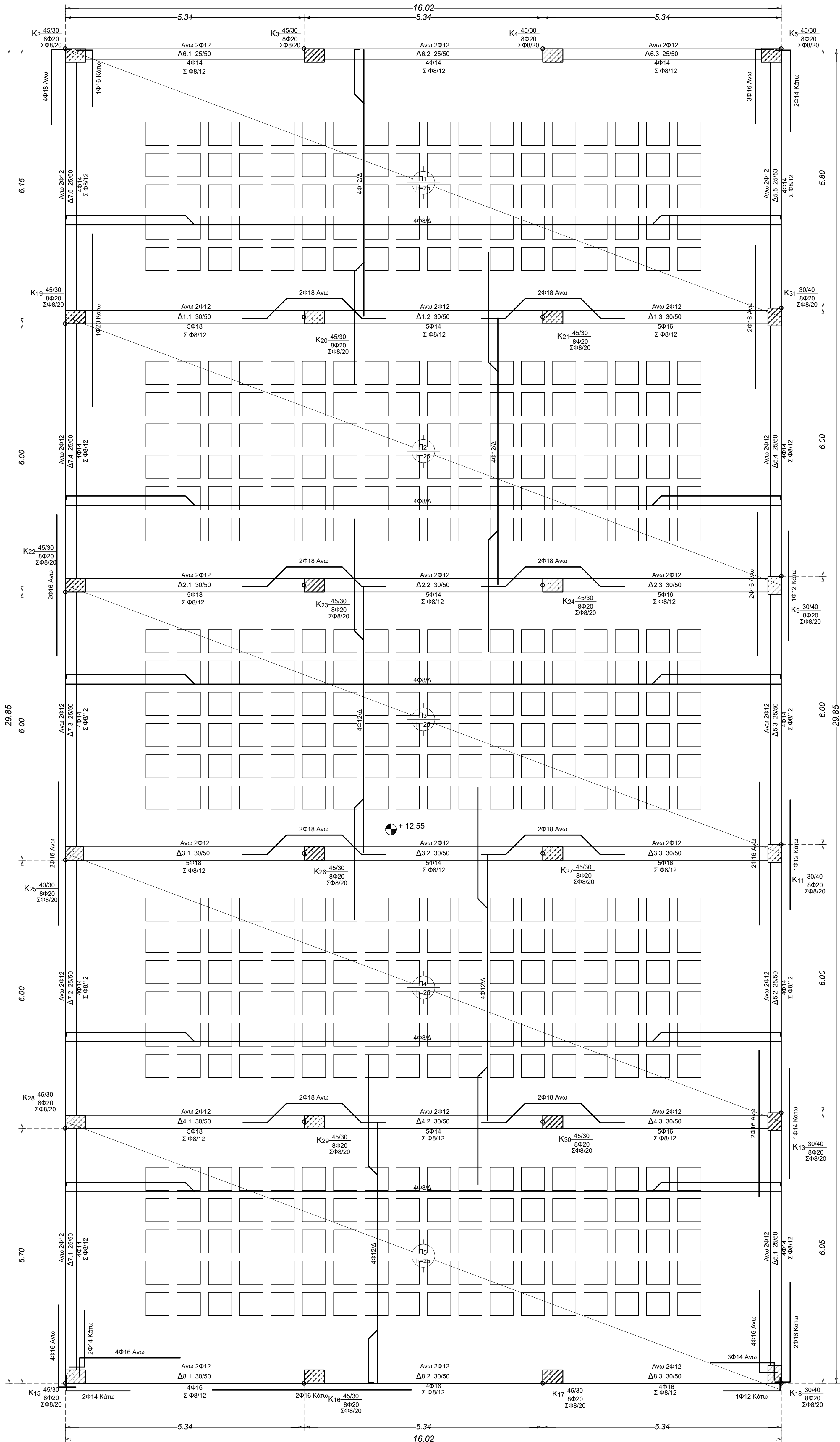




ΞΥΛΟΥΤΥΠΟΣ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗΣ Α΄ ΟΡΟΦΟΥ (ΣΧΟΛΙΚΕΣ ΑΙΘΟΥΣΕΣ)

