = 41,45

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
ΣΣ:+z	2(0)	1	0,04		0,04	0,02		0,04	0,06	0,05
ΣΣ:+z	2(1)	1	0,01		0,04	0,15		0,02	0,14	0,08
ΣΣ:+x	2(1)	1	0,03		0,04	0,11		0,03	0,11	0,08
ΣΣ:+x	2(0)	1	0,03		0,04	0,03		0,03	0,06	0,05

K3, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 3(0)	Τέλος: 3(1)	Μέλος: 6	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: $1,1\gamma\Omega n = 5,88$ / $1,1\gamma\Omega y = 4,47$ / $1,1\gamma\Omega z = 41,45$

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	3(1)	1	0,01		0,04	0,23		0,05	0,20	0,11
ΣΣ: +x	3(0)	1	0,03		0,05	0,01		0,03	0,05	0,05

K4, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 4(0)	Τέλος: 4(1)	Μέλος: 8	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: $1,1\gamma\Omega n = 5,88$ / $1,1\gamma\Omega y = 4,47$ / $1,1\gamma\Omega z = 41,45$

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	4(1)	1	0,01		0,04	0,26		0,07	0,23	0,13
1.00G+1.50W[+z]	4(0)	1	0,01		0,06	0,02		0,01	0,02	0,01

K5, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 5(0)	Τέλος: 5(1)	Μέλος: 10	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: $1,1\gamma\Omega n = 5,88$ / $1,1\gamma\Omega y = 4,47$ / $1,1\gamma\Omega z = 41,45$

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	5(1)	1	0,01		0,04	0,26		0,07	0,23	0,13
1.00G+1.50W[+z]	5(0)	1			0,06	0,02			0,02	0,01

K6, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 6(0)	Τέλος: 6(1)	Μέλος: 12	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων E_d/R_d - Υπεραντοχή: $1,1\gamma_{on}\Omega_n = 5,88$ / $1,1\gamma_{on}\Omega_{\gamma} = 4,47$

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	γ_y	γ_z	γ_{μ}	γ_z	$\kappa_d \setminus \lambda_d$	EC3 (6.61) $\gamma_y + \gamma_{\mu\gamma} + \gamma_{\mu\gamma z}$	EC3 (6.62) $\gamma_z + \gamma_{\mu\gamma} + \gamma_{\mu\gamma z}$
1.15G+1.05Q+0.90W[+x]+1.50S	6(1)	1	0,01		0,04	0,23		0,05	0,20	0,11
$\Sigma\Sigma: +x$	6(1)	1	0,02		0,05	0,21		0,04	0,19	0,11
$\Sigma\Sigma: +x$	6(0)	1	0,03		0,05	0,03		0,03	0,06	0,05

Κ7, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 7(0)	Τέλος: 7(1)	Μέλος: 14	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα : ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι
Συντελεστές	$\gamma_y=1,00$	$\gamma_z=1,00$	$\alpha_{0y}=1,00$	$\alpha_{0z}=1,00$
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

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

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
y	b	0,34	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων E_d/R_d - Υπεραντοχή: $1,1\gamma_{on}\Omega_n = 5,88$ / $1,1\gamma_{on}\Omega_{\gamma} = 4,47$

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	γ_y	γ_z	γ_{μ}	γ_z	$\kappa_d \setminus \lambda_d$	EC3 (6.61) $\gamma_y + \gamma_{\mu\gamma} + \gamma_{\mu\gamma z}$	EC3 (6.62) $\gamma_z + \gamma_{\mu\gamma} + \gamma_{\mu\gamma z}$
$\Sigma\Sigma: +z$	7(0)	1	0,04		0,04	0,02		0,04	0,05	0,05
$\Sigma\Sigma: +x$	7(1)	1	0,01		0,04	0,16		0,03	0,15	0,08
$\Sigma\Sigma: +x$	7(0)	1	0,03		0,04	0,01		0,03	0,05	0,05

Κ8, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 8(0)	Τέλος: 8(1)	Μέλος: 16	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα : ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι
Συντελεστές	$\gamma_y=1,00$	$\gamma_z=1,00$	$\alpha_{0y}=1,00$	$\alpha_{0z}=1,00$
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

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

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
y	b	0,34	4,00	30,79	86,81	0,355	0,944	32604,86	3869,32
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων E_d/R_d - Υπεραντοχή: $1,1\gamma_{on}\Omega_n = 5,88$ / $1,1\gamma_{on}\Omega_{\gamma} = 4,47$

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	γ_y	γ_z	γ_{μ}	γ_z	$\kappa_d \setminus \lambda_d$	EC3 (6.61) $\gamma_y + \gamma_{\mu\gamma} + \gamma_{\mu\gamma z}$	EC3 (6.62) $\gamma_z + \gamma_{\mu\gamma} + \gamma_{\mu\gamma z}$
$\Sigma\Sigma: +x$	8(0)	1	0,04		0,05	0,10	0,01	0,04	0,14	0,10
$\Sigma\Sigma: +x$	8(1)	1	0,03		0,05	0,16		0,03	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	8(0)	1		0,01		0,01	0,01	0,01	0,02	0,02

Κ9, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 9(0)	Τέλος: 9(1)	Μέλος: 18	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			Ελαστικές αρθρώσεις
Κανονισμός	Πλαστιμότητα : ΚΠΜ		Κύριο Μέλος	Αρχή: Όχι Τέλος: Όχι
Συντελεστές	$\gamma_y=1,00$	$\gamma_z=1,00$	$\alpha_{0y}=1,00$	$\alpha_{0z}=1,00$
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

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

Αξονας [/]	Κ.Λ. [/]	a [/]	$K \cdot a_0 \cdot L$ [m]	λ [/]	λ_1 [/]	λ/λ_1 [/]	x [/]	N _{cr} [kN]	N _{bRd} [kN]
y	b	0,34	4,00	30,79	86,81	0,355	0,944	32604,86	3869,32
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων E_d/R_d - Υπεραντοχή: $1,1\gamma_{\Omega n} = 4,47$ / $1,1\gamma_{\Omega y} = 4,47$

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	0,07	0,07	0,05	0,07
ΣΣ:-x	9(1)	1	0,03		0,04	0,15		0,03	0,17	0,11
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	9(1)	1		0,01		0,01			0,01	0,01
ΣΣ:-x	9(0)	1	0,03		0,04	0,07		0,03	0,10	0,07

K10, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 10(0)	Τέλος: 10(1)	Μέλος: 20	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων E_d/R_d - Υπεραντοχή: $1,1\gamma_{\Omega n} = 5,88$ / $1,1\gamma_{\Omega y} = 4,47$ / $1,1\gamma_{\Omega z} = 41,45$

Φόρτ [/]	Θέση [/]	Κατηγορία [/]	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
ΣΣ:-z	10(0)	1	0,04		0,04	0,02		0,04	0,06	0,06
ΣΣ:-x	10(1)	1	0,01		0,04	0,16		0,03	0,16	0,09
ΣΣ:+x	10(1)	1	0,03		0,04	0,11		0,03	0,14	0,09
ΣΣ:+x	10(0)	1	0,03		0,04	0,03		0,03	0,06	0,06

K11, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 11(0)	Τέλος: 11(1)	Μέλος: 22	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων E_d/R_d - Υπεραντοχή: $1,1\gamma_{\Omega n} = 5,88$ / $1,1\gamma_{\Omega y} = 4,47$ / $1,1\gamma_{\Omega z} = 41,45$

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	11(1)	1	0,01		0,04	0,23		0,05	0,20	0,11
ΣΣ:+z	11(1)	1	0,01		0,05	0,20		0,04	0,21	0,11
ΣΣ:-x	11(1)	1	0,03		0,05	0,16		0,03	0,19	0,12
ΣΣ:+x	11(0)	1	0,03		0,05	0,01		0,03	0,05	0,05

K12, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 12(0)	Τέλος: 12(1)	Μέλος: 24	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩn = 5,88 / 1,1γόνΩy = 4,47 / 1,1γόνΩz = 41,45

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	12(1)	1	0,01		0,04	0,26		0,07	0,23	0,13
ΣΣ:+x	12(1)	1	0,02		0,05	0,22		0,05	0,24	0,14
ΣΣ:+x	12(1)	1	0,03		0,05	0,21		0,04	0,24	0,15
ΣΣ:+x	12(0)	1	0,04		0,05	0,04		0,04	0,08	0,07

K14, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 14(0)	Τέλος: 14(1)	Μέλος: 26	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩn = 5,88 / 1,1γόνΩy = 4,47 / 1,1γόνΩz = 41,45

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	14(1)	1	0,01		0,04	0,26		0,07	0,23	0,13
ΣΣ:-x	14(1)	1	0,02		0,05	0,22		0,05	0,24	0,13
ΣΣ:-x	14(1)	1	0,03		0,05	0,20		0,04	0,24	0,14
ΣΣ:+x	14(0)	1	0,03		0,05	0,01		0,03	0,05	0,05

K15, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 15(0)	Τέλος: 15(1)	Μέλος: 28	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩn = 5,88 / 1,1γόνΩy = 4,47 / 1,1γόνΩz = 41,45

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	15(1)	1	0,01		0,04	0,23		0,05	0,20	0,11
ΣΣ:+x	15(1)	1	0,02		0,05	0,21		0,04	0,22	0,12
ΣΣ:+x	15(1)	1	0,03		0,05	0,17		0,03	0,20	0,12
ΣΣ:+x	15(0)	1	0,03		0,05	0,03		0,03	0,07	0,06

K16, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 16(0)	Τέλος: 16(1)	Μέλος: 30	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	7,00	53,89	86,81	0,621	0,827	10646,48	3388,96
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩn = 5,88 / 1,1γόνΩy = 4,47 / 1,1γόνΩz = 41,45

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
ΣΣ:-z	16(0)	1	0,04		0,04	0,02		0,04	0,06	0,05
ΣΣ:+x	16(1)	1	0,01		0,04	0,16		0,03	0,16	0,09
ΣΣ:+x	16(0)	1	0,03		0,04	0,01		0,03	0,05	0,05

K17, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 17(0)	Τέλος: 17(1)	Μέλος: 32	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	4,00	30,79	86,81	0,355	0,944	32604,86	3869,32
z	c	0,49	4,00	52,77	86,81	0,608	0,781	11092,39	3201,15

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩn = 5,88 / 1,1γόνΩy = 4,47

Φόρτ	Θέση	Κατηγορία	n	vy	vz	my	mz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+mz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz
[/]	[/]	[/]								
ΣΣ:+x	17(0)	1	0,04		0,05	0,10	0,01	0,04	0,14	0,10
ΣΣ:+x	17(1)	1	0,03		0,05	0,16		0,03	0,19	0,12
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	17(0)	1		0,01		0,01	0,01	0,01	0,02	0,02

K18, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 18(0)	Τέλος: 18(1)	Μέλος: 34	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,92 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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.Α.	a	K*a0*L	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	4,92	37,90	86,81	0,437	0,911	21524,97	3736,58
z	c	0,49	4,92	64,95	86,81	0,748	0,695	7322,94	2848,52

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γόνΩn = 4,47 / 1,1γόνΩy = 4,47

