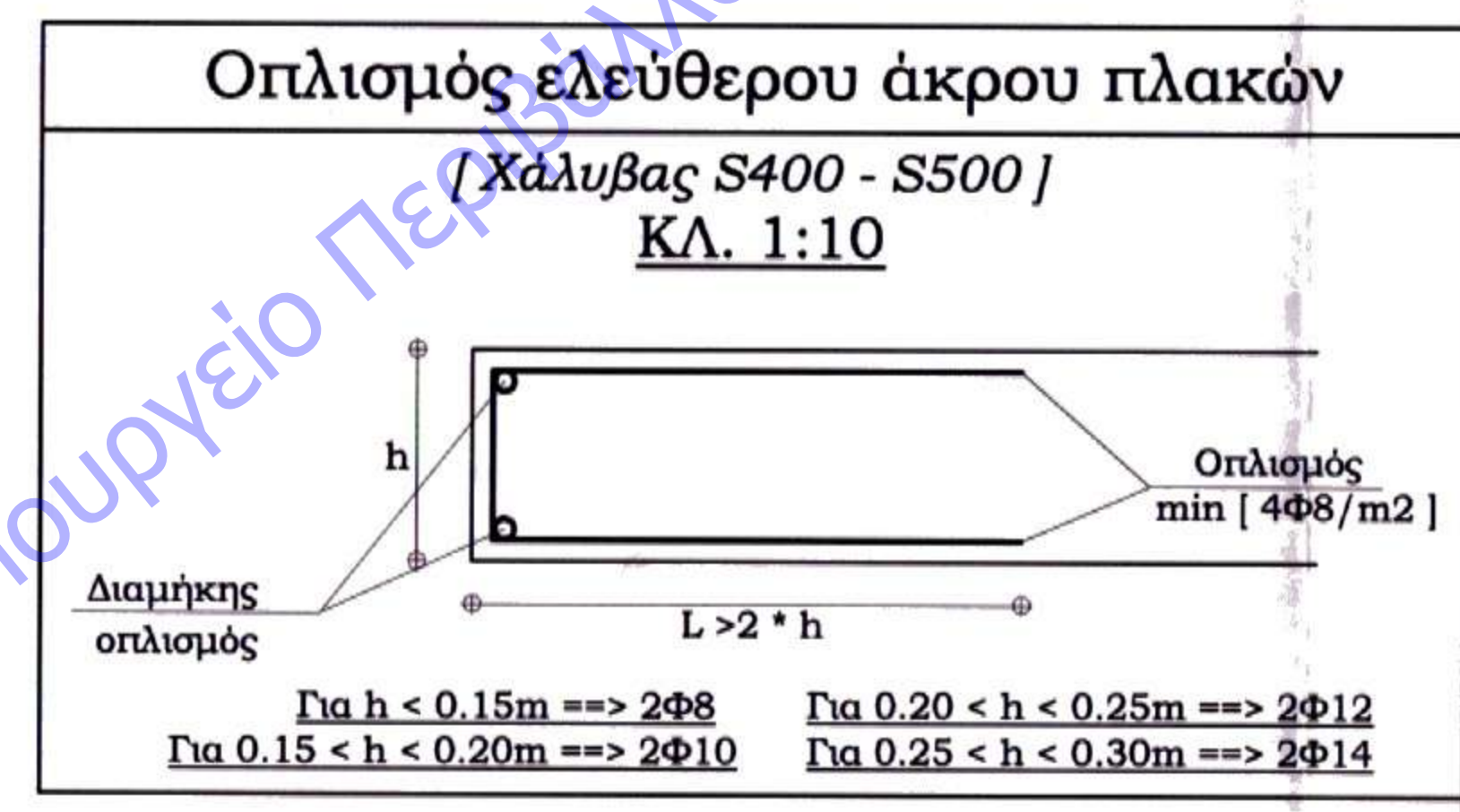


ΥΠΟΜΝΗΜΑ - ΣΥΜΒΟΛΙΣΜΟΙ
 CHS κυλινδρικοί κεντρικοί διατομής
 SHS κυλινδρικοί περιφερειακοί διατομής
 RHS κυλινδρικοί ορθογώνιας διατομής
 Σ V α εσωτερική πάχος "α" χάλιστόν με διαμορφωσή χάλιν εν μορφή V
 Σ α εξωτερική πάχος "α" χάλιστόν
 # αβγδ κομβολογισμια διαστάσεων "α", "β", "γ", "δ" σε χάλιστά
 I, αβγδ...δ σήμανση με διαστάσεις πέλματων "α", "β", πάχος "γ", και μήκους "δ"
 M (α)/8,8 κοχλίας γαβανισμένος, διάμετρον (α) και ποιότητας 8,8
 φ (α) / 235 ντιζα με κοχλίσωση M διάμετρον (α) και ποιότητας χάλιστος S235