Παραδοχές μελέτης επάρκειας	
[1.α] Υλικά υπόρχοντος	[1.β] Υλικά Νέων Στοιχείων
Σκυρόδεμα με μέση τιμή αντοχής* f _c .m = 35 Μpa Χάλυβας Οπλ. με μέση τιμή αντοχής* f _y .m = 460 Μpa *Βάσει εργαστηριακών ελέγχων	Σκυρόδεμα C30/37 Χάλυβας Διαμήκους Οπλισμού B500C Χάλυβας Συνδετήρων B 500C
[2] Μόνιμα Φορτία	
Ειδικό Βάρος Σκυροδέματος	25.0 kN/m3
Ειδικό Βάρος Χάλυβα	78.5 kN/m3
Δρομικής Πλινθοδομής	2.1 kN/m2
Μπατικής Πλινθοδομής	3.6 kN/m2
Επικάλυψη πλακών γενικά	1.0 kN/m2
Επικάλυψη Στέγης	2.0 kN/m2
[3] Μεταβλητά Φορτία	
Δάπεδα	5.0 kN/m2
Κλιμακοστάσιο	5.0 kN/m2
Διάδρομοι	5.0 kN/m2
Δάπεδα Εξωστών	5.0 kN/m2
[4] Συντελεστές ασφάλειας φορτίων-νέων υλικών	
Μόνιμα φορτία	γ _G =1.35
Μεταβλητά φορτία	γ _Q =1.50
Σκυροδέματος	γ _C = 1.50
Συντελεστής Ολιστικής Αντοχής	α _{CC} = 1.00
Χάλυβα Οπλισμού	γ _S = 1.15
Δομικός Χάλυβας γ _{M0} = 1.00 γ _{M1} = 1.00 γ _{M2} = 1.25	
Συντελεστής υπεραντοχής δομικού χάλυβα γ _{ον} = 1.25	
Δομική Ξυλεία	γ _M = 1.50
Συνδυασμοί EC0 (6.10a) + (6.10b)	ξ = 0.85
[5] Έδαφος (Δες αναλυτικά στην Γεωτεχνική Έρευνα)	
Μέθοδος Υπολογισμού	Απλοποιητική Μέθοδος
Δείκτης Εδάφους	Ks A: 6.0, KsB: 4.5, Ks Γ: 2.5 (MN/m3)
Εμπρετόμενη Τάση	σεπ = 250.00 kN/m2
Γωνία τριβής στη βάση θεμελίου	δ = 28.00-30.00 [ο]
Συντελεστής Ασφαλείας (Ολοίσθηση)	Στατικά γ _{Rh} = 1.10
	Σεισμικά γ _{Rv} = 1.00
Συντελεστής Ασφαλείας (Φέρουσα Ικανότητα)	Στατικά γ _{Rv} = 1.40
	Σεισμικά γ _{Rv} = 1.00
[6] Παράμετροι Φόσματος	
Εθνικό Προσάρτημα	GR (Ελλάς)
Σεισμική Ζώνη	Z2 agR = 0.240
Σπουδαιότητα	III γ _i = 1.20
Κατακόρυφη Συνιστώσα	NAI
Σεισμικό φορτίο - χρόνος κατασκευής	KI (Α.Κ. '59)
Σεισμικός συντελεστής ε	0,08
[6.1] Μη γραμμική ανάλυση - Ανάλυση Pushover - Χρονοϊστορία	
Κατανομή Φόρτισης	Ομοιόμορφη - Τριγωνική
Συντ. συνδυασμού εγκάρσιας φόρτισης	30%
Τυχηματική εκκεντρότητα	Μόνο εγκάρσια
[6.2] Στάθμες επιτελεστικότητας	
Περιορισμός Βλαβών DL	PDLR=50.0%
Σημαντικές Βλάβες SD	PSDR=10.0%
[7] Υφιστάμενα Υλικά	
Επίπεδο Γνώσης Σκυροδέματος (Σ.Α.Δ.)	KL3 - Πλήρης
Μέση τιμή αντοχής σκυροδέματος	f _c .m = 39Μpa
Συντελεστής εμπιστοσύνης-ασφάλειας	CFc=1.10 γ _c ' = 1.15
Επίπεδο Γνώσης Χάλυβα	KL2 - Ικανοποιητική
Μέση τιμή αντοχής χάλυβα	f _y .m = 460.0 Μpa
Μέση τιμή αντοχής χάλυβα συνδετήρων	f _{yw} .m = 460.0 Μpa
Συντελ. εμπιστοσύνης-ασφαλείας	CFs=1.20 γ _s '=1.15
[8] Πρότυπα & Εθνικά Προσάρτηματα (ΕΛΟΤ)	
Βάσεις Σχεδιασμού	EN1990 2002
Δράσεις στους φορείς	EN1991-1 2002
Κανονισμός Σκυροδέματος	EN1992-1 2004
Κανονισμός Κατασκευών από Χάλυβα	EN1993-1 2006
Κανονισμός Κατασκευών από Τοιχοποιία	EN1996-1 2006
Γεωτεχνικός Σχεδιασμός	EN1998-1:5 2004
Αντισεισμικός Κανονισμός	EN1998-3 2005
Ανάλυση pushover	EN1998-3 2005
ΚΑΝ.ΕΠΕ	ΦΕΚ 2984/2017
Επεμβάσεις σε υφιστάμενα κτίρια	ΦΕΚ 455/Β/2014
Απαιτήσεις μελετών σεισμότητας	ΦΕΚ 350Β/2016