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	0	1	0,01			0,01	0,21	0,21	0,13	0,18
ΣΣ:-x	18(1)	1	0,01		0,03	0,17		0,03	0,16	0,08
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	18(1)	1		0,02		0,01			0,01	0,01
ΣΣ:+z	18(0)	1	0,01		0,03	0,04		0,01	0,05	0,04

K19, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 19(0)	Τέλος: 19(1)	Μέλος: 36	
Διατομή	HEB300			Υψος = 6,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	6,00	46,19	86,81	0,532	0,870	14491,05	3566,15
z	c	0,49	6,00	79,16	86,81	0,912	0,593	4929,95	2429,85

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩn = 4,47 / 1,1γονΩγ = 4,47

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	0	1	0,02				0,24	0,24	0,14	0,20
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	19(1)	1	0,01	0,02			0,05	0,05	0,04	0,06
ΣΣ:-x	19(0)	1	0,02		0,02			0,02	0,03	0,04

K20, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 20(0)	Τέλος: 20(1)	Μέλος: 38	
Διατομή	HEB300			Υψος = 4,92 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	4,92	37,90	86,81	0,437	0,911	21524,97	3736,58
z	c	0,49	4,92	64,95	86,81	0,748	0,695	7322,94	2848,52

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩn = 4,47 / 1,1γονΩγ = 4,47

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	0	1	0,01				0,21	0,21	0,12	0,17
ΣΣ:-x	20(1)	1	0,01		0,03	0,16		0,03	0,16	0,08
1.15G+1.05Q+1.50W[+x]+0.75S	20(1)	1		0,02		0,01			0,01	0,01
ΣΣ:+z	20(0)	1	0,01		0,03	0,04		0,01	0,05	0,04

K21, Όροφος 1**Γενικά δεδομένα**

Κόμβοι	Αρχή: 21(0)	Τέλος: 21(1)	Μέλος: 40	
Διατομή	HEB200			Υψος = 4,92 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	4,92	57,65	86,81	0,664	0,804	4871,13	1725,56
z	c	0,49	4,92	97,10	86,81	1,118	0,475	1712,93	1018,86

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩn = 4,47 / 1,1γονΩγ = 4,47

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	0	1	0,01			0,01	0,42	0,42	0,25	0,36
ΣΣ:+x	21(1)	1	0,04		0,03	0,21		0,05	0,26	0,19
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	21(1)	1	0,01	0,03		0,01		0,01	0,02	0,02
ΣΣ:+x	21(0)	1	0,04		0,03	0,11		0,04	0,16	0,15

Κ22, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 22(0)	Τέλος: 22(1)	Μέλος: 42	
Διατομή	HEB200			Υψος = 6,00 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	6,00	70,26	86,81	0,809	0,719	3279,34	1543,21
z	c	0,49	6,00	118,34	86,81	1,363	0,363	1153,18	779,87

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 4,47 / 1,1γονΩγ = 4,47

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)	0	1	0,03				0,45	0,45	0,25	0,38
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	0	1	0,03				0,44	0,44	0,27	0,40
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	22(1)	1	0,03	0,03			0,22	0,22	0,15	0,24
ΣΣ:+x	22(0)	1	0,05		0,01		0,01	0,05	0,07	0,14

Κ23, Όροφος 1

Γενικά δεδομένα

Κόμβοι	Αρχή: 23(0)	Τέλος: 23(1)	Μέλος: 44	
Διατομή	HEB200			Υψος = 4,92 [m]
Υλικά	Δομικός Χάλυβας : S275			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	λ	λ1	λ/λ1	x	Ncr	NbRd
[/]	[/]	[/]	[m]	[/]	[/]	[/]	[/]	[kN]	[kN]
y	b	0,34	4,92	57,65	86,81	0,664	0,804	4871,13	1725,56
z	c	0,49	4,92	97,10	86,81	1,118	0,475	1712,93	1018,86

* ==> Όπου L το μήκος για διαστασιολόγηση.

Μέγιστα ελέγχων Ed/Rd - Υπεραντοχή: 1,1γονΩη = 4,47 / 1,1γονΩγ = 4,47

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	0,42	0,42	0,25	0,36
ΣΣ:+x	23(1)	1	0,04		0,03	0,21		0,05	0,28	0,21
1.15G+1.05Q+1.50W(-x)+0.75S	23(1)	1	0,01	0,03		0,01		0,01	0,02	0,02
ΣΣ:+x	23(0)	1	0,04		0,03	0,11		0,04	0,16	0,15

Συγκεντρωτικός πίνακας υποστυλωμάτων

Πίνακας Οπλισμών Κατακορύφων μελών

α/α	Ορ.	Διοτομή	Ο π λ ι σ μ ο ι	Εσχόρες - Συνδετήρες
K 111	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 122	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 144	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 155	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 166	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 222	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 244	Ορ.-1	50/50	4Φ16+4Φ14	ΣΦ8/16.5
K 333	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 444	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 555	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 666	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 777	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 888	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 999	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 1000	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 1777	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 1888	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 1999	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 2000	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 2111	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 2222	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 2333	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5
K 2555	Ορ.-1	50/50	4Φ16+4Φ14	ΣΦ8/16.5
K 2666	Ορ.-1	50/50	4Φ16+4Φ14	ΣΦ8/16.5
K 2777	Ορ.-1	50/50	4Φ16+4Φ14	ΣΦ8/16.5
K 2888	Ορ.-1	50/50	4Φ16+4Φ14	ΣΦ8/16.5
K 2999	Ορ.-1	50/50	4Φ16+4Φ14	ΣΦ8/16.5
K 3000	Ορ.-1	50/50	4Φ16+4Φ14	ΣΦ8/16.5
K 3111	Ορ.-1	50/50	4Φ16+4Φ14	ΣΦ8/16.5
K 3222	Ορ.-1	50/50	4Φ16+4Φ14	ΣΦ8/16.5
K 3333	Ορ.-1	50/50	4Φ16+4Φ14	ΣΦ8/16.5
K 11111	Ορ.-1	60/60	4Φ16+8Φ14	ΣΦ8/16.5

Έλεγκοι μεταλλικών μελών

Επεξήγηση συμβόλων, ελέγχων

ΕΛΕΓΧΟΙ ΙΚΑΝΟΤΗΤΑΣ : $\frac{E_d}{R_d} \leq 1$

[EC3 (6.17)] : Διότμηση : $\frac{V_{yEd}}{V_{yRd}} \leq 1$, $\frac{V_{zEd}}{V_{zRd}} \leq 1 \Rightarrow v_y \leq 1$, $v_z \leq 1$

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: $\lambda\Delta = \left(\frac{M_{yEd}}{M_{y,N,Rd}} \right)^a + \left(\frac{M_{zEd}}{M_{z,N,Rd}} \right)^b \leq 1 \Rightarrow \lambda\Delta = m_{y,N}^a + m_{z,N}^b \leq 1$, $\lambda\Delta \geq n$

Αντοχή των μελών σε λυγισμό [EC3-1-1 §6.3]

[EC3 (6.61)]: $\frac{N_{Ed}}{X_y \cdot \frac{N_{Rk}}{\gamma_{M1}}} + k_{yy} \cdot \frac{M_{yEd}}{X_{LT} \cdot \frac{M_{y,Rk}}{\gamma_{M1}}} + k_{yz} \cdot \frac{M_{zEd}}{\gamma_{M1}} \leq 1 \Rightarrow n_y + m_{yy} + m_{yz} \leq 1$

[EC3 (6.62)]: $\frac{N_{Ed}}{X_z \cdot \frac{N_{Rk}}{\gamma_{M1}}} + k_{zy} \cdot \frac{M_{yEd}}{X_{LT} \cdot \frac{M_{y,Rk}}{\gamma_{M1}}} + k_{zz} \cdot \frac{M_{zEd}}{\gamma_{M1}} \leq 1 \Rightarrow n_z + m_{zy} + m_{zz} \leq 1$

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	v_y	v_z	$\kappa\Delta \setminus \lambda\Delta$	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	HEA160	1	0,11		0,05	0,06	0,05	HEA100
Δ1.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,06	0,05	0,05	HEA100
Δ1.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,05	0,04	0,05	HEA100
Δ1.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,06	0,09	0,10	HEA100
Δ2.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1			0,07	0,04	0,05	HEA100
Δ3.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,07	0,23	0,13	HEA100
Δ3.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,03		0,06	0,13	0,09	HEA100
Δ3.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,03		0,05	0,11	0,08	HEA100
Δ3.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,11	0,27	0,19	HEA100
Δ4.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1			0,01	0,02	0,02	HEA100
Δ5.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,09	0,06	0,06	HEA100
Δ6.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,12	0,12	0,16	HEA100
Δ6.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,08	0,06	0,08	HEA100
Δ6.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1			0,07	0,06	0,07	HEA100
Δ6.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,08	0,07	0,08	HEA100
Δ6.5	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,11	0,12	0,16	HEA100
Δ7.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,09	0,06	0,06	HEA100
Δ8.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,10	0,12	0,14	HEA100
Δ8.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,07	0,06	0,08	HEA100
Δ8.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1			0,07	0,06	0,07	HEA100
Δ8.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,07	0,06	0,07	HEA100
Δ8.5	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,11	0,12	0,16	HEA100
Δ9.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,11	0,06	0,07	HEA100
Δ10.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,10	0,05	0,06	HEA100
Δ11.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,10	0,05	0,06	HEA100
Δ12.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,10	0,19	0,15	IPE80
Δ13.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,09	0,18	0,13	IPE80
Δ14.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,06	0,12	0,09	IPE80
Δ15.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,08	0,16	0,10	IPE80
Δ16.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,08	0,16	0,10	IPE80
Δ17.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,06	0,16	0,09	IPE80
Δ18.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,08	0,16	0,10	IPE80
Δ19.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,07	0,16	0,09	IPE80
Δ20.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,07	0,16	0,09	IPE80
Δ21.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,08	0,16	0,10	IPE80
Δ22.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,09	0,16	0,11	IPE80
Δ23.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,07	0,10	0,12	HEA100
Δ23.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,04	0,03	0,03	HEA100
Δ23.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,04	0,04	0,04	HEA100