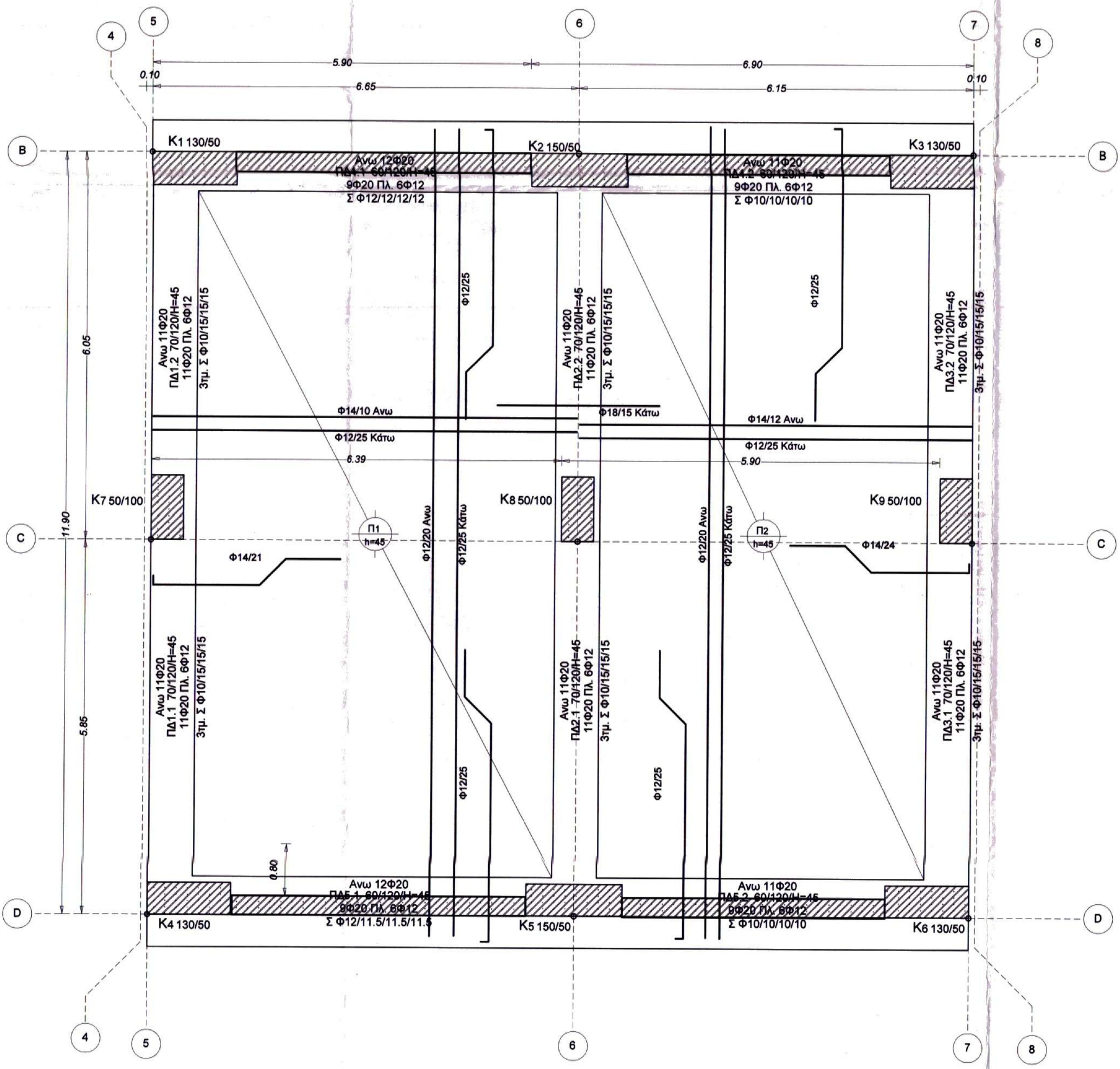
