ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ	**ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ**
ΕΡΓΟ	**ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ**
ΘΕΣΗ	**ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ**
ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ	**ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ**

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ	**ΣΩΛΗΝΩΤΟΣ ΟΧΕΤΟΣ L=6 m, D=1 m ΜΕ ΠΤΕΡΥΓΟΤΟΙΧΟΥΣ**	**ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ**
ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ ΕΤΑΙΡΕΙΑ ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ	ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ Θεσ/νίκη 25/9/ 2014	TE. 26

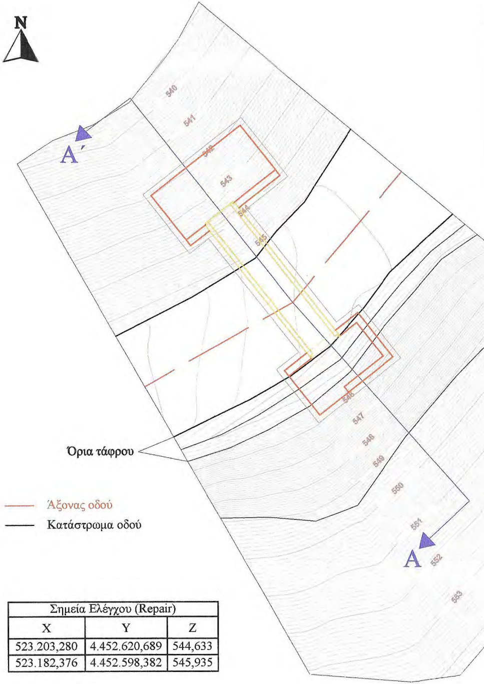
ΚΛΙΜΑΚΑ	1:50
ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ	2010

ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' β

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ	**ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ**	**ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ**
ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713 ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150 ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ	ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 14.10.2014 Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ Αστέριος Στεφάνου Αρχιτέκτων Μηχανικός Με Α' β.	ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 6/10/2014 Ο Προϊστάμενος Τμήματος Έργων Υποδομής Κώστας Κοντοδίνας Πολιτικός Μηχανικός με Α' β

ANDREAS DROSAKIS
Digitally signed by ANDREAS DROSAKIS
Date: 2024.09.03 14:44:45 +03'00'

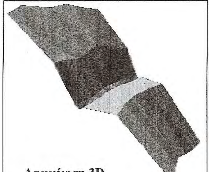
ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100


N
A΄
A
540
541
542
543
544
545
546
547
548
549
550
551
552
553
Όρια τάφρου

— Άξονας οδού
— Κατάστρωμα οδού

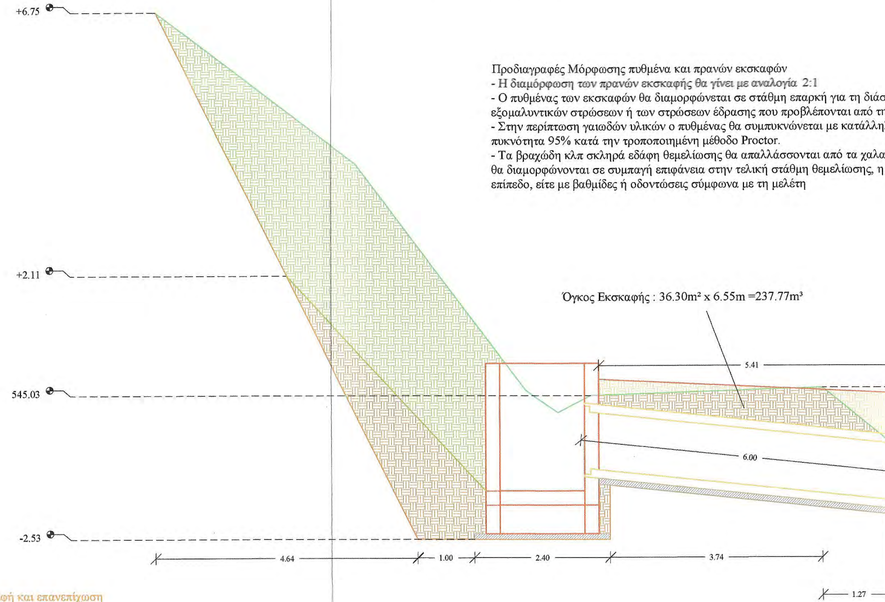
Σημεία Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
523.203,280	4.452.620,689	544,633
523.182,376	4.452.598,382	545,935

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄



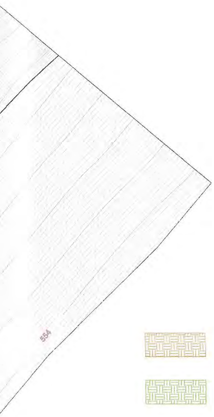
Απεικόνιση 3D

Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών
- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάσ
εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλλη
πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλα
θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η
επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη



Όγκος Εκσκαφής : 36.30m² x 6.55m =237.77m³

+6.75
+2.11
545.03
-2.53
5.41
6.00
4.64
1.00
2.40
3.74
1.27



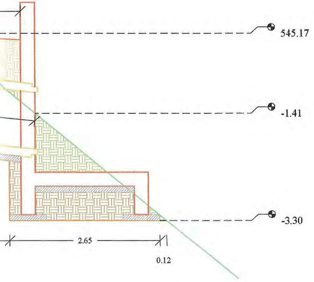
▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

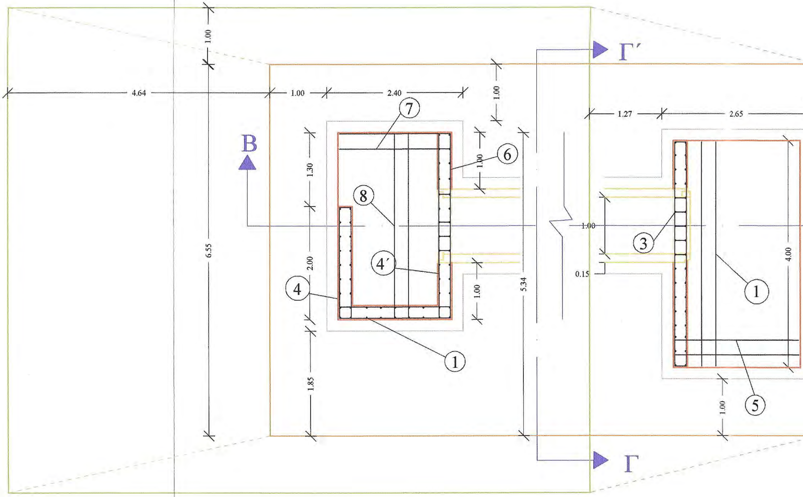
▨ Επίχωση

στρωση του σκυροδέματος, των
η μελέτη.
λα μέσα, ώστε να επιτευχθεί

ρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει
οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο