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz	Πρόταση Διατομής
Δ23.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,07	0,09	0,10	HEA100
Δ24.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,09	0,18	0,13	IPE80
Δ25.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,07	0,17	0,12	IPE80
Δ26.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,12	0,28	0,19	HEA100
Δ26.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,03		0,05	0,13	0,08	HEA100
Δ26.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,03		0,05	0,11	0,08	HEA100
Δ26.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,10	0,27	0,17	HEA100
Δ26.5	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,15	0,28	0,23	HEA100
Δ26.6	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,02		0,08	0,11	0,11	HEA100
Δ26.7	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,02		0,08	0,09	0,10	HEA100
Δ26.8	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,02		0,08	0,11	0,11	HEA100
Δ26.9	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,14	0,27	0,22	HEA100
Δ26.10	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,15	0,26	0,22	HEA100
Δ26.11	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,02		0,08	0,11	0,12	HEA100
Δ26.12	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,02		0,08	0,09	0,10	HEA100
Δ26.13	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,02		0,08	0,12	0,12	HEA100
Δ26.14	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,15	0,29	0,23	HEA100
Δ26.15	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,10	0,25	0,16	HEA100
Δ26.16	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,03		0,05	0,12	0,08	HEA100
Δ26.17	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,03		0,05	0,12	0,08	HEA100
Δ26.18	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,12	0,30	0,20	HEA100
Δ27.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,10	0,11	0,14	HEA100
Δ27.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,05	0,04	0,05	HEA100
Δ27.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,05	0,04	0,05	HEA100
Δ27.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,10	0,13	0,17	HEA100
Δ27.5	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,11	0,13	0,15	HEA100
Δ27.6	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,08	0,07	0,09	HEA100
Δ27.7	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1			0,08	0,07	0,08	HEA100
Δ27.8	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,08	0,08	0,09	HEA100
Δ27.9	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,11	0,14	0,16	HEA100
Δ27.10	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,10	0,13	0,15	HEA100
Δ27.11	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,08	0,07	0,09	HEA100
Δ27.12	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1			0,08	0,06	0,08	HEA100
Δ27.13	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,07	0,07	0,09	HEA100
Δ27.14	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,11	0,13	0,16	HEA100
Δ27.15	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,10	0,13	0,17	HEA100
Δ27.16	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,05	0,04	0,05	HEA100
Δ27.17	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,05	0,04	0,05	HEA100
Δ27.18	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,10	0,11	0,14	HEA100
Δ28.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,09	0,08	0,07	HEA100
Δ29.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,08	0,07	0,06	HEA100
Δ30.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,01		0,09	0,08	0,07	HEA100
Δ31.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,08	0,40	0,23	IPE100
Δ32.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,09	0,40	0,24	IPE100
Δ33.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,08	0,40	0,23	IPE100
Δ34.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,06	0,38	0,21	IPE100
Δ35.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,05	0,38	0,20	IPE100
Δ36.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,04	0,38	0,20	IPE100
Δ37.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,06	0,37	0,20	IPE100
Δ38.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,05	0,38	0,20	IPE100
Δ39.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,04	0,38	0,20	IPE100
Δ40.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,05	0,38	0,20	IPE100
Δ41.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,06	0,38	0,21	IPE100
Δ42.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,08	0,40	0,23	IPE100
Δ43.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,09	0,40	0,24	IPE100
Δ44.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,08	0,40	0,23	IPE100
Δ45.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE180	1	0,10		0,01	0,05	0,12	IPE100
Δ46.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE180	1	0,10		0,01	0,04	0,14	IPE100
Δ47.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE180	1			0,01	0,05	0,15	IPE100
Δ48.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE180	1	0,10		0,01	0,05	0,12	IPE100
Δ49.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE180	1	0,10		0,01	0,04	0,14	IPE100
Δ50.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE180	1	0,10		0,01	0,04	0,15	IPE100
Δ51.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,01			SHS40X2.5
Δ52.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,06			SHS40X2.5
Δ53.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,18			SHS50X2.5
Δ54.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,08			SHS50X2.5
Δ55.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,12			SHS50X2.5
Δ56.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,12			SHS50X2.5
Δ57.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,08			SHS50X2.5
Δ58.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,18			SHS50X2.5
Δ59.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,06			SHS50X2.5
Δ60.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,01			SHS50X2.5
Δ61.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,19			SHS50X2.5
Δ62.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,07			SHS50X2.5
Δ63.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,12			SHS50X2.5
Δ64.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,12			SHS50X2.5

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz	Πρόταση Διατομής
Δ65.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,07			SHS50X2.5
Δ66.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,18			SHS50X2.5
Δ67.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,06			SHS50X2.5
Δ68.1	0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,01			SHS50X2.5
Δ69.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,14	0,27	0,22	HEA100
Δ69.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,02		0,08	0,12	0,10	HEA100
Δ69.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,02		0,08	0,08	0,09	HEA100
Δ69.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,02		0,07	0,13	0,10	HEA100
Δ69.5	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,15	0,29	0,24	HEA100
Δ70.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,15	0,29	0,24	HEA100
Δ70.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,02		0,08	0,12	0,11	HEA100
Δ70.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,02		0,08	0,08	0,09	HEA100
Δ70.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,02		0,08	0,12	0,11	HEA100
Δ70.5	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,10	0,01	0,15	0,27	0,23	HEA100
Δ71.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,01		0,07	0,17	0,12	IPE80
Δ72.1	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,11	0,25	0,18	HEA100
Δ72.2	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,03		0,04	0,12	0,08	HEA100
Δ72.3	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,03		0,04	0,12	0,08	HEA100
Δ72.4	0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11		0,12	0,29	0,20	HEA100
Δ1.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,05	0,23	0,12	HEA200
Δ1.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,05	0,18	0,11	HEA180
Δ1.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03		0,02	0,11	0,06	HEA160
Δ1.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,05	0,13	0,09	HEA160
Δ1.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,04	0,11	0,08	HEA160
Δ1.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,12	0,08	HEA160
Δ1.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,13	0,09	HEA160
Δ1.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,03	0,12	0,08	HEA160
Δ1.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,04	0,11	0,06	HEA160
Δ2.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,04	0,11	0,06	HEA160
Δ2.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,03	0,12	0,08	HEA160
Δ2.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,13	0,09	HEA160
Δ2.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,13	0,08	HEA160
Δ2.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,04	0,13	0,08	HEA160
Δ2.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,05	0,13	0,09	HEA160
Δ2.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03		0,02	0,11	0,06	HEA160
Δ2.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,05	0,16	0,10	HEA160
Δ2.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,05	0,21	0,11	HEA180
Δ3.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,09	0,30	0,16	HEA220
Δ3.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,05		0,06	0,21	0,12	HEA200
Δ3.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,02	0,14	0,08	HEA160
Δ3.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03	0,01	0,08	0,14	0,13	HEA180
Δ3.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02	0,01	0,07	0,15	0,11	HEA180
Δ3.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,16	0,10	HEA180
Δ3.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,16	0,10	HEA180
Δ3.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,16	0,09	HEA180
Δ3.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,03	0,14	0,08	HEA180
Δ4.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,03	0,14	0,08	HEA180
Δ4.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,16	0,09	HEA180
Δ4.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,16	0,10	HEA180
Δ4.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,16	0,10	HEA180
Δ4.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02	0,01	0,07	0,15	0,11	HEA180
Δ4.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03	0,01	0,08	0,16	0,14	HEA180
Δ4.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,02	0,13	0,07	HEA160
Δ4.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,05		0,06	0,21	0,12	HEA200
Δ4.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,09	0,30	0,16	HEA220
Δ5.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,12	0,34	0,18	HEA220
Δ5.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,05		0,06	0,23	0,13	HEA200
Δ5.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,02	0,15	0,08	HEA160
Δ5.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03	0,01	0,07	0,13	0,12	HEA160
Δ5.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02	0,01	0,06	0,13	0,09	HEA160
Δ5.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,02	0,16	0,09	HEA180
Δ5.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,17	0,09	HEA180
Δ5.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,17	0,09	HEA180
Δ5.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,02	0,16	0,09	HEA180
Δ6.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,02	0,16	0,09	HEA180
Δ6.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,17	0,09	HEA180
Δ6.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,17	0,09	HEA180
Δ6.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,02	0,16	0,09	HEA180
Δ6.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02	0,01	0,06	0,13	0,10	HEA160
Δ6.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03	0,01	0,07	0,14	0,12	HEA180
Δ6.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,02	0,14	0,07	HEA160
Δ6.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,05		0,06	0,23	0,13	HEA200
Δ6.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,12	0,34	0,18	HEA220
Δ7.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,12	0,34	0,18	HEA220
Δ7.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,05		0,06	0,23	0,12	HEA200

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Όροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz	Πρόταση Διατομής
Δ7.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,03	0,15	0,08	HEA180
Δ7.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03	0,01	0,05	0,12	0,09	HEA160
Δ7.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02	0,01	0,05	0,14	0,12	HEA160
Δ7.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,03	0,16	0,09	HEA180
Δ7.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,17	0,09	HEA180
Δ7.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,17	0,09	HEA180
Δ7.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,02	0,16	0,09	HEA180
Δ8.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,02	0,16	0,09	HEA180
Δ8.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,17	0,09	HEA180
Δ8.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,17	0,09	HEA180
Δ8.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,03	0,16	0,09	HEA180
Δ8.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02	0,01	0,06	0,15	0,12	HEA180
Δ8.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03	0,01	0,05	0,13	0,10	HEA160
Δ8.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,03	0,14	0,08	HEA160
Δ8.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,05		0,06	0,23	0,12	HEA200
Δ8.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,12	0,34	0,18	HEA220
Δ9.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,09	0,30	0,16	HEA220
Δ9.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,05		0,06	0,21	0,12	HEA200
Δ9.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,03	0,15	0,09	HEA180
Δ9.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03	0,01	0,06	0,12	0,11	HEA160
Δ9.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02	0,01	0,07	0,15	0,13	HEA180
Δ9.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,16	0,10	HEA180
Δ9.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,16	0,10	HEA180
Δ9.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,16	0,09	HEA180
Δ9.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,03	0,14	0,08	HEA180
Δ10.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,03	0,14	0,08	HEA180
Δ10.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,16	0,09	HEA180
Δ10.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,16	0,10	HEA180
Δ10.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,16	0,10	HEA180
Δ10.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02	0,01	0,07	0,17	0,14	HEA180
Δ10.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03	0,01	0,06	0,12	0,11	HEA160
Δ10.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,03	0,14	0,08	HEA160
Δ10.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,05		0,06	0,21	0,12	HEA200
Δ10.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,09	0,30	0,16	HEA220
Δ11.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,05	0,24	0,12	HEA200
Δ11.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,04	0,18	0,10	HEA180
Δ11.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03		0,03	0,13	0,07	HEA160
Δ11.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,04	0,12	0,07	HEA140
Δ11.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,04	0,13	0,09	HEA160
Δ11.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,02	0,12	0,07	HEA160
Δ11.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,13	0,09	HEA160
Δ11.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,03	0,12	0,09	HEA160
Δ11.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,04	0,12	0,07	HEA160
Δ12.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,04	0,12	0,07	HEA160
Δ12.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,03	0,12	0,09	HEA160
Δ12.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,03	0,14	0,09	HEA160
Δ12.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,02	0,14	0,08	HEA160
Δ12.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,04	0,15	0,10	HEA180
Δ12.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,04	0,13	0,08	HEA160
Δ12.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03		0,03	0,12	0,08	HEA160
Δ12.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,04	0,16	0,09	HEA160
Δ12.9	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,11		0,05	0,22	0,11	HEA180
Δ13.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,22		0,04	0,19	0,10	HEA180
Δ13.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,04	0,13	0,08	HEA160
Δ13.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,02	0,06	0,04	HEA120
Δ13.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,06	0,14	0,11	HEA160
Δ13.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,22	0,02	0,06	0,16	0,11	HEA180
Δ13.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,34	0,01	0,06	0,13	0,10	HEA160
Δ13.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,03	0,08	0,05	HEA120
Δ13.8	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,34		0,05	0,05	0,05	HEA100
Δ14.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,46		0,05	0,06	0,05	HEA100
Δ14.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,46	0,02	0,23	0,15	0,20	HEA200
Δ15.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,20	0,02	0,23	0,15	0,22	HEA200
Δ15.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,05	0,05	0,05	HEA100
Δ15.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,05	0,05	0,05	HEA100
Δ15.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,02		0,03	0,08	0,05	HEA120
Δ15.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,20	0,01	0,06	0,13	0,10	HEA160
Δ16.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,22	0,18	HEA100
Δ16.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,26	0,26	HEA100
Δ16.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,29	0,31	HEA100
Δ16.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,30	0,34	HEA100
Δ16.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,29	0,32	HEA100
Δ16.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,26	0,26	HEA100
Δ16.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,22	0,19	HEA100
Δ17.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,22		0,05	0,20	0,10	HEA180
Δ17.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03		0,04	0,15	0,10	HEA160

