

ΕΛΛΗΝΙΚΗ ΔΗΜΟΚΡΑΤΙΑ

ΝΟΜΑΡΧΙΑΚΗ ΑΥΤΟΔΙΟΙΚΗΣΗ ΚΕΦΑΛΛΗΝΙΑΣ & ΙΘΑΚΗΣ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΥΠΗΡΕΣΙΩΝ

ΜΕΛΕΤΗ ΛΙΜΕΝΟΣ ΙΘΑΚΗΣ

ΣΤΑΔΙΟ ΙΙΙ
ΦΑΣΗ (Θ,Ι)

ΕΚΠΟΝΗΣΗ ΟΡΙΣΤΙΚΩΝ ΜΕΛΕΤΩΝ / ΜΕΛΕΤΩΝ ΕΦΑΡΜΟΓΗΣ ΤΩΝ ΕΡΓΩΝ

ΣΤΑΤΙΚΗ ΜΕΛΕΤΗ ΕΦΑΡΜΟΓΗΣ ΛΙΜΕΝΑ ΠΙΣΑΕΤΟΥ

ΚΤΗΡΙΟ ΕΞΥΠΗΡΕΤΗΣΗΣ ΛΙΜΕΝΑ

ΤΕΧΝΙΚΗ ΠΕΡΙΓΡΑΦΗ ΑΡΧΙΤΕΚΤΟΝΙΚΩΝ ΚΑΙ ΠΑΘΗΤΙΚΗΣ ΠΥΡΟΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ

ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ:

Ν. ΧΑΤΖΟΠΟΥΛΟΣ - ΕΨΙΛΟΝ Α.Ε. - Δ.ΓΕΩΡΓΑΣ
Σ.Ο.Μ.Ε.Π.Ε - Δ. ΑΝΑΓΝΩΣΤΟΥ

ΗΜΕΡΟΜΗΝΙΑ

ΣΕΠΤΕΜΒΡΙΟΣ 2008

ΕΠΙΒΛΕΨΗ

Ο ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ

Ν. ΑΝΔΡΕΑΤΟΣ

ΕΛΕΓΧΟΣ

Η ΠΡΟΙΣΤΑΜΕΝΗ

Ι. ΤΖΑΝΕΤΑΤΟΥ

ΘΕΩΡΗΣΗ

Ο ΔΙΕΥΘΥΝΤΗΣ

Ν. ΓΑΒΡΑΣ

ΕΓΚΡΙΣΗ

ΕΓΚΡΙΤΙΚΗ ΑΠΟΦΑΣΗ

ΝΕΥΔΕ 37/2009

ΛΙΜΑΝΙ ΠΙΣΑΕΤΟΥ ΙΘΑΚΗΣ – ΚΤΙΡΙΑΚΑ

ΠΑΡΑΔΟΧΕΣ ΜΕΛΕΤΗΣ

Τροποποίηση - προσαρμογή μελέτης
λόγω ΚΤΣ - 2016

ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΑ ΚΑΤΑ ΤΗΝ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗ

Σκυρόδεμα φέροντα οργανισμού:

κατηγορία έκθεσης XS2

κατηγορία αντοχής C25/30

ΑΝΑΘΕΩΡΗΣΗ : ΙΑΝΟΥΑΡΙΟΣ 2017

1. ΦΟΡΤΙΑ

1.1. Μόνιμα φορτία

1.1.1. Ίδιο βάρος οπλισμένου σκυροδέματος	25.00 kN/ m ³
1.1.2. Μόνωση οροφής	0.10 kN/ m ²
1.1.3. Στέγη με κεραμίδια	1.50 kN/ m ²

1.2. Κινητά φορτία

1.2.1. Κινητό δαπέδου	2.00 kN/ m ²
1.2.2. Χιόνι (ελάχιστο αβάτου δώματος)	1.00 kN/ m ²

2. ΥΛΙΚΑ

2.1. Σκυρόδεμα φέροντος οργανισμού	C20/25	C25/30
2.2. Σκυρόδεμα δαπέδου & Β' φάσης	C16/20	
2.3. Ισχνό σκυρόδεμα	C12/15	
2.4. Νευροχάλυβας διαμήκους οπλισμού	S500s	
2.5. Νευροχάλυβας συνδετήρων	S500s	

