

ΥΠΟΜΝΗΜΑ-ΣΥΜΒΟΛΙΣΜΟΣ

CHS κυλινδρικοί κεντρικοί διατηρητές
 SHS κυλινδρικοί περιφερειακοί διατηρητές
 RHS κυλινδρικοί ορθογώνιοι διατηρητές
 Σ.Υ.α. στήριξη πάσης "α" γκαζιού με διαμορφωση γκαζιών σε μορφή V

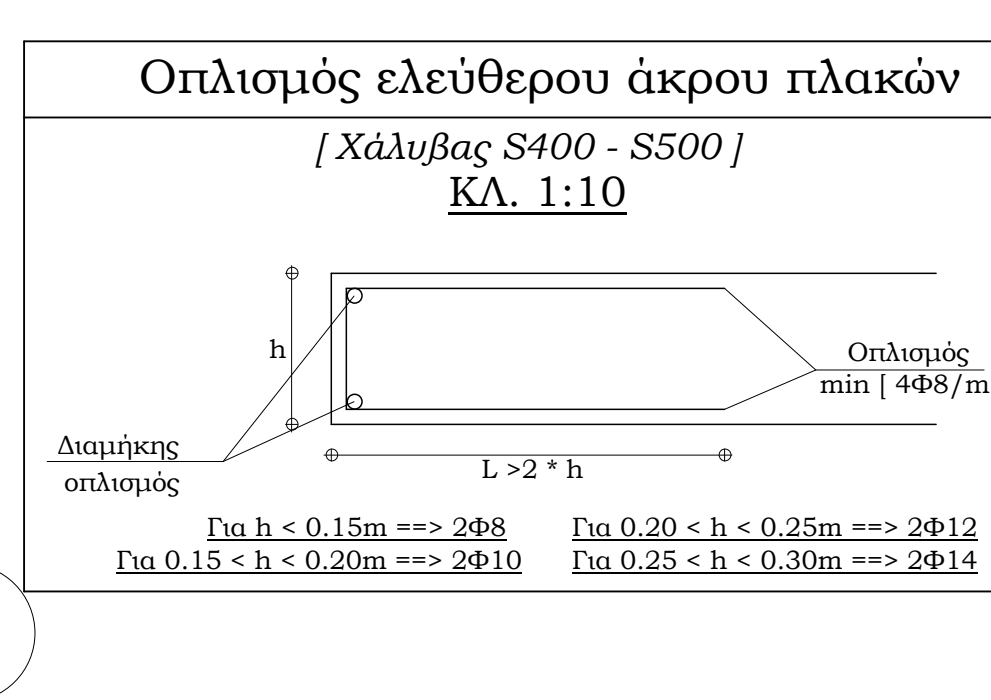
Στα αριστερά πάσης "α" γκαζιού
 Η α.β.γ. κομβίαση διατηρητών "α" γ' και πάσης "γ" σε γκαζιά
 Λ.α.β.γ.δ. στήριξη ανά με διατομές πλάτων "α", "β", πάσης "γ" και μέρους "δ"
 Μ(α)/8.8 κοχλίες γαλβανισμένοι, διαμέτρου (α) και ποσότητας 8.8
 Φ(α) / 255 ντίξ με κοχλίαση Μ διαμέτρου (α) και ποσότητας γαλβός S235

Αγκυρώσεις C30/37-B500C (ΚΠΜ)