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Ορόφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myg+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz	Πρόταση Διατομής
Δ17.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03		0,02	0,08	0,04	HEA120
Δ17.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,03	0,08	0,06	HEA140
Δ17.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,22	0,02	0,05	0,11	0,07	HEA140
Δ18.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,20	0,01	0,05	0,06	0,06	HEA120
Δ18.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,04	0,03	0,03	HEA100
Δ18.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,06	0,06	0,05	HEA120
Δ18.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,06	0,06	0,05	HEA120
Δ18.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,20	0,03	0,37	0,23	0,36	HEA240
Δ19.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,20	0,03	0,37	0,23	0,36	HEA240
Δ19.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,06	0,05	0,05	HEA100
Δ19.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,06	0,05	0,05	HEA100
Δ19.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,01		0,04	0,04	0,03	HEA100
Δ19.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,20	0,01	0,05	0,06	0,06	HEA120
Δ20.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,22	0,02	0,05	0,11	0,07	HEA140
Δ20.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,03	0,08	0,06	HEA140
Δ20.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03		0,03	0,08	0,04	HEA120
Δ20.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,03		0,04	0,14	0,10	HEA160
Δ20.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,22		0,05	0,22	0,11	HEA180
Δ21.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,19	0,12	HEA100
Δ21.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,22	0,18	HEA100
Δ21.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,23	0,21	HEA100
Δ21.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,23	0,20	HEA100
Δ21.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,23	0,20	HEA100
Δ21.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,22	0,18	HEA100
Δ21.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,19	0,12	HEA100
Δ22.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,22	0,18	HEA100
Δ22.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,20	0,14	HEA100
Δ22.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,22	0,23	HEA100
Δ22.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,23	0,26	HEA100
Δ22.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,22	0,22	HEA100
Δ22.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,19	0,14	HEA100
Δ22.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,20	0,15	HEA100
Δ23.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,27	0,27	HEA100
Δ23.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,23	0,27	HEA100
Δ23.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,38	0,53	HEA100
Δ23.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,08	0,43	0,62	HEA100
Δ23.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,38	0,53	HEA100
Δ23.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,20	0,27	HEA100
Δ24.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,20	0,21	HEA100
Δ24.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,23	0,26	HEA100
Δ24.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,29	0,36	HEA100
Δ24.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,30	0,38	HEA100
Δ24.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,29	0,35	HEA100
Δ24.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,23	0,26	HEA100
Δ24.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,20	0,19	HEA100
Δ25.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,20	0,19	HEA100
Δ25.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,25	0,29	HEA100
Δ25.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,24	0,27	HEA100
Δ25.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,24	0,27	HEA100
Δ25.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,24	0,27	HEA100
Δ25.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,25	0,30	HEA100
Δ25.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,20	0,19	HEA100
Δ26.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,21	0,21	HEA100
Δ26.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,26	0,30	HEA100
Δ26.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,27	0,32	HEA100
Δ26.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,27	0,33	HEA100
Δ26.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,27	0,32	HEA100
Δ26.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,26	0,30	HEA100
Δ26.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,21	0,21	HEA100
Δ27.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,26	0,32	HEA100
Δ27.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,07	0,39	0,54	HEA100
Δ27.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,37	0,51	HEA100
Δ27.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,37	0,51	HEA100
Δ27.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,37	0,51	HEA100
Δ27.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,07	0,39	0,53	HEA100
Δ27.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,29	0,42	HEA100
Δ28.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,01		0,05	0,29	0,44	HEA100
Δ28.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,09	0,54	0,78	HEA100
Δ28.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,09	0,54	0,78	HEA100
Δ28.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,09	0,55	0,79	HEA100
Δ28.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,09	0,55	0,79	HEA100
Δ28.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,09	0,55	0,79	HEA100
Δ28.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,29	0,37	HEA100
Δ29.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,26	0,32	HEA100
Δ29.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,07	0,39	0,54	HEA100
Δ29.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,37	0,51	HEA100

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Ορόφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+mgy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz	Πρόταση Διατομής
Δ29.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,37	0,51	HEA100
Δ29.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,37	0,51	HEA100
Δ29.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,07	0,39	0,54	HEA100
Δ29.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,29	0,42	HEA100
Δ30.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,21	0,20	HEA100
Δ30.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,26	0,30	HEA100
Δ30.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,27	0,32	HEA100
Δ30.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,27	0,33	HEA100
Δ30.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,27	0,32	HEA100
Δ30.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,25	0,30	HEA100
Δ30.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,21	0,21	HEA100
Δ31.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,20	0,19	HEA100
Δ31.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,25	0,29	HEA100
Δ31.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,24	0,27	HEA100
Δ31.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,24	0,27	HEA100
Δ31.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,24	0,27	HEA100
Δ31.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,26	0,30	HEA100
Δ31.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,20	0,19	HEA100
Δ32.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,20	0,21	HEA100
Δ32.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,23	0,25	HEA100
Δ32.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,28	0,35	HEA100
Δ32.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,30	0,38	HEA100
Δ32.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,28	0,35	HEA100
Δ32.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,23	0,25	HEA100
Δ32.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,20	0,19	HEA100
Δ33.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,19	0,12	HEA100
Δ33.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,19	0,14	HEA100
Δ33.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,22	0,23	HEA100
Δ33.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,23	0,26	HEA100
Δ33.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,22	0,23	HEA100
Δ33.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,19	0,14	HEA100
Δ33.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,19	0,12	HEA100
Δ34.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,19	0,12	HEA100
Δ34.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,22	0,17	HEA100
Δ34.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,23	0,19	HEA100
Δ34.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,22	0,19	HEA100
Δ34.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,23	0,19	HEA100
Δ34.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,22	0,17	HEA100
Δ34.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,19	0,12	HEA100
Δ35.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,27	0,27	HEA100
Δ35.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,21	0,27	HEA100
Δ35.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,07	0,39	0,53	HEA100
Δ35.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,08	0,44	0,62	HEA100
Δ35.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,06	0,38	0,53	HEA100
Δ35.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,21	0,28	HEA100
Δ36.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,22	0,17	HEA100
Δ36.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,25	0,23	HEA100
Δ36.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,27	0,27	HEA100
Δ36.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,28	0,29	HEA100
Δ36.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,27	0,27	HEA100
Δ36.6	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,25	0,23	HEA100
Δ36.7	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,22	0,17	HEA100
Δ37.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,08	0,69	0,62	HEA100
Δ38.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,09	0,54	0,78	HEA100
Δ39.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,09	0,54	0,78	HEA100
Δ39.2	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,09	0,55	0,79	HEA100
Δ39.3	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,09	0,55	0,79	HEA100
Δ39.4	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,09	0,55	0,79	HEA100
Δ39.5	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,29	0,37	HEA100
Δ40.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,25	0,24	HEA100
Δ41.1	1	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	1	0,02		0,05	0,26	0,26	HEA100
Δ42.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,02	0,04	0,07	IPE120
Δ42.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,13	0,10	0,37	IPE180
Δ42.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,17	0,10	0,41	IPE200
Δ42.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,16	0,10	0,46	IPE200
Δ42.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,19	0,12	0,43	IPE200
Δ42.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,17	0,14	0,54	IPE220
Δ42.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,02	0,04	0,09	IPE120
Δ43.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,02	0,04	0,07	IPE120
Δ43.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,13	0,10	0,37	IPE180
Δ43.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,17	0,10	0,34	IPE180
Δ43.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,16	0,08	0,33	IPE180
Δ43.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,19	0,12	0,42	IPE200
Δ43.6	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1			0,17	0,14	0,54	IPE220
Δ43.7	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,02	0,04	0,08	IPE120
Δ44.1	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,22	0,02	0,06	0,16	0,11	HEA180

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Όροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz	Πρόταση Διατομής
Δ44.2	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,06	0,13	0,11	HEA160
Δ44.3	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,02	0,06	0,04	HEA120
Δ44.4	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,04		0,04	0,13	0,09	HEA160
Δ44.5	1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,22		0,04	0,21	0,11	HEA180
Δ51.1	1	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,23			SHS50X2.5
Δ52.1	1	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,09			SHS50X2.5
Δ53.1	1	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,18			SHS50X2.5
Δ54.1	1	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,18			SHS50X2.5
Δ55.1	1	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,23			SHS50X2.5
Δ56.1	1	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,09			SHS50X2.5
Δ57.1	1	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,10			SHS50X2.5
Δ58.1	1	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,23			SHS50X2.5
Δ59.1	1	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,18			SHS50X2.5
Δ60.1	1	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,18			SHS50X2.5
Δ61.1	1	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,23			SHS50X2.5
Δ62.1	1	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,09			SHS50X2.5
Δ76.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,18			SHS20X2.5
Δ77.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,20			SHS25X2
Δ78.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,10			SHS20X2
Δ79.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,08			SHS20X2
Δ104.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,08			SHS20X2
Δ105.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,10			SHS20X2
Δ106.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,20			SHS25X2
Δ107.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,18			SHS20X2.5
Δ140.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,30			SHS30X2.5
Δ141.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,20			SHS25X2
Δ142.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,42			SHS40X3
Δ143.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,26			SHS25X3
Δ144.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,63			SHS40X4
Δ145.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,41			SHS40X2.5
Δ146.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,45			SHS40X3
Δ159.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,33			SHS30X3
Δ160.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,24			SHS25X2.5
Δ161.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,20			SHS25X2
Δ162.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,15			SHS20X2
Δ163.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,24			SHS25X2.5
Δ164.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,27			SHS25X3
Δ165.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,45			SHS40X3
Δ166.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,32			SHS30X3
Δ167.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,62			SHS40X4
Δ168.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,21			SHS25X2.5
Δ169.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,42			SHS40X3
Δ170.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,15			SHS20X2
Δ171.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,30			SHS30X2.5
Δ172.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,15			SHS20X2
Δ173.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,28			SHS25X3
Δ174.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,21			SHS25X2.5
Δ175.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,40			SHS40X2.5
Δ176.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,42			SHS40X3
Δ177.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,62			SHS40X4
Δ178.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,36			SHS40X2.5
Δ191.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,44			SHS40X3
Δ192.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,23			SHS25X2.5
Δ193.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,22			SHS25X2.5
Δ194.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,22			SHS25X2.5
Δ195.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,14			SHS20X2
Δ196.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,44			SHS40X3
Δ197.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,25			SHS25X3
Δ198.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,62			SHS40X4
Δ199.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,30			SHS30X2.5
Δ200.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,40			SHS40X2.5
Δ201.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,18			SHS20X2.5
Δ202.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,28			SHS25X3
Δ203.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,13			SHS20X2
Δ204.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,21			SHS25X2.5
Δ205.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,11			SHS20X2
Δ206.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,29			SHS30X2.5
Δ207.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,10			SHS20X2
Δ208.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,47			SHS40X3
Δ209.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,26			SHS25X3
Δ210.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,47			SHS40X3
Δ211.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,21			SHS25X2.5
Δ212.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,11			SHS20X2
Δ213.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,19			SHS20X2.5
Δ214.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,08			SHS20X2
Δ215.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,27			SHS25X3