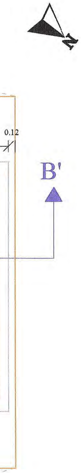

545.17
-1.41
-3.30
2.65
0.12

ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ


Γ΄
Γ
Β
4.64
1.00
1.00
2.40
1.00
1.27
2.65
7
6
8
1.30
1.00
1.00
3
4΄
4
2.00
1.00
6.55
5.34
0.15
4.00
1
1
5
1.85
1.00

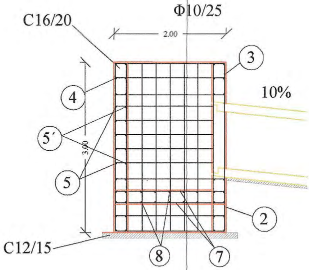
Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 0.24 m³/sec

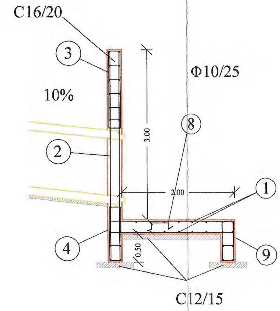
— Βάση
— Κορυ



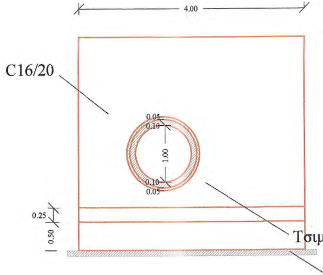
εκσκαφής
φή εκσκαφής

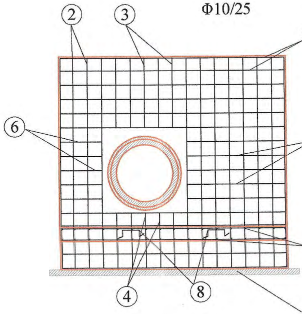
ΤΟΜΗ Β - Β΄

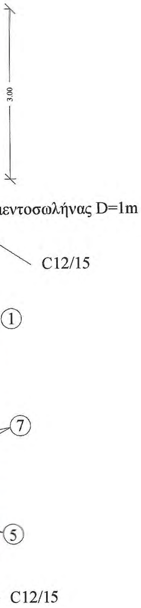

C16/20
Φ10/25
2.00
3
4
10%
5΄
3.00
5
2
C12/15
8
7


C16/20
3
Φ10/25
10%
8
3.00
2
2.00
1
4
0.50
9
C12/15

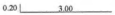
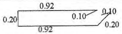
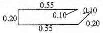
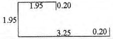
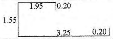
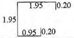
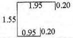
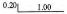
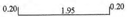
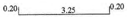
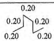
ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


4.00
C16/20
0.05
0.10
1.00
0.10
0.05
0.25
0.50
Τσιμ

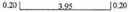
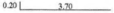
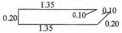
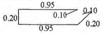
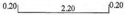
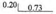
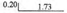
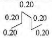
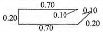

Φ10/25
2
3
6
4
8


3.00
εντοσωλήνας D=1m
C12/15
1
7
5
C12/15

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΕΙΣΟΔΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1		Φ10/25	46	3.20	0.62	91.30
2	 0.92 0.20 0.10 0.10 0.20 0.92	Φ10/25	5	2.44	0.62	7.60
3	 0.55 0.20 0.10 0.10 0.20 0.55	Φ10/25	5	1.70	0.62	5.30
4	 1.95 0.20 1.95 3.25 0.20	Φ10/25	8	7.55	0.62	37.40
4΄	 1.95 0.20 1.55 3.25 0.20	Φ10/25	8	7.15	0.62	35.50
5	 1.95 0.20 1.95 0.95 0.20	Φ10/25	5	5.25	0.62	16.30
5΄	 1.95 0.20 1.55 0.95 0.20	Φ10/25	5	4.85	0.62	15.00
6		Φ10/25	10	1.20	0.62	7.40
7		Φ10/25	28 α - κ	2.35	0.62	40.80
8		Φ10/25	18	3.65	0.62	40.70
9	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	21	1.00	0.89	18.70
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ						316.00

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΕΞΟΔΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1		Φ10/25	44	4.35	0.62	118.70
2		Φ10/25	24	3.90	0.62	58.00
3	 1.35 0.20 0.10 0.10 0.20 1.35	Φ10/25	5	3.30	0.62	10.20
4	 0.95 0.20 0.10 0.10 0.20 0.95	Φ10/25	5	2.50	0.62	7.80
5		Φ10/25	34 α-κ	2.60	0.62	54.80
6		Φ10/25	10	0.93	0.62	5.80
7		Φ10/25	10	1.93	0.62	12.00
8	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	24	1.00	0.89	21.40
9	 0.70 0.20 0.10 0.10 0.20 0.70	Φ10/25	17	2.00	0.62	21.10
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ						309.80

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008)

2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010

3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες

4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ	**ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ**
ΕΡΓΟ	**ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ**
ΘΕΣΗ	**ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ** **ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ**
ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ	**ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ** **ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ**

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΣΩΛΗΝΩΤΟΣ ΟΧΕΤΟΣ
L=6 m, D=1 m
ΜΕ ΦΡΕΑΤΙΟ 2*2 m

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/2014
ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' β

ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕ. 27

ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ
ΕΤΑΙΡΕΙΑ
ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ
ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ

ΚΛΙΜΑΚΑ	1:50
ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ	2010

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ

ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713
ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ. 2310-913150
ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ

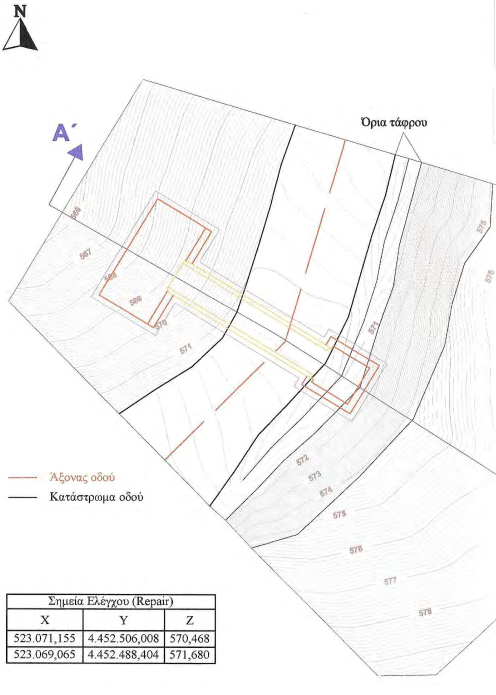
ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 14 · 10 2014
Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ
ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ
Αστέριος Στεφάνου
Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής
Με Α' β.

ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

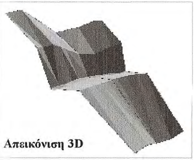
ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 6/10/2014
Ο Προϊστάμενος
Τμήματος Έργων Υποδομής
Κώστας Κοντοδίνας
Πολιτικός Μηχανικός με Α' β.

ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100

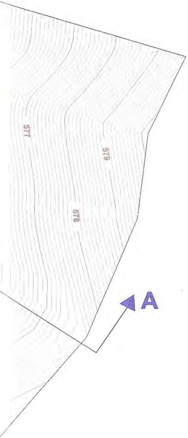

N
Α΄
Όρια τάφρου
566
567
568
569
570
571
571
571
572
573
574
575
576
577
578
575
576
Άξονας οδού
Κατάστρωμα οδού

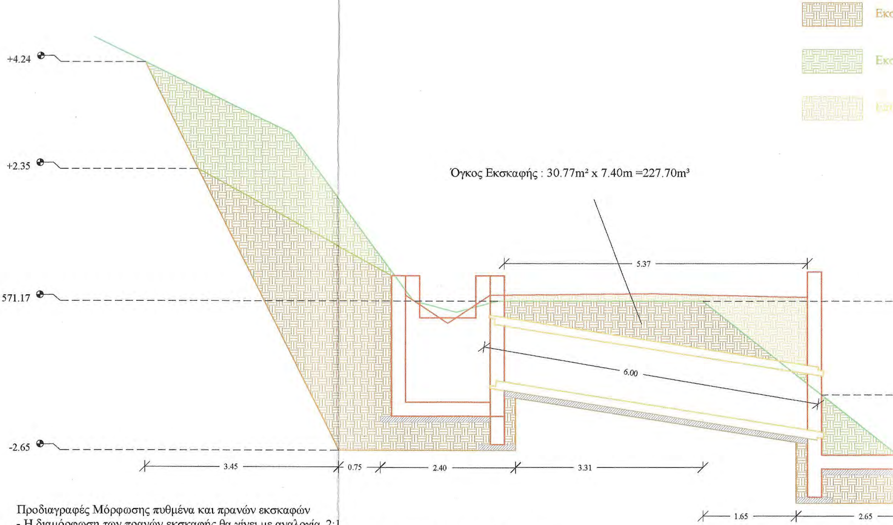
Σημεία Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
523.071,155	4.452.506,008	570,468
523.069,065	4.452.488,404	571,680

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄



Απεικόνιση 3D


577
579
578
A



Όγκος Εκσκαφής : 30.77m^2 x 7.40m =227.70m^3

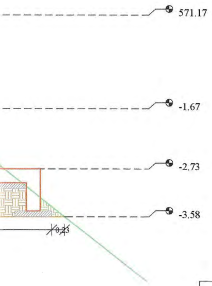
+4.24
+2.35
571.17
-2.65
5.37
6.00
3.45
0.75
2.40
3.31
1.65
2.65

Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών
- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

καφή και επανεπίχωση

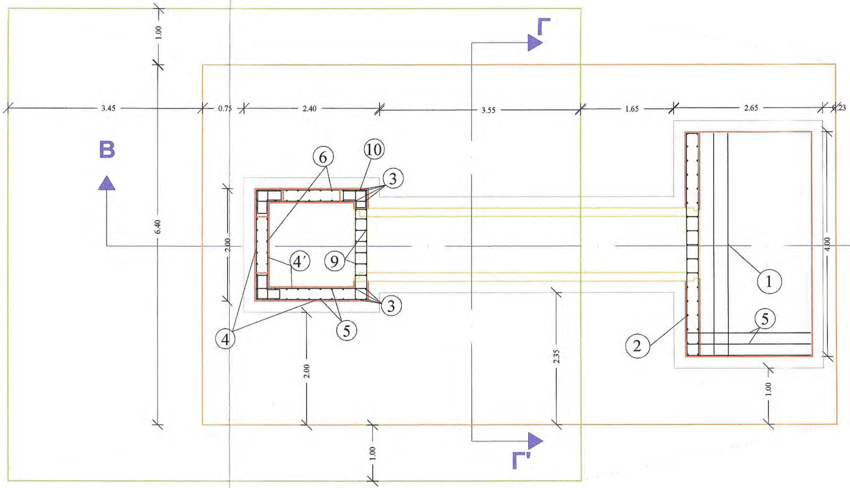
καφή χωρίς επανεπίχωση

χωση



571.17
-1.67
-2.73
-3.58
0.25

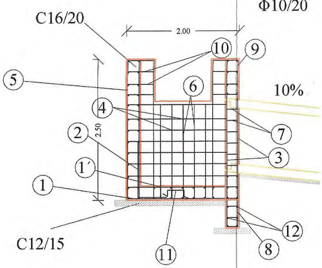
ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ

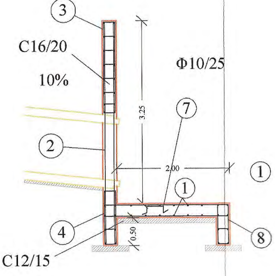


1.00
Γ
3.45
0.75
2.40
3.55
1.65
2.65
0.23
B
6.40
2.00
4.00
⑥
⑩
③
④′
⑨
①
③
⑤
④
⑤
②
2.35
2.00
1.00
1.00
Γ′

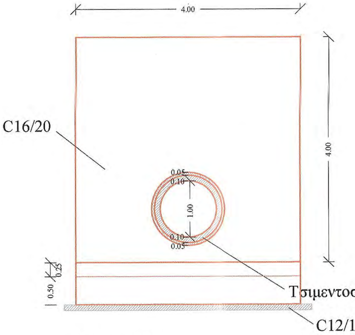
Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 1.13 m³/sec

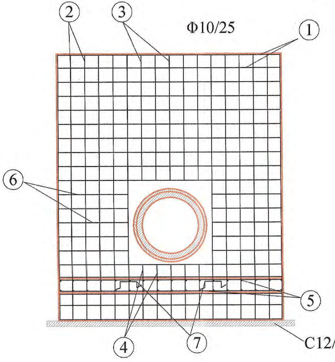
ΤΟΜΗ Β - Β΄


C16/20
Φ10/20
2.00
10
9
5
6
10%
4
7
2
2.50
3
1΄
1
12
C12/15
8
11


3
C16/20
Φ10/25
10%
7
3.25
2
2.00
1
1
4
8
0.50
C12/15

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


4.00
C16/20
4.00
0.05
0.10
1.00
0.10
0.05
0.25
0.50
Τσιμεντοσ
C12/1


2
3
Φ10/25
1
6
5
4
7
C12/

— Βάση εκσκαφής

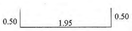
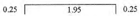
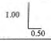
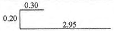
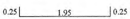
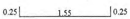
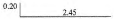
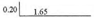
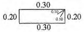
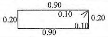
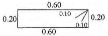
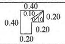
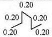
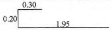
— Κορυφή εκσκαφής

σωλήνας D=1m

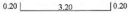
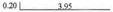
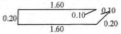
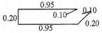
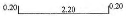
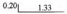
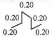
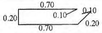
5