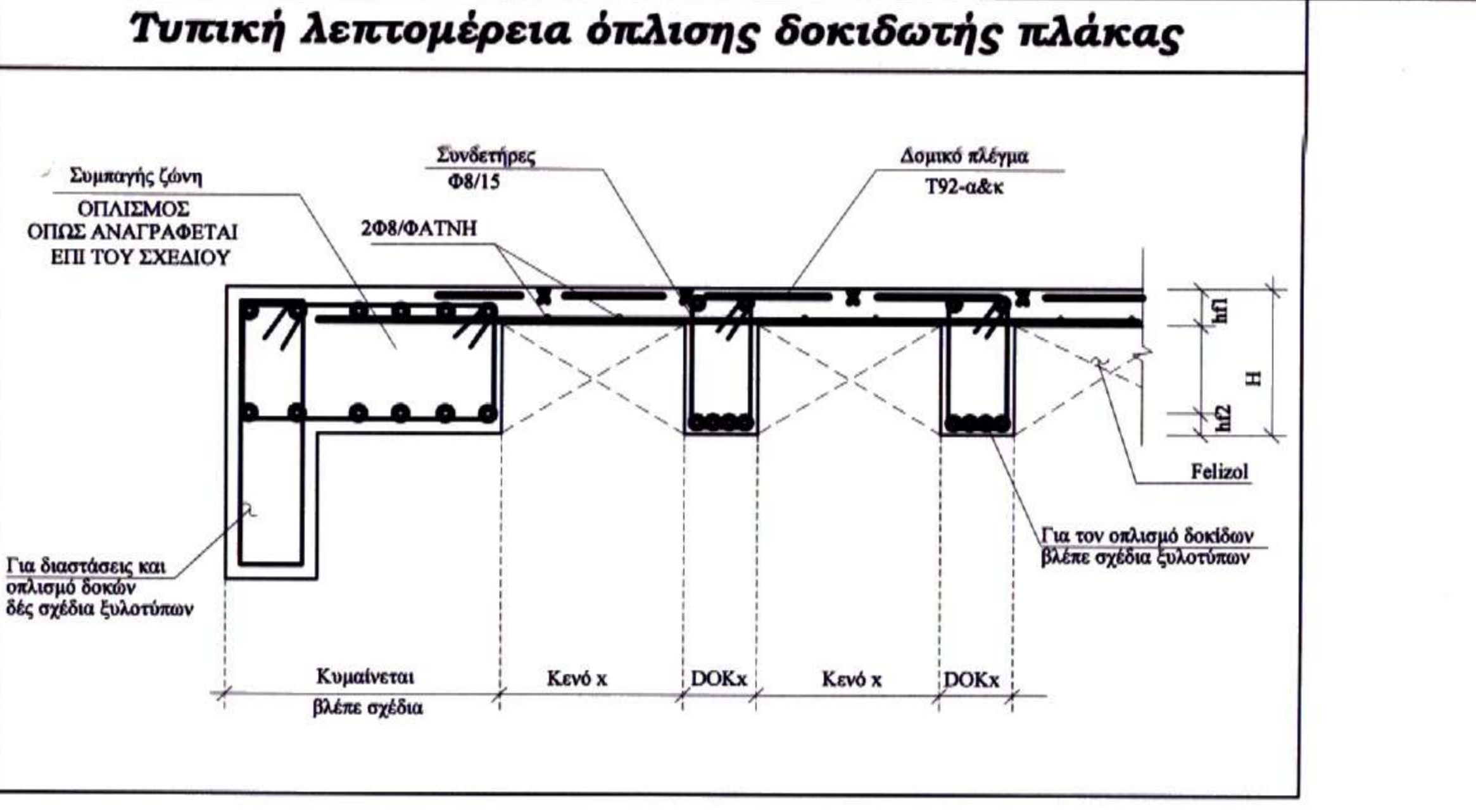
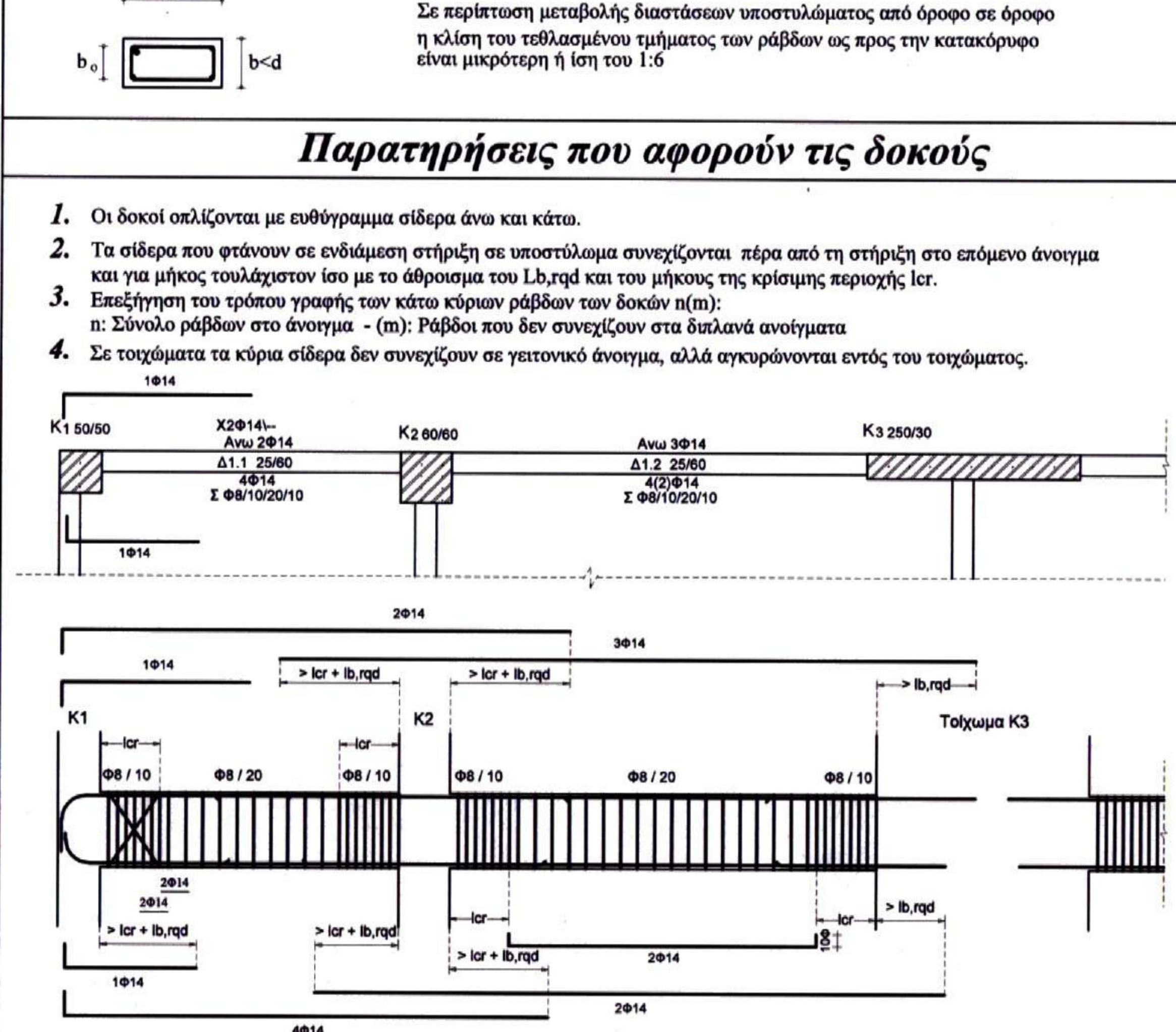
Αγκυρώσεις C30/37-B500C (ΚΙΠΜ)