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών δοκών

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz	Πρόταση Διατομής
Δ216.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,25			SHS25X3
Δ217.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,46			SHS40X3
Δ218.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,21			SHS25X2.5
Δ219.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,47			SHS40X3
Δ220.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,32			SHS30X3
Δ221.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,47			SHS40X3
Δ222.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,37			SHS40X2.5
Δ223.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,47			SHS40X3
Δ224.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,10			SHS20X2
Δ225.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,29			SHS30X2.5
Δ226.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,18			SHS20X2.5
Δ227.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,21			SHS25X2.5
Δ228.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,27			SHS25X3
Δ229.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,08			SHS20X2
Δ230.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,19			SHS20X2.5
Δ231.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,16			SHS20X2
Δ232.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,47			SHS40X3
Δ233.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,28			SHS25X3
Δ234.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,46			SHS40X3
Δ235.1	1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,34			SHS30X3

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών στύλων

Όνομα	Οροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+myz	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz	Πρόταση Διατομής
K1	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,05	0,07	0,27	0,17	HEB200
K1	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1	0,01	0,04	0,04	0,17	0,12	HEB160
K2	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,07	0,09	0,25	0,16	HEB200
K2	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,04	0,04	0,14	0,08	HEB160
K3	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,08	0,11	0,30	0,16	HEB200
K3	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,05	0,05	0,20	0,11	HEB180
K4	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,09	0,11	0,33	0,18	HEB200
K4	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,06	0,07	0,23	0,13	HEB200
K5	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,09	0,12	0,33	0,18	HEB200
K5	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,06	0,07	0,23	0,13	HEB200
K6	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,08	0,11	0,29	0,16	HEB200
K6	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,05	0,05	0,20	0,11	HEB180
K7	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,07	0,09	0,27	0,15	HEB200
K7	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,04	0,04	0,15	0,08	HEB160
K8	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,04	0,07	0,27	0,17	HEB200
K8	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1	0,01	0,05	0,04	0,19	0,12	HEB180
K9	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1	0,01	0,05	0,10	0,27	0,17	HEB200
K9	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1	0,01	0,04	0,07	0,17	0,11	HEB160
K10	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,06	0,09	0,27	0,18	HEB200
K10	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,04	0,04	0,16	0,09	HEB160
K11	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,06	0,10	0,31	0,17	HEB200
K11	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,05	0,05	0,21	0,12	HEB180
K12	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,06	0,11	0,35	0,21	HEB220
K12	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,05	0,07	0,24	0,15	HEB200
K14	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,06	0,11	0,34	0,19	HEB200
K14	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,05	0,07	0,24	0,14	HEB200
K15	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,06	0,11	0,33	0,19	HEB200
K15	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,05	0,05	0,22	0,12	HEB180
K16	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,06	0,09	0,27	0,17	HEB200
K16	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,04	0,04	0,16	0,09	HEB160
K17	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1		0,04	0,07	0,27	0,17	HEB200
K17	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1	0,01	0,05	0,04	0,19	0,12	HEB180
K18	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,05	0,03	0,68	0,33	0,47	HEB180
K18	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1	0,02	0,03	0,21	0,16	0,18	HEB180

Πίνακας δυσμενέστερων λόγων ικανότητας μεταλλικών στύλων

Όνομα	Όροφος [/]	Τύπος [/]	Διατομή -	Κατηγορία [/]	vy	vz	κΔ \ λΔ	EC3 (6.61) ny+myy+mzy	EC3 (6.62) nz+mzy+mzz	Πρόταση Διατομής
K19	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,05	0,04	0,75	0,38	0,55	HEB180
K19	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1	0,02	0,02	0,24	0,14	0,20	HEB180
K20	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,05	0,03	0,67	0,32	0,46	HEB180
K20	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1	0,02	0,03	0,21	0,16	0,17	HEB180
K21	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,02	0,03	0,50	0,27	0,39	HEB160
K21	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,03	0,03	0,42	0,26	0,36	HEB160
K22	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,03	0,04	0,59	0,35	0,49	HEB180
K22	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,03	0,01	0,45	0,27	0,40	HEB160
K23	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,02	0,03	0,50	0,27	0,39	HEB160
K23	1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,03	0,03	0,42	0,28	0,36	HEB160
K24	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,01	0,02	0,06	0,04	0,06	HEB100
K25	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,03	0,01	0,47	0,26	0,38	HEB160
K26	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,03	0,01	0,55	0,31	0,44	HEB160
K27	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,03	0,01	0,46	0,26	0,37	HEB160
K28	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,01	0,02	0,11	0,07	0,09	HEB100
K29	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,01	0,02	0,06	0,05	0,06	HEB100
K30	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,03	0,01	0,56	0,31	0,45	HEB180
K31	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,04	0,01	0,67	0,37	0,54	HEB180
K32	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,03	0,01	0,56	0,31	0,45	HEB180
K33	0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,01	0,02	0,06	0,05	0,06	HEB100

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	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1	0,01	0,09	0,12	0,35	0,21	HEB220
0	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,05	0,04	0,75	0,38	0,55	HEB180
0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11	0,01	0,15	0,30	0,24	HEA100
0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,10	0,40	0,24	IPE100
0	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE180	1	0,10		0,01	0,05	0,15	IPE100
0	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,19			SHS50X2.5
1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1	0,02	0,06	0,24	0,24	0,20	HEB200
1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,03	0,03	0,45	0,28	0,40	HEB160
1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,46	0,03	0,37	0,34	0,36	HEA240
1	ΤΕΓΠΑ	HEA100	1	0,02		0,09	0,69	0,79	HEA100
1	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,19	0,14	0,54	IPE220
1	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,23			SHS50X2.5
1	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,63			SHS40X4

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
ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	1	0,02	0,09	0,24	0,35	0,21	HEB220
ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	1	0,05	0,04	0,75	0,38	0,55	HEB180
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	1	0,11	0,01	0,15	0,30	0,24	HEA100
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	1	0,02		0,10	0,40	0,24	IPE100
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE180	1	0,10		0,01	0,05	0,15	IPE100
ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS100X4	1			0,23			SHS50X2.5
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	2	0,46	0,03	0,37	0,34	0,36	HEA240
ΤΕΓΠΑ	HEA100	1	0,02		0,09	0,69	0,79	HEA100
ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	1	0,01		0,19	0,14	0,54	IPE220
ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΝΙΟΣ	SHS60X4	1			0,63			SHS40X4

Προμέτρηση μεταλλικών μελών

Συνολική προμέτρηση μεταλλικών μελών

A/A [/]	Τύπος μελών	Διατομή μελών	Συνολ. μήκος [m]	Συνολ. βάρος [Kg]
1	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB300	127,85	14957,98
2	ΥΠΟΣΤΥΛΩΜΑ	HEB200	63,85	3913,76
3	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA160	144,15	4382,04
4	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE120	123,76	1287,10
5	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE180	30,53	574,04
6	ΚΑΤΑΚΟΡΥΦΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	SHS100X4	178,29	2121,66
7	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	HEA300	202,30	17862,94
8	ΤΕΓΙΔΑ	HEA100	613,04	10237,69
9	ΓΕΝΙΚΟ ΜΕΛΟΣ	IPE240	71,25	2187,25
10	ΟΡΙΖΟΝΤΙΟΣ ΔΙΑΓΩΓΝΙΟΣ	SHS60X4	452,19	3120,09
11	ΑΘΡΟΙΣΜΑΤΑ	----	2007,19	60644,56