/15

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΦΡΕΑΤΙΟΥ 2.0*2.0

Α/Α	**Μορφή οπλισμού**	**Οπλισμός**	**Αριθμός τεμαχίων**	**Μήκος τεμαχίων (m)**	**Μονάδα Βάρους**	**Συνολικό Βάρος (Kgr)**
1		Φ10/20	20	2.95	0.62	36.60
1'		Φ10/20	20	2.45	0.62	30.40
2		Φ10/20	23	1.50	0.62	21.40
3		Φ10/20	8	3.45	0.62	17.10
4		Φ10/20	30	2.45	0.62	45.60
4΄		Φ10/20	30	2.05	0.62	38.10
5		Φ10/20	30	2.65	0.62	49.30
6		Φ10/20	20	1.85	0.62	22.90
7	 0.30 0.10 0.10 0.20 0.20 0.30	Φ10/20	12	1.20	0.62	8.90
8	 0.90 0.10 0.20 0.20 0.10 0.90	Φ10/20	7	2.40	0.62	10.40
9	 0.60 0.10 0.20 0.20 0.10 0.60	Φ10/20	7	1.8	0.62	7.80
10	 0.40 0.10 0.10 0.40 0.20 0.20 0.20	Φ10/20	12	1.80	0.62	13.40
11	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	12	1.00	0.89	10.70
12		Φ10/20	6	2.45	0.62	9.10
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ						321.70

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΕΞΟΔΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1		Φ10/25	52	3.60	0.62	116.10
2		Φ10/25	24	4.15	0.62	61.80
3	 1.60 0.10 0.10 0.20 0.20 1.60	Φ10/25	5	3.80	0.62	11.80
4	 0.95 0.10 0.10 0.20 0.20 0.95	Φ10/25	5	2.50	0.62	7.80
5		Φ10/25	34 α-κ	2.60	0.62	54.80
6		Φ10/25	16	1.73	0.62	17.20
7	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	24	1.00	0.89	21.40
8	 0.70 0.10 0.10 0.20 0.20 0.70	Φ10/25	17	2.00	0.62	21.10
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ						312.00

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008)

2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010

3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες

4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ

ΕΡΓΟ

ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ
ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ.
ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ.
ΙΒΗΡΩΝ

ΘΕΣΗ

ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΕΥΘΥΓΡΑΜΜΟ
ΡΕΙΘΡΟ
L = 12 m

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/2014

ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕ. 28

ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ
ΕΤΑΙΡΕΙΑ
ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ
ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ

ΚΛΙΜΑΚΑ

1:50

ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' Β.

ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ

2010

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ

ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713
ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150
ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 14-10-2014
Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ
ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

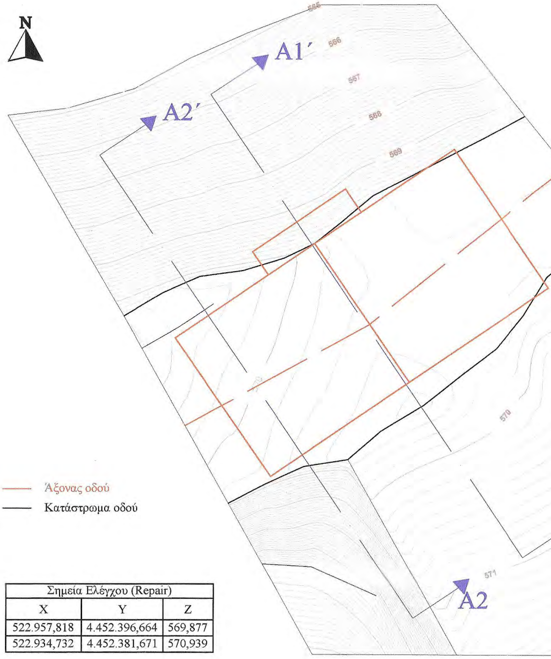
Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής
Με Α' β.

ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

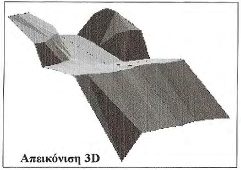
ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη ....6/10/2014....
Ο Προϊστάμενος
Τμήματος Έργων Υποδομής

Κώστας Κοντοδίνας
Πολιτικός Μηχανικός με Α' β.

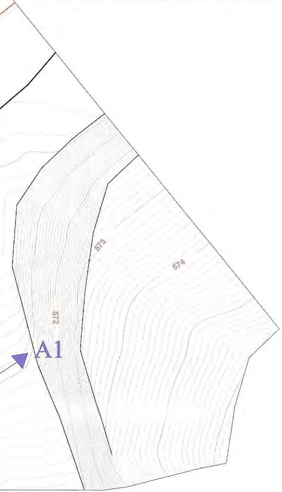
ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100


N
A1΄
A2΄
A2
565
566
567
568
569
570
571
Άξονας οδού
Κατάστρωμα οδού

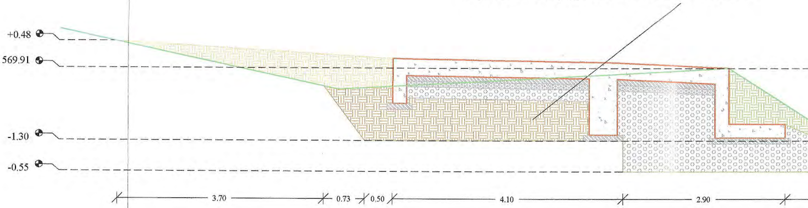
Σημεία Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
522.957,818	4.452.396,664	569,877
522.934,732	4.452.381,671	570,939



Απεικόνιση 3D


573
574
572
A1

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α1 - Α1΄



Όγκος Εκσκαφής : 11.32m² x 6m = 67.92m³

+0.48
569.91
-1.30
-0.55
3.70
0.73
0.50
4.10
2.90

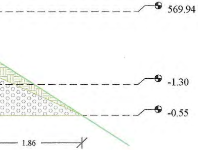
Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών

- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1.5

- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση
εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.

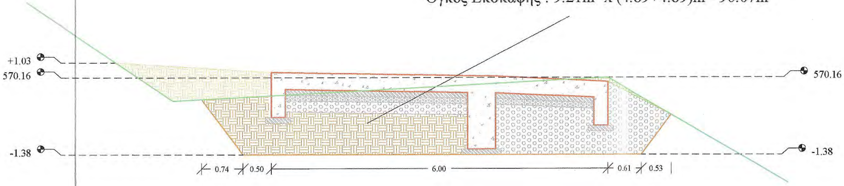
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα,
πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.

- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά
εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η
είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη


569.94
-1.30
-0.55
1.86

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α2 - Α2΄

Όγκος Εκσκαφής : 9.21m² x (4.89+4.89)m =90.07m³


+1.03
570.16
-1.38
570.16
-1.38
0.74
0.50
6.00
0.61
0.53

▦ Εκσκαφή και επανεπίχωση

▦ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

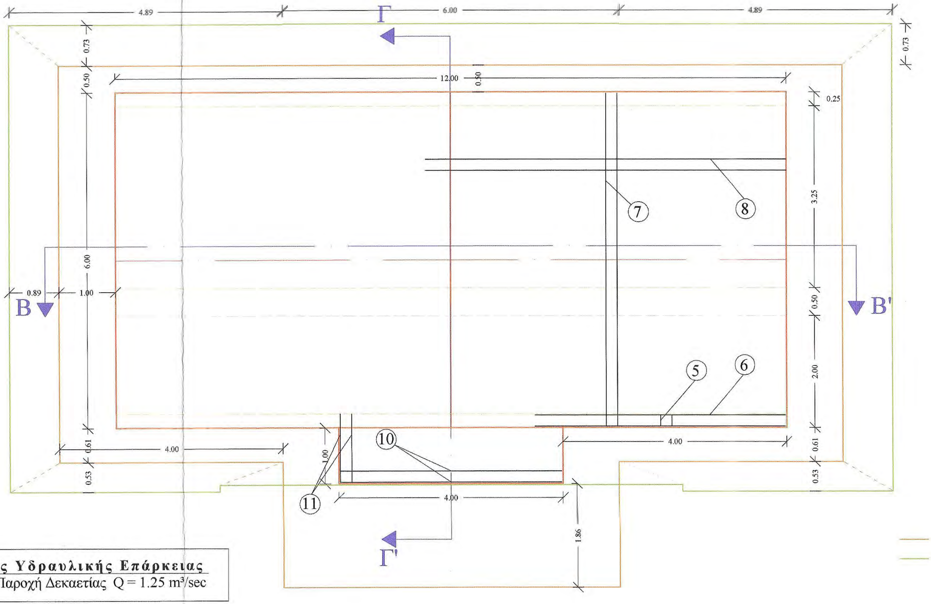
▨ Επίχωση

του σκυροδέματος, των

ώστε να επιτευχθεί

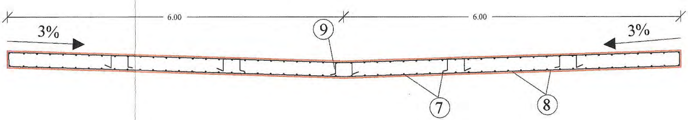
, θα καθαρίζονται και
οποία μπορεί να είναι,

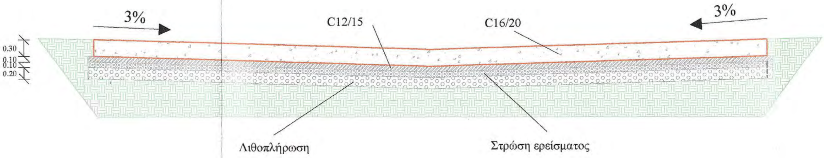
ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ


4.89
Γ
6.00
4.89
0.73
0.73
0.50
12.00
0.50
0.25
3.25
7
8
6.00
0.89
1.00
B
B'
0.50
2.00
5
6
0.61
4.00
1.00
10
4.00
0.61
0.53
0.53
11
4.00
1.86
Γ'

Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 1.25 m³/sec

ΤΟΜΗ Β - Β΄

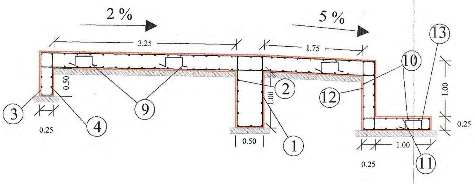

6.00
6.00
3%
9
3%
7
8


3%
C12/15
C16/20
3%
0.30
0.10
0.10
0.20
Λιθοπλήρωση
Στρώση ερείσματος

Βάση εκσκαφής

Κορυφή εκσκαφής

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


2 %
5 %
3.25
1.75
13
10
2
12
9
3
4
1
11
0.50
0.50
1.00
1.00
0.25
0.25
0.25
0.25
1.00

Ανά 4,00m κατά μήκος του άξονα του έργου και κάθετα σε αυτόν αρμός συστολοδιαστολής ο οποίος θα γεμίσει με πίσσα.

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

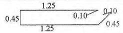
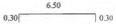
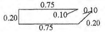
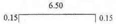
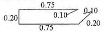
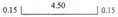
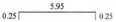
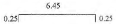
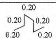
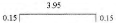
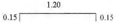
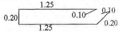
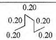
1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008

2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010

3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες

4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου						
1	 1.25 0.10 0.10 0.45 1.25 0.45	Φ10/20	61	3.60	0.62	136.20
2		Φ10/20	22	7.10	0.62	96.80
Θεμέλιο Ανάντι						
3	 0.75 0.10 0.10 0.20 0.75 0.20	Φ10/20	61	2.10	0.62	79.40
4		Φ10/20	12	6.80	0.62	50.60
Θεμέλιο Κατάντι						
5	 0.75 0.10 0.10 0.20 0.75 0.20	Φ10/20	42	2.10	0.62	54.70
6		Φ10/20	12	4.80	0.62	35.70
Πλάκα Ρείθρου						
7		Φ10/20	124 α-κ	6.45 κάθετα	0.62	495.90
8		Φ10/20	124 α-κ	6.95 παράλληλα	0.62	534.30
9	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	$3Φ12/m^2$	216	1.00	0.89	192.20
Ποδιά Ρείθρου						
10		Φ10/20	20	4.25	0.62	52.70
11		Φ10/20	42 α-κ	1.50	0.62	39.10
12	 1.25 0.10 0.10 0.20 1.25 0.20	Φ10/20	21	3.10	0.62	40.40
13	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	$3Φ12/m^2$	8	1.00	0.89	10.70
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ						1818.70

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ

ΕΡΓΟ

ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ

ΘΕΣΗ

ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΕΥΘΥΓΡΑΜΜΟ
ΡΕΙΘΡΟ
L = 12 m

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/ 2014

ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕ. 29

ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ
ΕΤΑΙΡΕΙΑ
ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ
ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ

ΚΛΙΜΑΚΑ 1:50

ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' Β

ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ 2010

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ

ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713
ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150
ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 14.10.2014
Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ
ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

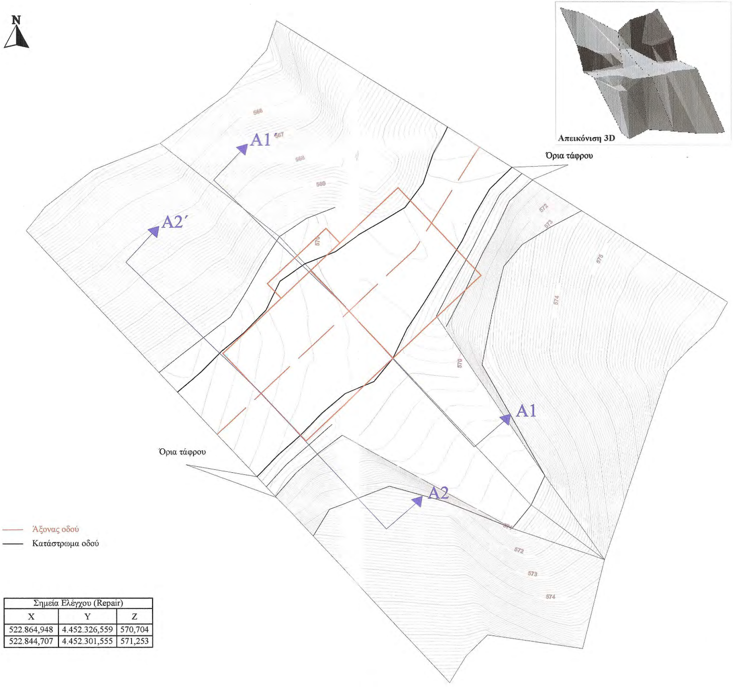
Αστέριος Στεφάνου
Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής

ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 6/10/2014
Ο Προϊστάμενος
Τμήματος Έργων Υποδομής

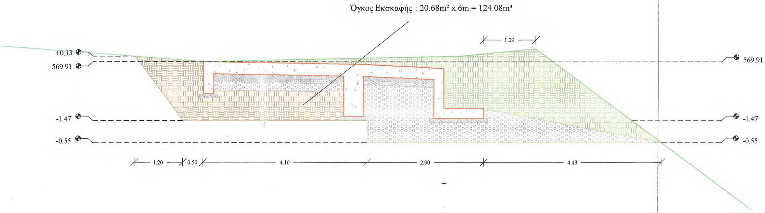
Κώστας Κοντοδίνας
Πολιτικός Μηχανικός με Β β.

ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100

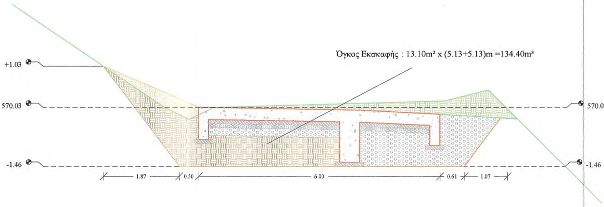

N
Απεικόνιση 3D
Όρια τάφρου
A1
A1
A2΄
A2
Όρια τάφρου
566
567
568
569
570
572
573
575
574
570
572
573
574
Άξονας οδού
Κατάστρωμα οδού

Σημεία Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
522.864,948	4.452.326,559	570,704
522.844,707	4.452.301,555	571,253

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α1 - Α1΄


Όγκος Εκσκαφής : 20.68m^2 x 6m = 124.08m^3
1.29
+0.13
569.91
-1.47
-0.55
569.91
-1.47
-0.55
1.20
0.50
4.10
2.90
4.43

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α2 - Α2΄


Όγκος Εκσκαφής : 13.10m^2 x (5.13+5.13)m =134.40m^3
+1.03
570.03
-1.46
570.03
-1.46
1.87
0.50
6.00
0.61
1.07

Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών

- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1.5

- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.

- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.

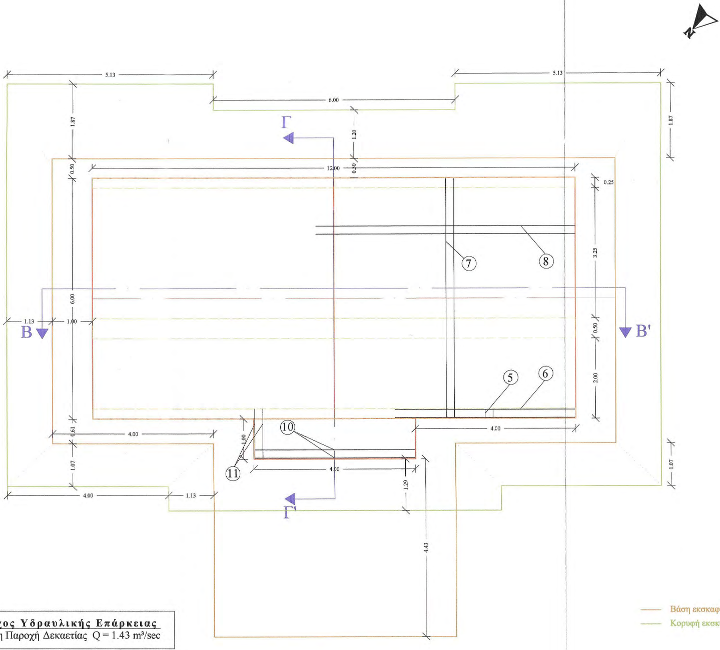
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

▨ Επίχωση

ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ


N
5.13
5.13
6.00
1.87
1.20
Γ
12.00
0.50
0.50
0.25
1.87
3.25
7
8
6.00
1.13
1.00
B
B'
0.50
2.00
5
6
0.61
4.00
4.00
10
1.00
11
4.00
1.07
1.07
1.29
4.00
1.13
Γ'
4.43

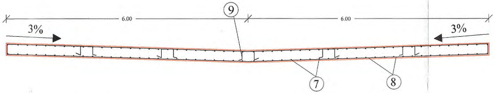
— Βάση εκσκαφής

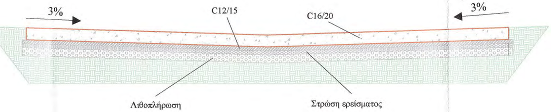
— Κορυφή εκσκαφής

Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας

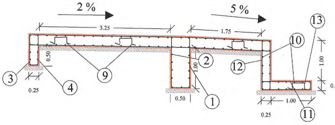
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας $Q = 1.43\ m^3/sec$

ΤΟΜΗ Β - Β΄

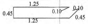
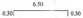
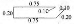
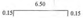
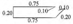
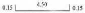
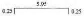
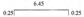
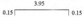
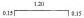
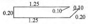

6.00
6.00
3%
3%
9
7
8


3%
3%
C12/15
C16/20
Λιθοπλήρωση
Στρώση ερείσματος

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


2 %
5 %
3.25
1.75
0.50
1.00
1.00
0.25
0.25
0.50
0.25
1.00
0.25
1
2
3
4
9
10
11
12
13

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου						
1	 1.25 0.45 0.10 0.10 0.45 1.25	Φ10/20	61	3.60	0.62	136.20
2		Φ10/20	22	7.10	0.62	96.80
Θεμέλιο Ανάντι						
3	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	61	2.10	0.62	79.40
4		Φ10/20	12	6.80	0.62	50.60
Θεμέλιο Κατάντι						
5	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	42	2.10	0.62	54.70
6		Φ10/20	12	4.80	0.62	35.70
Πλάκα Ρείθρου						
7		Φ10/20	124 α-κ	6.45 κάθετα	0.62	495.90
8		Φ10/20	124 α-κ	6.95 παράλληλα	0.62	534.30
9	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	$3\Phi12/m^2$	216	1.00	0.89	192.20
Ποδιά Ρείθρου						
10		Φ10/20	20	4.25	0.62	52.70
11		Φ10/20	42 α-κ	1.50	0.62	39.10
12	 1.25 0.20 0.10 0.10 0.20 1.25	Φ10/20	21	3.10	0.62	40.40
13	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	$3\Phi12/m^2$	8	1.00	0.89	10.70
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ						1818.70

Ανά 4,00m κατά μήκος του άξονα του έργου και κάθετα σε αυτόν αρμός συστολοδιαστολής ο οποίος θα γεμίσει με πίσσα.