3. ΘΕΜΕΛΙΩΣΗ

Σύμφωνα με τη γεωτεχνική έρευνα, έχουν ληφθεί

3.1. Τάση εδάφους	120 KPa
3.2. Κατακόρυφος δείκτης εδάφους	25000 kN/ m ³
3.3. Εξυγιαντική στρώση πάχους 603 (σύμφωνα με τις οδηγίες Εδαφολ. Έρευνας)	

4. ΣΕΙΣΜΙΚΟΤΗΤΑ

4.1. Ζώνη Σεισμικής Επιδυνότητας	III (A=0.36g)
4.2. Κατηγορία εδάφους	B
4.3. Σπουδαιότητα	Σ ₄
4.4. Συντελεστής συμπεριφοράς (q)	3.50
4.5. Συντελεστής θεμελίωσης (θ)	1.00
4.6. Συντελεστής φασματικής επιτάχυνσης (β ₀)	2.50

5. ΠΡΟΒΛΕΨΗ ΟΡΟΦΩΝ

Δεν προβλέπεται η ανέγερση επιπλέον ορόφων καθ' ύψος

6. ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

- 6.1. Κ ανονισμός οπλισμένου σκυροδέματος ΦΕΚ 1329B/6-11-2000
- 6.2. Αντισεισμικός κανονισμός ΦΕΚ 2184B/20-12-1999
- 6.3. Κανονισμός φορτίσεων ΦΕΚ 325A /45 – ΦΕΚ 171A /46
- ~~6.4. Κανονισμός Τεχνολ. Σκυροδέματος ΦΕΚ 3158B/17-4-1997~~
- ~~6.5. Κανονισμός Τεχνολ. Χαλύβων ΦΕΚ 381B/24-3-2000~~

ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΣ ΤΕΧΝΟΛΟΓΙΑΣ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ ΚΤΣ-2016 ΦΕΚ-1561/Β'/2-6-2016

ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΣ ΤΕΧΝΟΛΟΓΙΑΣ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ ΚΤΧ-2008 ΦΕΚ-1416/Β'/17-7-2008 και ΦΕΚ-2113/Β'/13-10-2008

ΛΙΜΑΝΙ ΠΙΣΑΕΤΟΥ ΙΘΑΚΗΣ – ΚΤΙΡΙΑΚΑ

ΤΕΧΝΙΚΗ ΠΕΡΙΓΡΑΦΗ

1. ΕΙΣΑΓΩΓΗ

Μετα την υποβολή και έγκριση των μερών (1) έως 4 του σταδίου Ι , δοθηκε εντολη με το αρ. 5912/21-11-2006 εγγραφο της Δ/σης Τεχνικων Υπηρεσιων της Νομ/κης Αυτοδ/σης Κεφαλληνιας & Ιθακης να προχωρησουμε στην εκπονηση των μελετων του Σταδιου ΙΙ.

Η παrouσα Τεχνικη Εκθεση εκπονηθηκε συμφωνα με τις Προδιαγραφες του ΠΔ 696 και αποτελει μαζι με το αντιστοιχο σχεδιο της μελετης την Οριστικη Στατικη Μελετη του κτιριου του Λιμενος Πισαετου , συμφωνα με :

- το αρθρο 1 , Σταδιο ΙΙ, Φαση Στ' της Συμβασης
- την προτεινομενη Αρχιτεκτονικη Οριστικη Μελετη
- τις λυσεις που εχουν ηδη εγκριθει και τα διευκρινιστικα εγγραφα της Υπηρεσιας.

2. ΓΕΝΙΚΑ

Η παrouσα μελέτη αφορά την Στατική Μελέτη Εφαρμογής του ΚΤΙΡΙΟΥ ΕΞΥΠΗΡΕΤΗΣΗΣ ΛΙΜΕΝΑ ΠΙΣΑΕΤΟΥ το οποίο είναι τμήμα του έργου «ΜΕΛΕΤΗ ΛΙΜΕΝΟΣ ΙΘΑΚΗΣ»

Είναι μονώροφο κτίριο με στέγη και περιλαμβάνει τους χώρους του κτιριολογικού προγράμματος, καθώς και τη θεμελίωση της πέργκολας αλουμινίου.

3. ΦΕΡΩΝ ΟΡΓΑΝΙΣΜΟΣ

Ο Φέρων οργανισμος προβλεπεται να κατασκευασθει απο οπλισμενο σκυροδεμα.

Η οροφη μελετηθηκε απο συμβατικη κατασκευη πλακων – δοκων.

Οι πλακες εχουν προβλεφθει συμπαγεις, καταλληλου παχους, ωστε να ικανοποιουνται οι απαιτησεις βελων, συμφωνα με τον Ελληνικο Κανονισμο Ωπλισμενου Σκυροδεματος.