Αναλυτική εκτύπωση υποστυλώματος K 166

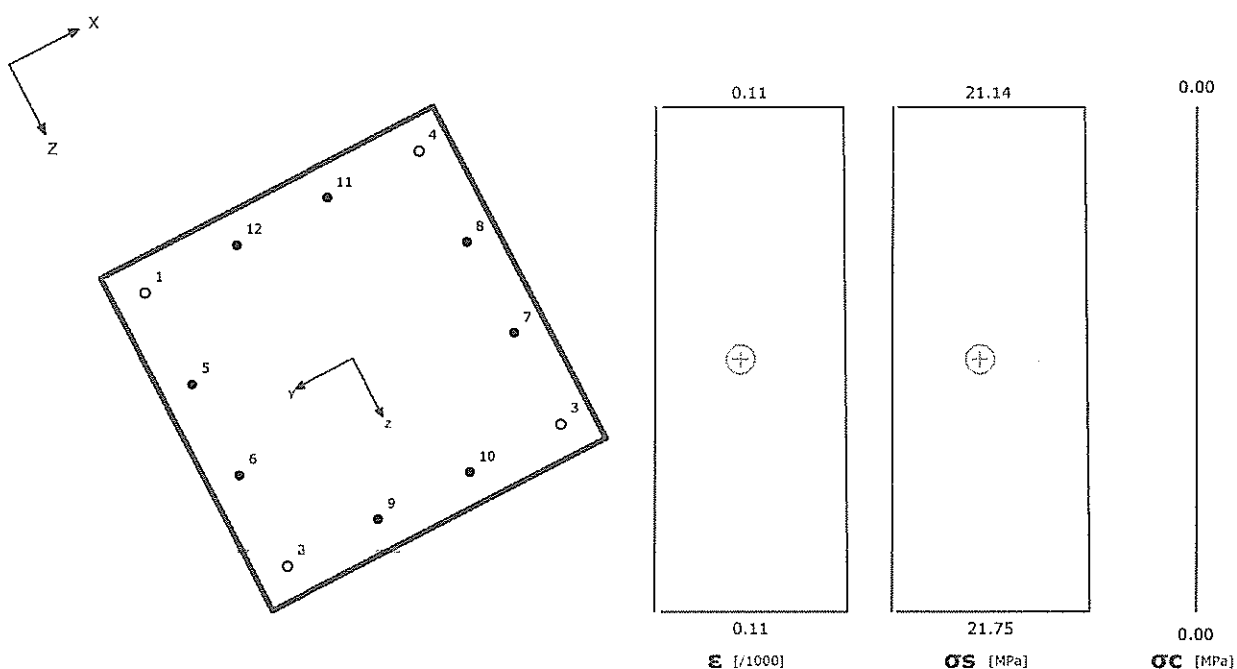
K166, Όροφος -1

Γενικά δεδομένα

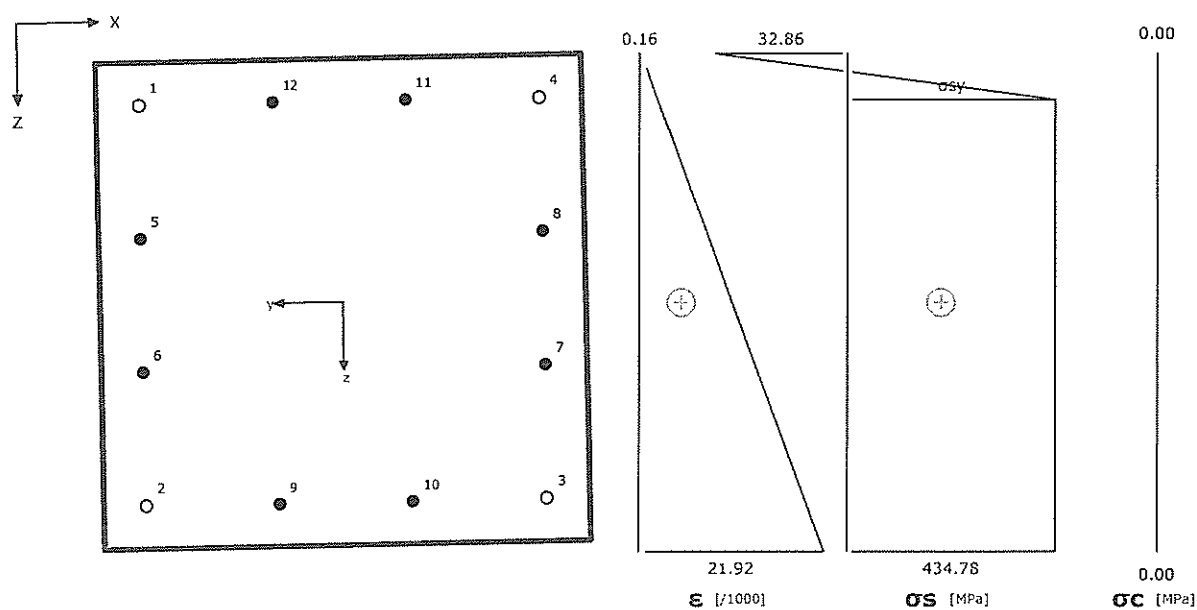
Κόμβοι	Αρχή: 16(-2)	Τέλος: 16(-1)	Μέλος: 59	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30	Χάλυβας: B500C		Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Όχι	Ητολ=0,00 - αs=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ	Πλάστιμο Τοίχωμα:Όχι		Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Ισορροπία διατομής κρίσιμης φόρτισης: $1.35G+1.05Q+0.90W[+z]+0.75S$. Θέση: K 166(-1), τέλος

Ισορροπία στη δράση: $N=43.66\text{kN}$, $M_y=-0.06$, $M_z=-0.03$. $E_d / R_d = \lambda = 0.05$.



Ισορροπία στην οριακή αντοχή: $N=881.58\text{kN}$, $M_y=-0.87$, $M_z=-0.87$.



Χωρίς θλιβόμενη ζώνη

○ Φ16 ● Φ14

$$\lambda = E_d / R_d = [\Delta\rho\alpha\sigma\eta / \text{Αντοχή}]$$

$$\lambda = \frac{\sqrt{N_{Ed}^2 + M_{EdY}^2 + M_{EdZ}^2}}{\sqrt{N_{Rd}^2 + M_{RdY}^2 + M_{RdZ}^2}} = \frac{\sqrt{(43.66)^2 + (-0.06)^2 + (-0.03)^2}}{\sqrt{(881.58)^2 + (-0.87)^2 + (-0.87)^2}} = \frac{43.66}{881.58} = 0.05$$

Ισορροπία δυνάμεων οριακής αντοχής

$$N_{Rd} = \sum_A \sigma_c dA + \sum_{i=1}^n \sigma_{si} A_i = (0.00 \text{ kN}) + (881.58 \text{ kN}) = 881.58 \text{ kN}$$

$$M_{RdY} = \sum_A \sigma_c \cdot z \cdot dA + \sum_{i=1}^n \sigma_{si} \cdot z_i \cdot A_i = (0.00 \text{ kNm}) + (-0.87 \text{ kNm}) = -0.87 \text{ kNm}$$

$$M_{RdZ} = \sum_A \sigma_c \cdot y \cdot dA + \sum_{i=1}^n \sigma_{si} \cdot y_i \cdot A_i = (0.00 \text{ kNm}) + (-0.87 \text{ kNm}) = -0.87 \text{ kNm}$$

Ανάλυση εσωτερικών δυνάμεων δράσης

Υλικό	Διάμετρος Φ	Παραμόρφωση ε	Τάση σ	N	MY	MZ	Κρίσιμο υλικό
[/]	[mm]	[/1000]	[MPa]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[/]
ράβδος 1	16	0.11	21.36	4.30	1.06	-1.06	χάλυβας
ράβδος 2	16	0.11 !	21.70	4.36	-1.08	-1.08	
ράβδος 3	16	0.11	21.52	4.33	-1.07	1.07	
ράβδος 4	16	0.11	21.19	4.26	1.05	1.05	
ράβδος 5	14	0.11	21.48	3.31	0.27	-0.82	
ράβδος 6	14	0.11	21.59	3.32	-0.27	-0.82	
ράβδος 7	14	0.11	21.41	3.30	-0.27	0.82	
ράβδος 8	14	0.11	21.30	3.28	0.27	0.81	
ράβδος 9	14	0.11	21.64	3.33	-0.83	-0.27	
ράβδος 10	14	0.11	21.58	3.32	-0.82	0.27	
ράβδος 11	14	0.11	21.25	3.27	0.81	0.27	
ράβδος 12	14	0.11	21.31	3.28	0.81	-0.27	
Σ(Εφελκ. ράβδων)				43.66	-0.06	-0.03	
Σ(Θλιβόμ. ράβδων)				0.00	0.00	0.00	
Σκυρόδεμα :		0.11 ... 0.11	0.00 ... 0.00	0.00	0.00	0.00	
Συνολικές				43.66	-0.06	-0.03	

Σημείωση

! : υποδηλώνει max/min παραμόρφωση.

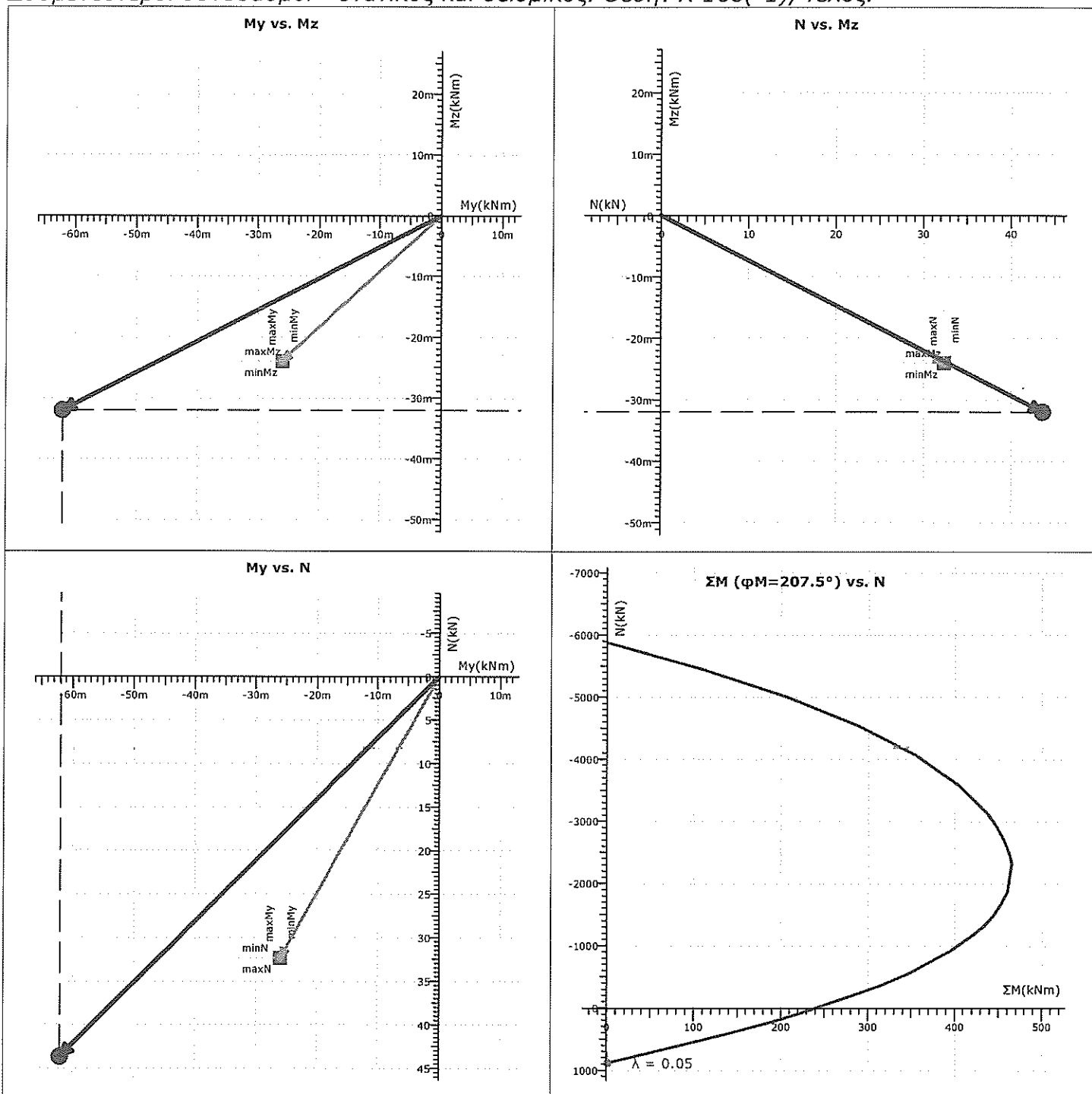
Ανάλυση εσωτερικών δυνάμεων αντοχής

Υλικό	Διάμετρος Φ	Παραμόρφωση ε	Τάση σ	Nult	MultY	MultZ	Κρίσιμο υλικό
[/]	[mm]	[/1000]	[MPa]	[kN]	[kNm]	[kNm]	[/]
ράβδος 1	16	2.50	434.78	87.42	21.59	-21.59	χάλυβας
ράβδος 2	16	20.00 !	434.78	87.42	-21.59	-21.59	
ράβδος 3	16	19.58	434.78	87.42	-21.59	21.59	
ράβδος 4	16	2.09	417.24	83.89	20.72	20.72	
ράβδος 5	14	8.34	434.78	66.93	5.51	-16.60	
ράβδος 6	14	14.17	434.78	66.93	-5.51	-16.60	
ράβδος 7	14	13.75	434.78	66.93	-5.51	16.60	
ράβδος 8	14	7.92	434.78	66.93	5.51	16.60	
ράβδος 9	14	19.90	434.78	66.93	-16.60	-5.51	
ράβδος 10	14	19.76	434.78	66.93	-16.60	5.51	
ράβδος 11	14	2.19	434.78	66.93	16.60	5.51	
ράβδος 12	14	2.33	434.78	66.93	16.60	-5.51	
Σ(Εφελκ. ράβδων)				881.58	-0.87	-0.87	
Σ(Θλιβόμ. ράβδων)				0.00	0.00	0.00	
Σκυρόδεμα :		21.92 ... 0.16	0.00 ... 0.00	0.00	0.00	0.00	
Συνολικές				881.58	-0.87	-0.87	

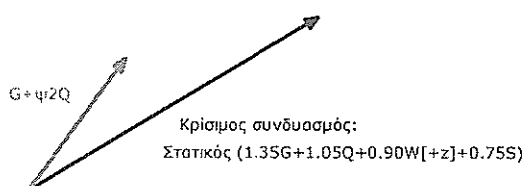
Σημείωση

! : υποδηλώνει max/min παραμόρφωση.