Κατηγορία	Πλάτος	Πύκνωση	Μήκος αγκύρας L2 (cm)
KC1	35	30	23
KC2	35	30	27
KC3	45	40	28
KB1	50	45	33
KB2	50	45	37
KB3	50	45	42
KB4	50	45	46
KB5	50	45	51
KB6	50	45	56
KB7	50	45	61
KB8	50	45	66
KB9	50	45	71
KB10	50	45	76
KB11	50	45	81
KB12	50	45	86
KB13	50	45	91
KB14	50	45	96
KB15	50	45	101
KB16	50	45	106
KB17	50	45	111
KB18	50	45	116
KB19	50	45	121
KB20	50	45	126



Παρατηρήσεις που αφορούν τα υποστοιβάματα

Μήκος παρόδου (B500C)	l _{sup} (cm)
C20	470
C25	400
C30	360
Φ (cm)	l _{sup} = 1,5 * l _{sup} (cm)
12	85
14	99
16	114
18	128
20	142
22	156
25	177
28	199



Παραδοχές υπολογισμού

- Υλικά**
 - Σκυρόδεμα: C30/37
 - Χάλυβας: S400, S500C, S600
 - Δομική Ξυλεία: C24/EI8
- Μόνιμα φορτία**
 - Βάρος Σκυροδέματος: 25.00 KN/m³
 - Βάρος Δομικής Πλανοδομής: 2.10 KN/m²
 - Βάρος Μπαρπής Πλανοδομής: 3.60 KN/m²
 - Επιβάλλση Πλακών γενικά: 1.20 KN/m²
 - Επιβάλλση Κλωσμάτων: 2.00 KN/m²
 - Επιβάλλση Διάλυτος/Στέγης: 0.35 KN/m²
 - Χείμα: 20.00 KN/m³
- Κινητά φορτία**
 - Πρότυπο δαπέδων: 5.00 KN/m²
 - Πρότυπο κερών και γραμμών: 7.50 KN/m²
 - Πρότυπο δαπέδων εμποδίων: 3.50 KN/m²
 - Πρότυπο φόρτιση επιπέδων (παρτα): 5.00 KN/m²
 - Δάπεδο / Στέγη (M₀ δοκ): 0.50 KN/m²
- Συντελεστές ασφαλείας φορτίων**
 - Μόνιμα φορτία: γ_s = 1.35
 - Κινητά φορτία: γ_d = 1.50
 - Συντ. Ασφαλείας Σκυροδέματος: γ_m = 1.50
 - Συντ. Ασφαλείας Χάλυβα: γ_m = 1.15
 - Συντ. Ασφαλείας Δομ. Ξυλείας: γ_m = 1.50
- 5. Στοιχεία αντισεισμικού υπολογισμού**
 - Κατηγορία κτισμάτων: ΚΙΠΜ
 - Σεισμική ζώνη: 2/2
 - Μέγιστη ελαστική επιτάχυνση αθρ: 0.24
 - Συντελεστής K: III
 - Ελαστική επίση: 1.20
 - Συντελεστής επίσησης η: 1.20
 - Ελαστική επίση: 1.20
 - Τιμή της λόγω υπαροχής (αυτά I): γ_{cr} = 3.00 - φ_{cr} ≥ 3.00