Τα κατακορυφα στοιχεία, είναι υποστυλώματα και τοιχώματα, σε θέσεις που εξυπηρετούν τη λειτουργικότητα του κτιρίου, ώστε να παραλαμβάνονται ασφαλώς οι οριζόντιες δυνάμεις.

Οι θέσεις των υποστυλωμάτων και τοιχωμάτων, επιλεχθηκαν ώστε να επιτευχθεί η επιδίωξη του Ελληνικού Αντισεισμικού Κανονισμού για την ελαχιστοποίηση της στρεπτικής παραμορφωσης του κτιρίου.

4. ΘΕΜΕΛΙΩΣΗ

Συμφωνα με την προταση της Γεωτεχνικής Ερευνας – Μελετης, το κτιριο προβλεφθηκε να θεμελιωθεί με γενική κοιτοστρωση.

Κατω απο την γενική κοιτοστρωση η εξυγιαντική στρωση παχους 60 cm (<50cm κατα την προταση), προβλεπεται να κατασκευασθει απο θραυστο χαλίκι, καλης κοκκομετρικης διαβαθμισης, 10-70 mm, καλα συμπυκνωμενο σε στρωσεις των 20 εως 25 cm, με δονητικο μηχανημα συμπυκνωσης στατικου φορτιου 1/2T τουλαχιστον και σε βαθμο οχι μικροτερο του 95% της βελτιστης οπως προβλεπεται απο τις προδιαγραφες ASTM D-1557. Η εξυγιαντική στρωση, προτεινεται να οπλισθει με δυο στρωσεις διαξονικων πλεγματος υψηλης εφελκυστικης αντοχης τυπου S530 της TENSAR ή παρομοιου.

Επισυνάπτεται επιστολή του γραφείου γεωτεχνικών ερευνών η οποία περιλαμβάνει την πρόταση θεμελίωσης

Η παραπανω περιγραφομενη ξυλινη κατασκευη, προβλεπεται για τη στηριξη της κεραμοσκεπης, και οι λεπτομερειες της φαινονται στο αντιστοιχο σχεδιο.

5. ΧΩΡΙΚΟ ΠΛΑΙΣΙΟ

Για τον υπολογισμο του χωρικου πλαισιου, εγινε Δυναμικος Αντισεισμικος Υπολογισμος, σε οριακη κατασταση αστοχιας, με το προγραμμα NEXT, όπως φαίνεται στο αντίστοιχο τεύχος της στατικής μελέτης.

6. ΘΕΜΕΛΙΩΣΗ ΠΕΡΓΚΟΛΑΣ

Λόγω περιορισμού στα όρια του προϋπολογισμού, από την προτεινόμενη στα αρχιτεκτονικά σχέδια, πέργκολα αλουμινίου, περιλήφθηκε στην παρούσα στατική μελέτη και στα αντίστοιχα σχέδια μόνον η θεμελίωση, στο δάπεδο από οπλισμένο σκυρόδεμα, τα παγκάκια και οι ζαρντινιέρες.

Για τον υπολογισμό της παραπάνω θεμελίωσης, υπολογίσθηκε ο φορέας ανωδομής, σύμφωνα με τα αρχιτεκτονικά σχέδια, όπως φαίνεται στο τεύχος της στατικής μελέτης.

Ο φορέας υπολογίσθηκε σε φορτίο χιονιού, υφαρπαγής ανέμου, σεισμού κλπ με το πρόγραμμα NEXT.

7. ΞΥΛΙΝΗ ΣΤΕΓΗ

Η στεγή προβλεπεται απο ελαφρα ξυλινη κατασκευη συνιστωμενη απο τεγιδες, μηκιδες και ορθοστατες, εδραζομενη πανω σε πλακα απο σκυροδεμα της οροφης ισογειου του κτιριου.

Ο ΣΥΝΤΑΞΑΣ

ΑΘΗΝΑ, ΣΕΠΤ 2008

**Τροποποίηση - προσαρμογή μελέτης
λόγω ΚΤΣ - 2016**

ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΑ ΚΑΤΑ ΤΗΝ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗ

Σκυρόδεμα φέροντα οργανισμού:

κατηγορία έκθεσης XS2

κατηγορία αντοχής C25/30

ΑΝΑΘΕΩΡΗΣΗ : ΙΑΝΟΥΑΡΙΟΣ 2017