Δυσμενέστεροι συνδυασμοί - στατικός και σεισμικός. Θέση: K 166(-1), τέλος.



Υπόμνημα:



- : Δυσμενέστερος στατικός συνδυασμός
- : Προβολή του ελλειψοειδούς του δυσμενέστερου σεισμικού συνδυασμού.
- : Προσούξηση σεισμικών εντάσεων λόγω ικανοτικού και ΣΠΕΙΜ.

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέμνουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ. Διευθ.	(ΣΜRb/ΣΜRc)_1	(ΣΜRb/ΣΜRc)_2
16(-1)	Y	1,00	1,00
16(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τμ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.00G+1.50W(-x)	Y	0,005	0,56	0,02	207,78	116,79	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W[+z]+0.75S	Z	0,006	1,06	0,01	207,97	116,18	1,20	4τμ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέμνουσα:

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 166(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	λ = Ed/Rd [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

Προμέτρηση στυλοσειράς**Ποσότητες σιδηρού οπλισμού**

Διάμετρος [mm]	Μήκος [m]	Kg B500C Βάρος [Kgr]
Φ8	15,05	5,95
Φ14	7,75	9,40
Φ16	4,20	6,65

Ποσότητες Σκυροδέματος - Σιδηρού οπλισμού

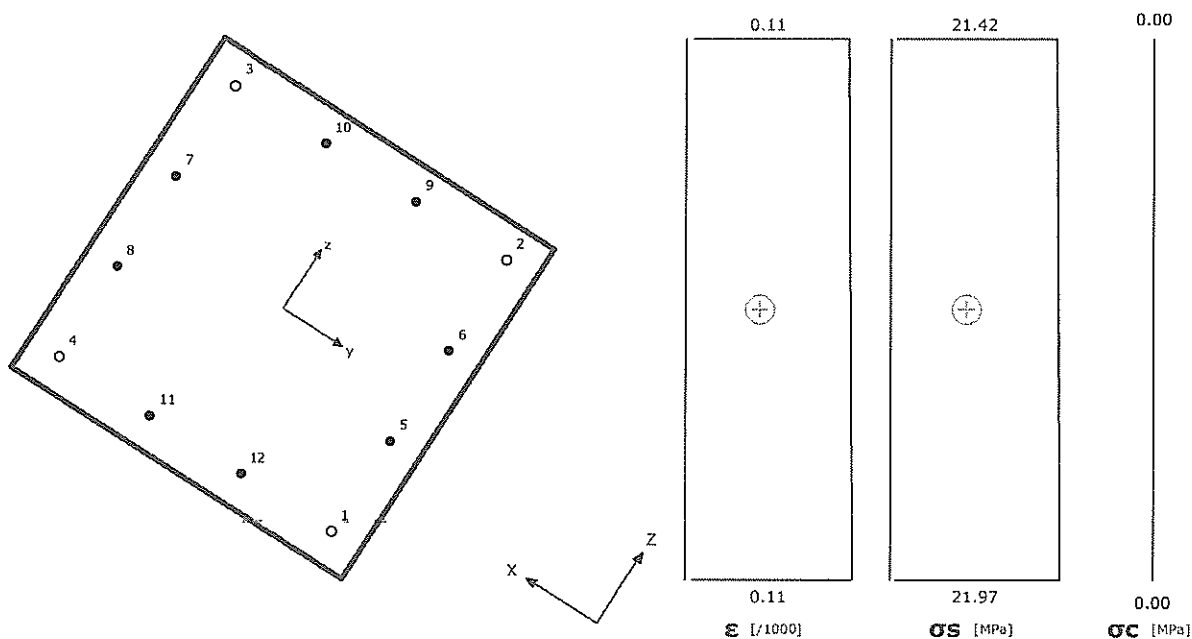
Επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	0,95	Βάρος σιδηρού οπλισμού	[Kg]	22,00
Αφαιρούνται	[m ²]	0,00	Όγκος Σκυροδέματος	[m ³]	0,15
Ολική επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	0,95	Αναλογία Σιδ/Σκυροδέμ.	[Kg/m ³]	152,80

Αναλυτική εκτύπωση υποστυλώματος Κ 222**Κ222, Όροφος -1****Γενικά δεδομένα**

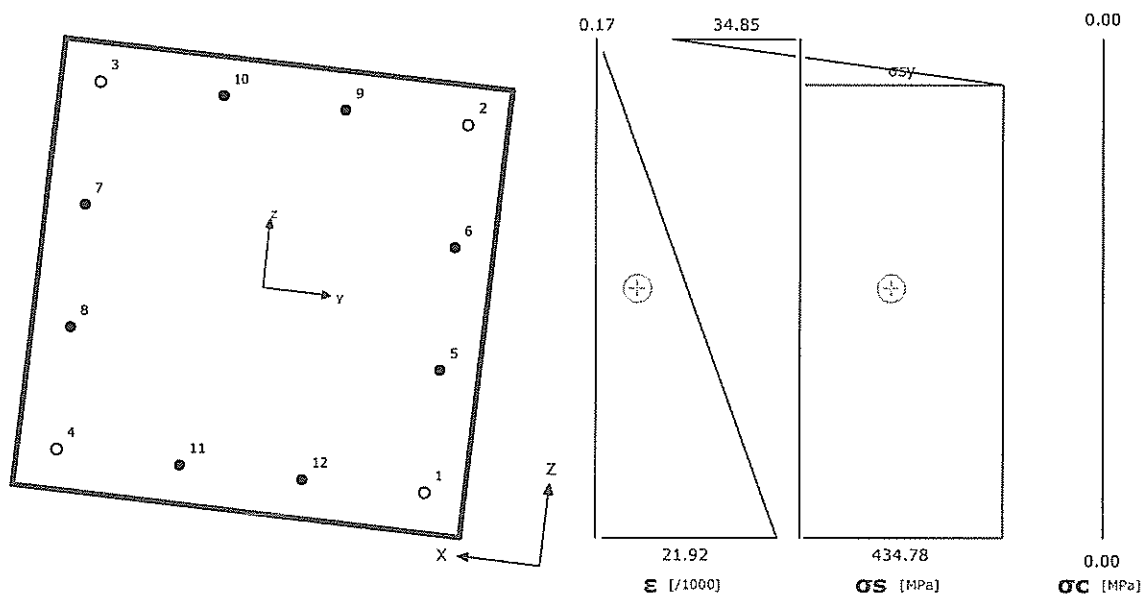
Κόμβοι	Αρχή: 2(-2)	Τέλος: 2(-1)	Μέλος: 60	
Διατομή	Ορθογωνική: 60/60 /d'=5,5			Υψος = 0,40 [m]
Υλικά	Σκυρόδεμα C25/30		Χάλυβας: B500C	Συνδετήρες: B500C
Κοντό= Οχι	Ητολ=0,00 - ασ=165,00			
Κανονισμός	Πλαστιμότητα :ΚΠΜ		Πλάστιμο Τοίχωμα:Οχι	Χωρίς Α.Α.Π.
ΣΠΕΜ	[X]= 1,00	[Z]= 1,00		

Ισορροπία διατομής κρίσιμης φόρτισης: $1.35G+1.05Q+0.90W[-z]+0.75S$. Θέση: Κ 222(-1), τέλο

Ισορροπία στη δράση: $N=44.16kN$, $M_y=0.05$, $M_z=-0.03$. $E_d / R_d = \lambda = 0.05$.



Ισορροπία στην οριακή αντοχή: $N=881.94kN$, $M_y=0.78$, $M_z=-0.78$.



Χωρίς θλιβόμενη ζώνη

○ Φ16 ● Φ14

$$\lambda = E_d / R_d = [\Delta\rho\sigma\eta / \text{Αντοχή}]$$

$$\lambda = \frac{\sqrt{N_{Ed}^2 + M_{EdY}^2 + M_{EdZ}^2}}{\sqrt{N_{Rd}^2 + M_{RdY}^2 + M_{RdZ}^2}} = \frac{\sqrt{(44.16)^2 + (0.05)^2 + (-0.03)^2}}{\sqrt{(881.94)^2 + (0.78)^2 + (-0.78)^2}} = \frac{44.16}{881.94} = 0.05$$

Ισορροπία δυνάμεων οριακής αντοχής

$$N_{Rd} = \sum_A \sigma_c dA + \sum_{i=1}^n \sigma_{si} A_{si} = (0.00 \text{ kN}) + (881.94 \text{ kN}) = 881.94 \text{ kN}$$

$$M_{RdY} = \sum_A \sigma_c \cdot z \cdot dA + \sum_{i=1}^n \sigma_{si} \cdot z_i \cdot A_{si} = (0.00 \text{ kNm}) + (0.78 \text{ kNm}) = 0.78 \text{ kNm}$$

$$M_{RdZ} = \sum_A \sigma_c \cdot y \cdot dA + \sum_{i=1}^n \sigma_{si} \cdot y_i \cdot A_{si} = (0.00 \text{ kNm}) + (-0.78 \text{ kNm}) = -0.78 \text{ kNm}$$

Ανάλυση εσωτερικών δυνάμεων δράσης

Υλικό [/]	Διάμετρος Φ [mm]	Παραμόρφωση ε [/1000]	Τάση σ [MPa]	N [kN]	MY [kNm]	MZ [kNm]	Κρίσιμο υλικό [/]
ράβδος 1	16	0.11 !	21.92	4.41	1.09	-1.09	χάλυβας
ράβδος 2	16	0.11	21.64	4.35	-1.07	-1.07	
ράβδος 3	16	0.11	21.46	4.32	-1.07	1.07	
ράβδος 4	16	0.11	21.74	4.37	1.08	1.08	
ράβδος 5	14	0.11	21.83	3.36	0.28	-0.83	
ράβδος 6	14	0.11	21.73	3.35	-0.28	-0.83	
ράβδος 7	14	0.11	21.56	3.32	-0.27	0.82	
ράβδος 8	14	0.11	21.65	3.33	0.27	0.83	
ράβδος 9	14	0.11	21.58	3.32	-0.82	-0.27	
ράβδος 10	14	0.11	21.52	3.31	-0.82	0.27	
ράβδος 11	14	0.11	21.80	3.36	0.83	0.28	
ράβδος 12	14	0.11	21.86	3.37	0.83	-0.28	
Σ(Εφελκ. ράβδων)				44.16	0.05	-0.03	
Σ(Θλιβόμ. ράβδων)				0.00	0.00	0.00	
Σκυρόδεμα :		0.11 ... 0.11	0.00 ... 0.00	0.00	0.00	0.00	
Συνολικές				44.16	0.05	-0.03	

Σημείωση

! : υποδηλώνει max/min παραμόρφωση.