Κατηγορία Ενέσιμης	Υλικό Υποστρώμα	Πλάκα
XC1	35	30
XC2	35	30
XC3	45	40
XCF	50	45

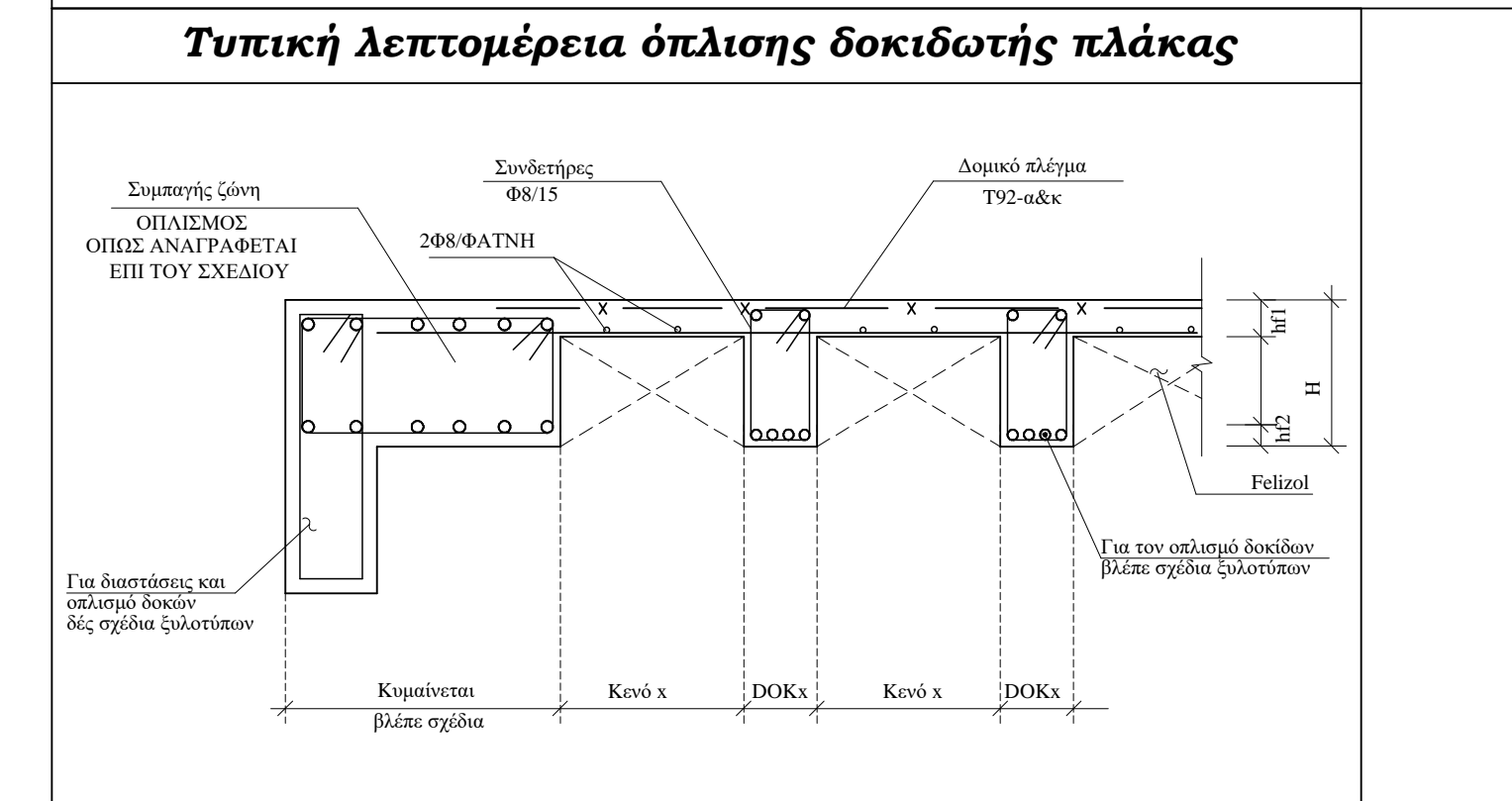
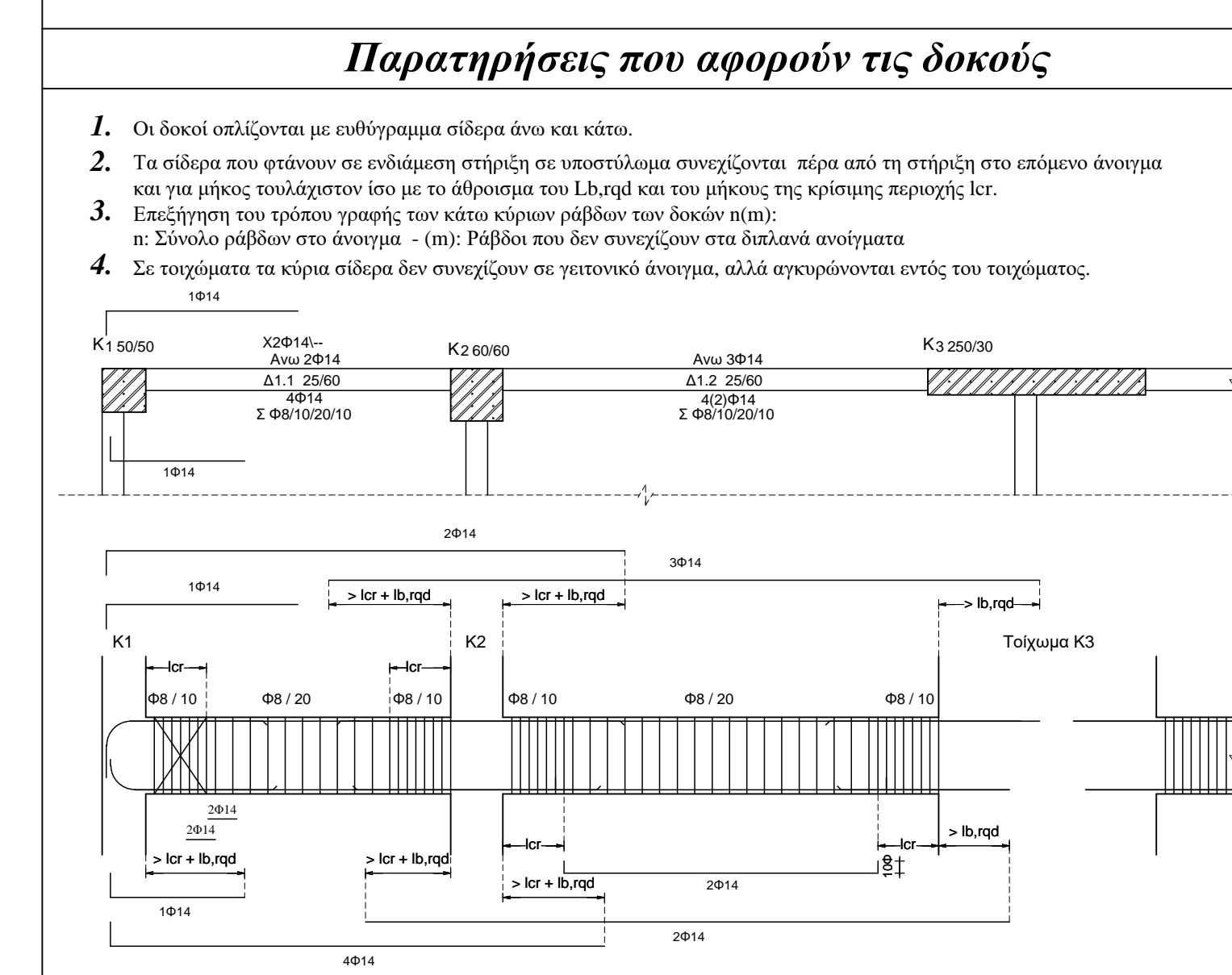
Φ	L _{αγκ}	L _β	Διάμετροι υποστρώματος L _υ (cm)				
			25	30	35	40	45
12	61	54	37	33	30	27	23
14	71	61	45	42	38	35	31
16	82	69	55	51	48	44	41
18	92	76	63	60	56	53	49
20	102	84	71	68	65	61	58
22	112	91	77	75	73	69	66
25	128	102	87	83	81	78	75