 - Τιμή της λόγω υπαροχής (αυτά II): γ_{cr} = 1.10 - Z_{cr} ≥ 1.00
 - Υποκατάσταση φέροντας: 1.00
 - Υποκατάσταση μεταβλητών δόσεων γ_d: 0.60
 - Μέθοδος Αντισεισμικού Υπολογισμού: Διαμορφ με μετατόπιση μέγιστη
- 6. Εξόδοι**
 - Μέθοδος υπολογισμού ανοχής: Αρμής υπολογισμού φ_l
 - Διέτες Εξόδων: K₁ = 4000 KN/m²
 - Στοιχεία: γ_s = 22 kPa
 - Γωνία εισφοράς τριβής: φ₀ = 28.0°
 - Γωνία συνθέσης τριβής: φ₀ = 28.0°
- 7. Κανονισμοί**
 - Βάσεις εργασιών: EN1990:2002
 - Δόσεις σπασ φέρεις: EN1991-1:2002
 - Κατασκευές από Σκυρόδεμα: EN1992-1:2004
 - Κατασκευές από Ξυλεία: EN1993-1:2006
 - Κατασκευές από Σιδηρούς: EN1994-1:2006
 - Γραμμικά κτισματά: EN1997-1:2006
 - Αντισεισμική κανονισμός: EN1998-1:2004
 - Ανάλυση Ρυθμιστή: EN1998-2:2005
 - Τυπικά ράβδων Οδο. Σκυρ.: ΦΕΚ 3418/2000 - 649B/2006
- 8. Προβλέψεις**
 - Κοιτ' έδρας: 0
 - Κοιτ' επίκεντρο: 0



ΔΗΜΟΣ ΠΑΤΡΩΝ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ ΑΡΧΙΤΕΚΤΟΝΙΚΟΥ ΕΡΓΟΥ - ΗΜ

ΕΡΓΟ : 3ο ΓΥΜΝΑΣΙΟ ΠΑΤΡΩΝ

ΣΤΑΤΙΚΗ ΜΕΛΕΤΗ

ΣΧΕΔΙΟ ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ

ΕΥΛΟΥΤΥΠΟΣ **Σ - Β/1**

ΘΕΜΕΛΙΩΣΗΣ

ΠΑΤΡΑ, ΜΑΪΟΣ 2016 **ΚΛΙΜΑΚΑ 1:50/1:20**

Η ΜΕΛΕΤΗΤΡΙΑ Αθηνά Αντζουλάτου Πολιτικός Μηχανικός	Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΚΤΙΡΙΑΚΩΝ ΕΡΓΩΝ Κωνσταντίνος Σιαφάκας Αρχιτεκτων Μηχανικός	Η Δ/ΝΤΡΙΑ ΑΡΧΙΤΕΚΤΟΝΙΚΟΥ ΕΡΓΟΥ - ΗΜ Ελένη Αλεξοπούλου Αγρον. Τοπογράφος Μηχανικός
--	---	--

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ

ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ ΑΡΧΙΤΕΚΤΟΝΙΚΟΥ ΕΡΓΟΥ
ΑΘΗΝΑ, 14 ΜΑΪΟΥ 2016

ΑΔΕΛΦΕΙΣ ΕΠΕΡΧΑΣ
ΔΕΛΤΑ 1880

ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ

ΑΘΗΝΑ, 14 ΜΑΪΟΥ 2016