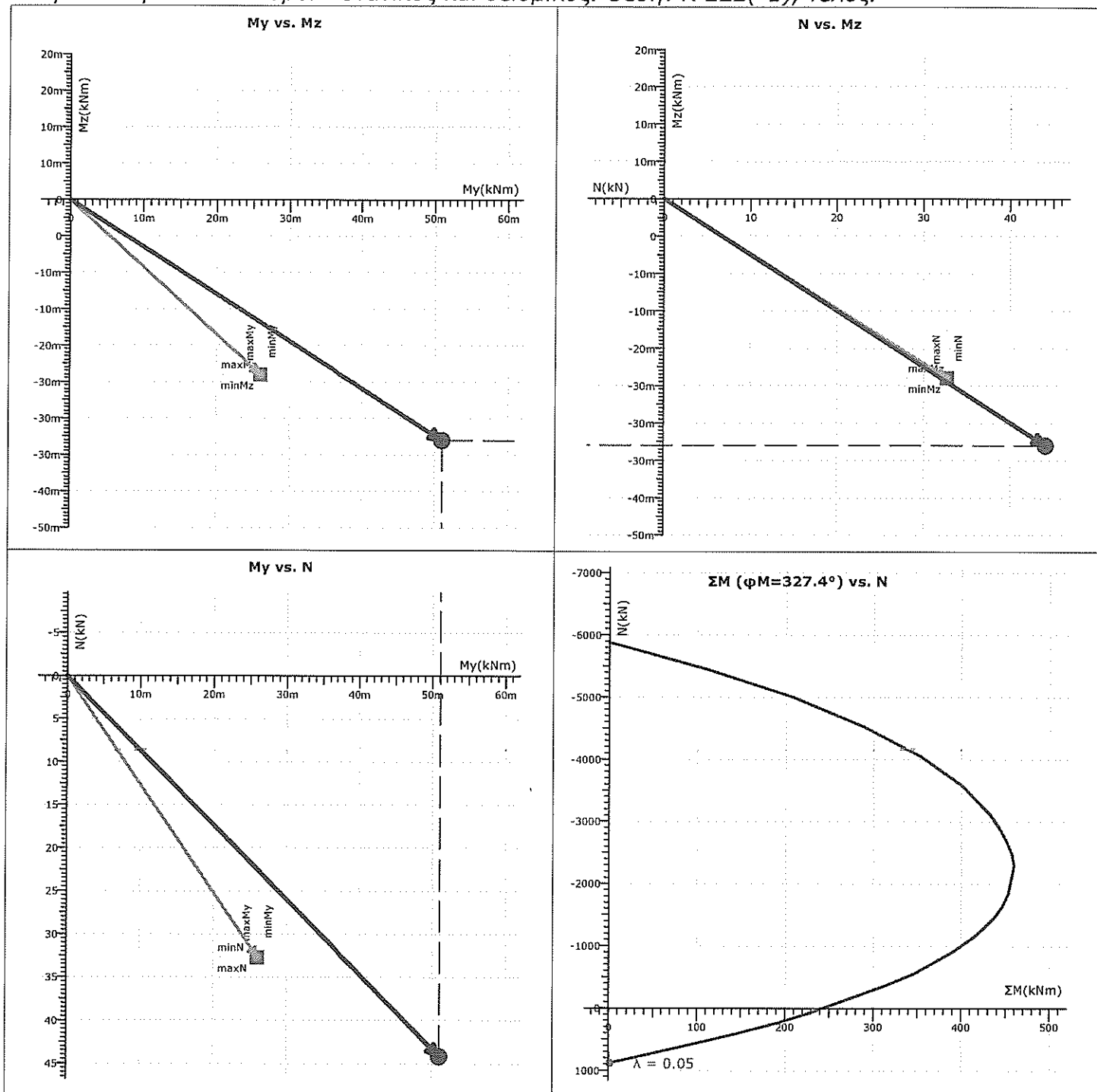
Ανάλυση εσωτερικών δυνάμεων αντοχής

Υλικό [/]	Διάμετρος Φ [mm]	Παραμόρφωση ε [/1000]	Τάση σ [MPa]	Nult [kN]	MultY [kNm]	MultZ [kNm]	Κρίσιμο υλικό [/]
ράβδος 1	16	20.00 !	434.78	87.42	21.59	-21.59	χάλυβας
ράβδος 2	16	3.95	434.78	87.42	-21.59	-21.59	
ράβδος 3	16	2.10	419.04	84.25	-20.81	20.81	
ράβδος 4	16	18.15	434.78	87.42	21.59	21.59	
ράβδος 5	14	14.65	434.78	66.93	5.51	-16.60	
ράβδος 6	14	9.30	434.78	66.93	-5.51	-16.60	
ράβδος 7	14	7.44	434.78	66.93	-5.51	16.60	
ράβδος 8	14	12.79	434.78	66.93	5.51	16.60	
ράβδος 9	14	3.30	434.78	66.93	-16.60	-5.51	
ράβδος 10	14	2.68	434.78	66.93	-16.60	5.51	
ράβδος 11	14	18.80	434.78	66.93	16.60	5.51	
ράβδος 12	14	19.41	434.78	66.93	16.60	-5.51	
Σ(Εφελκ. ράβδων)				881.94	0.78	-0.78	
Σ(Θλιβόμ. ράβδων)				0.00	0.00	0.00	
Σκυρόδεμα :		21.92 ... 0.17	0.00 ... 0.00	0.00	0.00	0.00	
Συνολικές				881.94	0.78	-0.78	

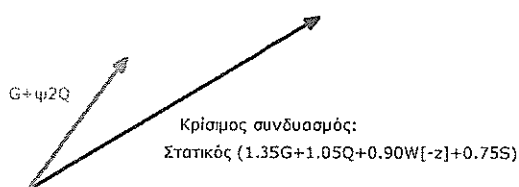
Σημείωση

! : υποδηλώνει max/min παραμόρφωση.

Δυσμενέστεροι συνδυασμοί - στατικός και σεισμικός. Θέση: Κ 222(-1), τέλος.



Υπόμνημα:



- : Δυσμενέστερος στατικός συνδυασμός
- : Προβολή του ελλειψοειδούς του δυσμενέστερου σεισμικού συνδυασμού.
- : Προσαύξηση σεισμικών εντάσεων λόγω ικανοτικού και ΣΠΕΚ.

Συντελεστές Ικανοτικού σχεδιασμού σε Τέμνουσα EC8-5.4.2.3(2)

Κόμβος	Τοπ.Διευθ.	(ΣΜRb/ΣΜRc)_1	(ΣΜRb/ΣΜRc)_2
2(-1)	Y	1,00	1,00
2(-1)	Z	1,00	1,00

Μέγιστα εγκάρσιου οπλισμού

Φορτ [/]	Διε [/]	vd [/]	VEd [kN]	TEd [kNm]	V'Rdc [kN]	VRdc [kN]	cotθ [/]	Συνδετήρες τρ. [mm/cm/cm]	ωwd [/]
1.00G+1.50W(-x)	Y	0,005	0,55	0,02	207,80	116,74	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14
1.15G+1.05Q+1.50W[-z]+0.75S	Z	0,006	0,79	0,00	207,98	116,13	1,20	4τρ.ΣΦ8/16.5/20	0,14

* ==> Αντίσταση σε τέμνουσα:

Ράβδοι οπλισμού υποστυλώματος: Κ 222(-1)

Διαμήκης οπλισμός [/]	Συνδετήρες Εσχάρες [/]	Σιγμοειδής Οπλισμός [/]	Ομοιομ. οπλισμού [/]	$\lambda = E_d/R_d$ [/]	Ποσοστό οπλισμού [%]	Θέση Ελέγχου [-]
4Φ16 + 8Φ14	ΣΦ8/16.5			0,05	0,565%	Κεφαλή στύλου

Προμέτρηση στυλοσειράς**Ποσότητες σιδηρού οπλισμού**

Διάμετρος [mm]	Μήκος [m]	Kg B500C Βάρος [Kgr]
Φ8	15,05	5,95
Φ14	7,75	9,40
Φ16	4,20	6,65

Ποσότητες Σκυροδέματος - Σιδηρού οπλισμού

Επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	0,95	Βάρος σιδηρού οπλισμού	[Kg]	22,00
Αφαιρούνται	[m ²]	0,00	Όγκος Σκυροδέματος	[m ³]	0,15
Ολική επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	0,95	Αναλογία Σιδ/Σκυροδέμ.	[Kg/m ³]	152,80

Συνολική προμέτρηση κτιρίου

Προμέτρηση ορόφου -2

Προμέτρηση δοκών ορόφου -2

Ποσότητες σιδηρού οπλισμού

Φ10	Φ12	Φ20	
2304,51	4528,01	3051,51	Μέτρα
1421,01	4020,51	7526,51	Kg B500C

Ποσότητες Σκυροδέματος - Σιδηρού οπλισμού

Επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	275,50	Βάρος σιδηρού οπλισμού	[Kg]	12968,05
Αφαιρούνται	[m ²]	15,70	Όγκος Σκυροδέματος	[m ³]	140,85
Ολική επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	259,80	Αναλογία Σιδ/Σκυροδέμ.	[Kg/m ³]	92,05

Προμέτρηση: Σύνολο ορόφου :-2

Ποσότητες σιδηρού οπλισμού

Διάμετρος [mm]	Μήκος [m]	Kg B500C Βάρος [Kgr]
Φ10	2304,50	1421,00
Φ12	4528,00	4020,50
Φ20	3051,50	7526,50

Ποσότητες Σκυροδέματος - Σιδηρού οπλισμού

Επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	275,50	Βάρος σιδηρού οπλισμού	[Kg]	12968,00
Αφαιρούνται	[m ²]	15,70	Όγκος Σκυροδέματος	[m ³]	140,85
Ολική επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	259,80	Αναλογία Σιδ/Σκυροδέμ.	[Kg/m ³]	92,05

Προμέτρηση ορόφου 0

Προμέτρηση ορόφου 1

Προμέτρηση: Σύνολο κτιρίου

Ποσότητες σιδηρού οπλισμού

Διάμετρος [mm]	Μήκος [m]	Kg B500C Βάρος [Kgr]
Φ10	2304,50	1421,00
Φ12	4528,00	4020,50
Φ20	3051,50	7526,50

Ποσότητες Σκυροδέματος - Σιδηρού οπλισμού

Επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	275,50	Βάρος σιδηρού οπλισμού	[Kg]	12968,00
Αφαιρούνται	[m ²]	15,70	Όγκος Σκυροδέματος	[m ³]	140,85
Ολική επιφάνεια ξυλοτύπου	[m ²]	259,80	Αναλογία Σιδ/Σκυροδέμ.	[Kg/m ³]	92,05