Φ	L _{αγκ}	L _β	Διάμετροι υποστρώματος L _υ (cm)				
			25	30	35	40	45
12	43	43	29	24	19	14	9
14	50	50	37	32	27	22	17
16	57	57	46	41	36	31	26
18	64	64	54	49	44	39	34
20	71	71	63	58	53	48	43
22	79	79	71	66	61	56	51
25	89	89	81	76	71	66	61



Παρατηρήσεις που αφορούν τα υποστυλώματα.

Μέτρος παραέλιξης (B500C)	L _υ (cm)		
C20	C25	C30	
470	490	560	
Φ(μm)	$L_{υ} = 1.5 \cdot L_{υ,απλ}$ (cm)		
12	85	73	65
14	99	85	76
16	114	97	87
18	128	109	98
20	142	121	109
22	156	133	119
25	177	151	136
28	199	169	152



Παραδοχές υπολογισμού

- Υλικά**
 Σκυρόδεμα : C30/37
 Χάλυβας : B500C
 Δομικός Χάλυβας : S235
 Δομικός Σίδηρος : S235E
- Μόνιμα φορτία**
 Βάρος Σκυροδέματος : 25.00 KN/m³
 Βάρος Δομικών Ηλιοδομικών : 2.10 KN/m²
 Βάρος Μπαρτέλι, Πλανόδομης : 3.40 KN/m²
 Επισκόπηση Πλακών γενικά : 1.20 KN/m²
 Επισκόπηση Διαμετώ Στέρης : 2.00 KN/m²
 Χείμα : 0.15 KN/m²
 Χείμα : 20.00 KN/m²
- Κινητά φορτία**
 Επρόσωπο οδοστρώματος : 5.00 KN/m²
 Επρόσωπο και κλίμακας : 7.50 KN/m²
 Διαστάσεις οδοστρώματος και γραμμών : 3.50 KN/m²
 Διαστάσεις οδοστρώματος : 5.00 KN/m²
 Διαστάσεις οδοστρώματος (γραμμή) : 5.00 KN/m²
 Δίωρο : 2.00 (M₂ στη)
- Συντελεστές ασφαλείας φορτίων**
 Μόνιμα φορτία : γ_f = 1.35
 Κινητά φορτία : γ_f = 1.50
 Συντ. Ασφαλείας Σκυροδέματος : γ_c = 1.50
 Συντ. Ασφαλείας Χάλυβα : γ_s = 1.15
 Συντ. Ασφαλείας Δομ. Σίδηρα : γ_{sd} = 1.50
- Στοιχεία αντισεισμικού υπολογισμού**
 Κατηγορία διασείσμησης : 4 κλίμα
 Σεισμική ζώνη : 22
 Μέγιστη ορθογώνια επιτάχυνση α_R : 0.24
 Σεισμολογία Κερών : 01
 Σεισμολογία Στοιβάσεων γ₁ : 0.20
 Ελαστική στήριξη : 0
 Σεισμολογία οδοστρώματος : 0.20
 Σεισμολογία Στοιβάσεων Στοιβάσεων : γ₂/κ₂ = 1.00 - γ₂/κ₂ = 3.00
 Τελική τμή λόγω υπερτάσης [α₁=1] : 0.50 - 1.10 - Z₁ = 1.01
 Βηματικούς φέρματος : TB = 0.15 - TC = 0.50 - TD = 2.50
 Σεισμολογία ανεπιβεβαιωμένων φέρματων : 0.60
 Μέγιστη Καταπόνηση Υποστυλώματος : 0.40 (μεταξύ με μετωπιαία κέρη)
- Εξάρση**
 Μέγιστη υποκατηγορία στήριξης : 0
 Διεύθυνση Εξάρσης : 0
 Διεύθυνση : 0
 Γωνία υποκατηγορίας στήριξης : φ₁ = 28.0°
 Γωνία υποκατηγορίας στήριξης : φ₂ = 28.0°
- Κανονισμοί**
 Βασικός Σεισμολογία : ΕΝ1998:2002
 Βασικός Σεισμολογία : ΕΝ1991-1:2002
 Καταπονήσεις από Σεισμολογία : ΕΝ1992-1:2004
 Καταπονήσεις από Χάλυβα : ΕΝ1993-1:2006
 Καταπονήσεις από Σίδηρο : ΕΝ1994:2006
 Γραμμικοί καταπονήσεις : ΕΝ1991-1:2004
 Αντισεισμικός καταπονήσεις : ΕΝ1998-1:2:2004
 Ανάπτυξη Ρητινών : ΕΝ1993-3:2005
 Τύποι ραβδών Δομ. Σίδηρα : ΕΝ10002:2000 - ΕΝ10080:2006
- Προβλήματα**
 Καθ' όσον : 0
 Καθ' όσον : 0

ΔΗΜΟΣ ΠΑΤΡΕΩΝ
 ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ ΑΡΧΙΤ/ΚΟΥ ΕΡΓΟΥ - ΗΜ

ΕΡΓΟ : 3ο ΓΥΜΝΑΣΙΟ ΠΑΤΡΩΝ

ΣΤΑΤΙΚΗ ΜΕΛΕΤΗ

ΣΧΕΔΙΟ	ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ	
ΕΥΛΟΤΥΠΟΣ ΟΡΟΦΗΣ ΙΣΟΓΕΙΟΥ	Σ - Δ/3	
ΠΑΤΡΑ, ΜΑΪΟΣ 2016	ΚΛΙΜΑΚΑ 1:50/1:20	
Η ΜΕΛΕΤΗΤΡΙΑ	Ο ΠΡΟΣΤΑΤΑΜΕΝΟΣ	Η Δ/ΝΤΡΙΑ
Αθηνά Αντζουλάτου Πολιτικός Μηχανικός	Κωνσταντίνος Σιαφάκας Αρχιτέκτων Μηχανικός	Ελένη Αλεξοπούλου Αρχιτέκτων Μηχανικός
ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ		ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