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. **Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008**
2. **Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010**
3. **Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες**
4. **Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων**

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ	**ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ**	
ΕΡΓΟ	**ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ**	
ΘΕΣΗ	**ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ**	
ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ	**ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ**	
ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ	**ΡΕΙΘΡΟ L = 34.50 m**	**ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ**
ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ ΕΤΑΙΡΕΙΑ ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ	ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ Θεσ/νίκη 25/9/2014	TE. 30
ΚΛΙΜΑΚΑ	ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' β	1:50
ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ		2010
ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ	**ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ**	**ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ**
ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713 ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150 ΑΦΜ 046401068 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ	ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 19. 10. 20 Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ Αστέριος Στεφάνου Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής Με 13' β.	**ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ** Θεσσαλονίκη 6/10/2014 Ο Προϊστάμενος Τμήματος Έργων Υποδομής Κώστας Κοντοδίνας Πολιτικός Μηχανικός με Α' β

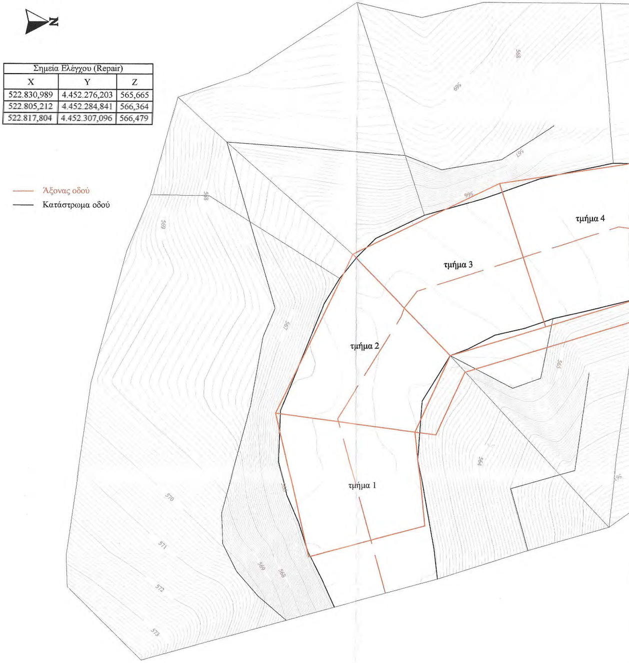
ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ

ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100

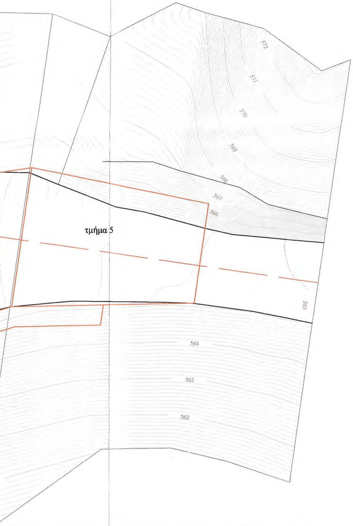
Σημεία Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
522.830,989	4.452.276,203	565,665
522.805,212	4.452.284,841	566,364
522.817,804	4.452.307,096	566,479

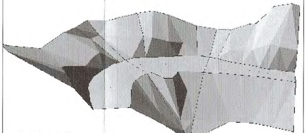
—— Άξονας οδού

—— Κατάστρωμα οδού

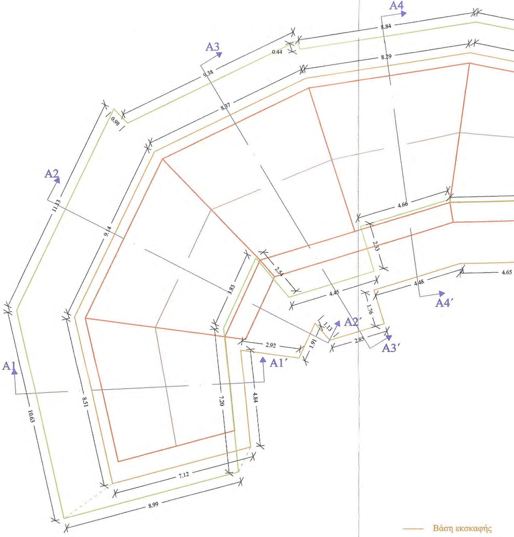

N
568
569
565
566
569
568
567
τμήμα 4
τμήμα 3
τμήμα 2
τμήμα 1
565
564
570
571
569
568
572
573

ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100

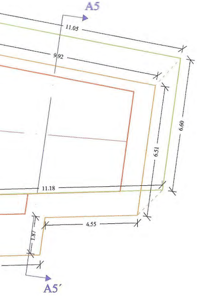

572
571
570
569
568
567
566
τμήμα 5
565
564
563
562



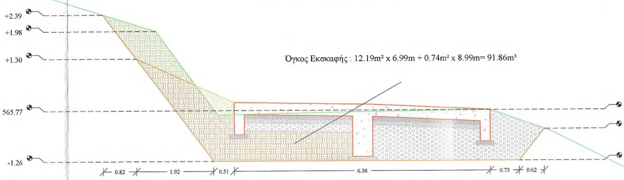
Απεικόνιση 3D


A4
8.84
8.29
A3
0.44
9.38
8.37
0.98
A2
11.43
9.14
4.66
2.03
2.54
3.83
4.45
4.48
4.65
A4′
1.76
1.13
A2′
2.85
A3′
2.92
1.91
A1
A1′
10.63
8.51
7.20
4.84
7.12
8.99

— Βάση εκσκαφής
— Κορυφή εκσκαφής

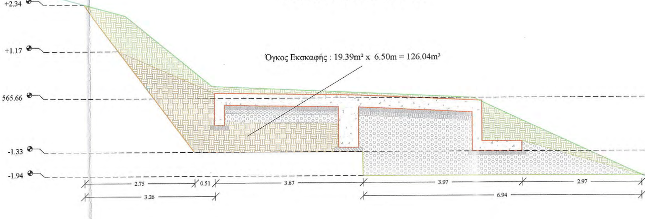

A5
11.05
9.92
6.60
6.51
11.18
4.55
1.87
A5΄

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α1 - Α1΄


+2.39
+1.98
+1.30
565.77
-1.26
0.82
1.92
0.51
6.38
0.73
0.62

Όγκος Εκσκαφής : 12.19m² x 6.99m + 0.74m² x 8.99m= 91.86m³

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α2 - Α2΄


+2.34
+1.17
565.66
-1.33
-1.94
2.75
0.51
3.67
3.97
2.97
3.26
6.94

Όγκος Εκσκαφής : 19.39m² x 6.50m = 126.04m³

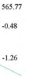
Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών

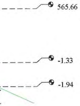
- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1.5
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

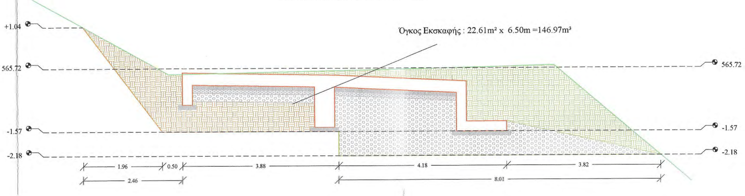
▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