ΥΠΗΡΕΣΙΕΣ ΠΟΛΙΤΙΚΟΥ ΜΗΧΑΝΙΚΟΥ
ΕΞΕΙΔΙΚΕΥΜΕΝΕΣ ΜΕΛΕΤΕΣ - ΑΔΕΙΟΔΟΤΗΣΕΙΣ

ΙΠΠΟΚΡΑΤΟΥΣ 7 - ΤΚ 531 00 - ΦΑΛΗΡΙΑ
ΤΗΛ: 23850 28800 FAX: 23850 25982 building.plus.gr@gmail.com

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ:
ΔΗΜΟΣ ΛΥΤΙΚΗΣ ΣΑΜΟΥ

ΕΡΓΟ:
**ΜΕΛΕΤΗ ΑΠΟΤΙΜΗΣΗΣ ΚΑΙ ΑΠΟΚΑΤΑΣΤΑΣΗΣ
ΛΥΚΕΙΟΥ ΜΑΡΑΘΟΚΑΜΠΟΥ ΣΑΜΟΥ**

ΘΕΣΗ:
ΜΑΡΑΘΟΚΑΜΠΟΣ ΣΑΜΟΥ

Ο.Τ.
-

ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ:
**ΣΤΑΒΑΡΗΣ ΔΗΜΗΤΡΙΟΣ
ΔΙΠΛ. ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ Δ.Π.Θ.**

ΑΡ.ΣΧΕΔΙΟΥ
Σ3

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ:
**ΞΥΛΟΥΤΥΠΟΣ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗΣ
Α΄ ΟΡΟΦΟΥ (ΣΧΟΛΙΚΕΣ ΑΙΘΟΥΣΕΣ)**

ΑΡ.ΣΧΕΔΙΟΥ
Σ3

ΚΑΙΜΑΚΕΣ : **1: 50**

ΦΑΣΗ ΜΕΛΕΤΗΣ : **ΟΡΙΣΤΙΚΗ**

ΧΡΟΝΟΣ ΟΛΟΚΛΗΡΩΣΗΣ:
ΔΕΚΕΜΒΡΙΟΣ 2021

ΚΟΙΝΟΠΡΑΞΙΑ
ΣΤΑΒΑΡΗΣ Δ. - ΤΣΙΤΣΗ Μ.
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ - ΓΕΩΛΟΓΟΣ
ΙΠΠΟΚΡΑΤΟΥ 7 - ΦΑΛΗΡΙΑ 53100
ΤΗΛ: 23850 25982
Α.Φ.Μ. 995708222 - Δ.Ο.Υ. ΦΑΛΗΡΙΑΣ

ΔΗΜΗΤΡΙΟΣ Ε. ΣΤΑΒΑΡΗΣ
ΔΙΠΛ. ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ
ΜΕΛΟΣ Τ.Ε.Κ.Ε. - Α.Τ.Ε.Κ.Ε.
Α.Φ.Μ. 118424244
ΙΠΠΟΚΡΑΤΟΥ 7 - ΦΑΛΗΡΙΑ 53100
ΤΗΛ: 23850 25982