▨ Επίχωση

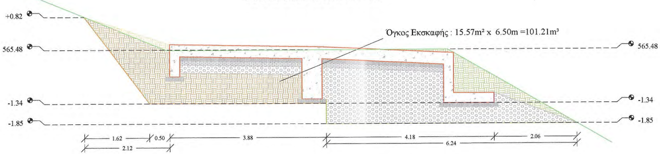

565.77
-0.48
-1.26


565.66
-1.33
-1.94

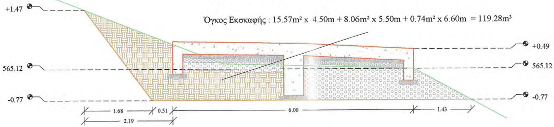
ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α3 - Α3΄


Όγκος Εκσκαφής : 22.61m^2 x 6.50m =146.97m^3
+1.04
565.72
-1.57
-2.18
565.72
-1.57
-2.18
1.96
0.50
3.88
4.18
3.82
2.46
8.01

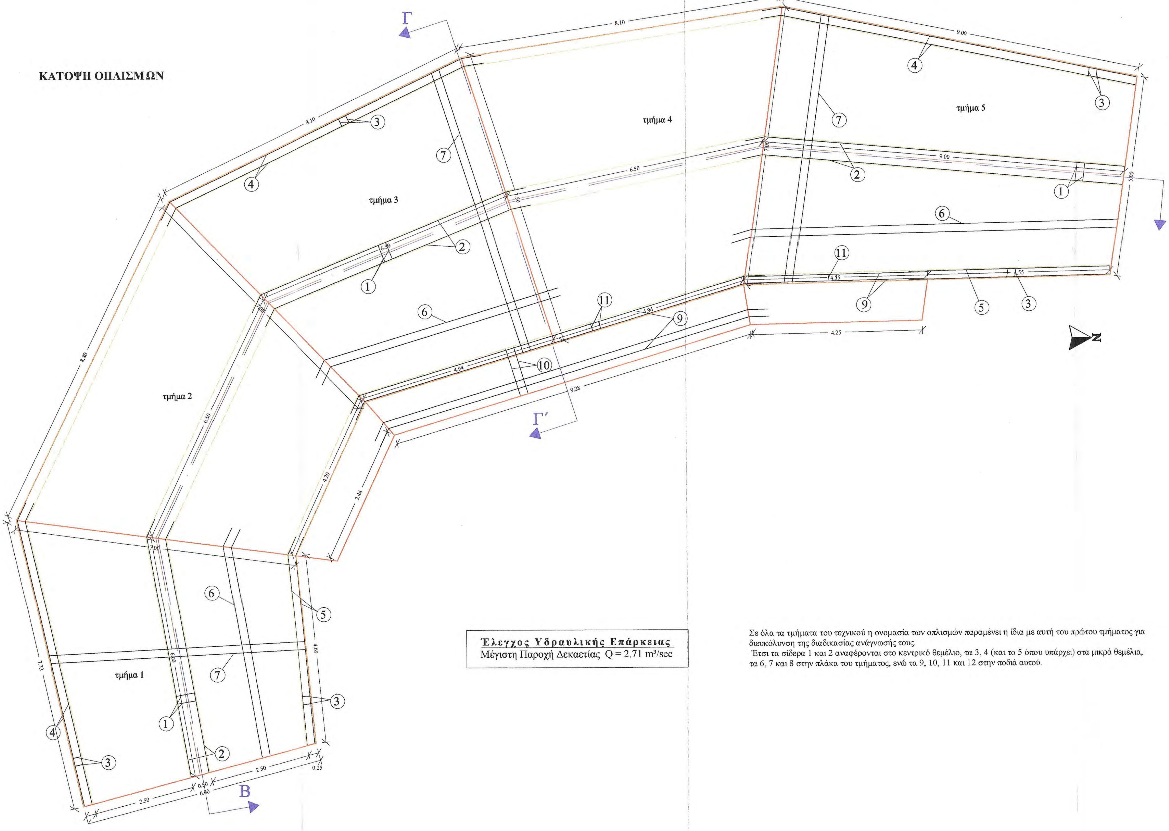
ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α4 - Α4΄


Όγκος Εκσκαφής : 15.57m^2 x 6.50m =101.21m^3
+0.82
565.48
-1.34
-1.85
565.48
-1.34
-1.85
1.62
0.50
3.88
4.18
2.06
2.12
6.24

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α5 - Α5΄


Όγκος Εκσκαφής : 15.57m^2 x 4.50m + 8.06m^2 x 5.50m + 0.74m^2 x 6.60m = 119.28m^3
+1.47
565.12
-0.77
+0.49
565.12
-0.77
1.68
0.51
6.00
1.43
2.19

ΚΑΤΟΨΗ ΟΠΛΙΣΜΩΝ


Γ
8.10
8.10
9.00
τμήμα 4
τμήμα 5
τμήμα 3
τμήμα 2
τμήμα 1
6.50
7.00
9.00
5.00
7.50
6.50
7.00
8.80
6.50
4.94
4.94
9.28
4.55
4.55
4.25
4.20
3.44
7.00
6.00
4.69
7.32
2.50
2.50
0.50
6.00
0.25
Γ΄
Β
N
1
2
3
4
5
6
7
9
10
11

Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας

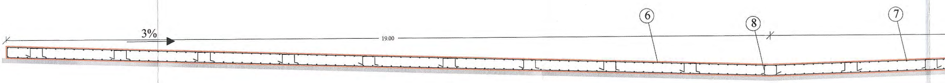
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 2.71 m^3/sec

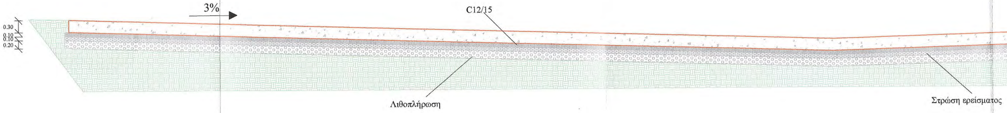
Σε όλα τα τμήματα του τεχνικού η ονομασία των οπλισμών παραμένει η ίδια με αυτή του πρώτου τμήματος για διευκόλυνση της διαδικασίας ανάγνωσής τους.

Έτσι τα σίδερα 1 και 2 αναφέρονται στο κεντρικό θεμέλιο, τα 3, 4 (και το 5 όπου υπάρχει) στα μικρά θεμέλια, τα 6, 7 και 8 στην πλάκα του τμήματος, ενώ τα 9, 10, 11 και 12 στην ποδιά αυτού.

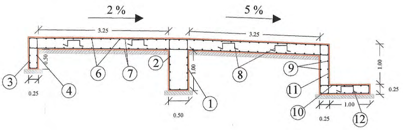
ΤΟΜΗ Β - Β΄

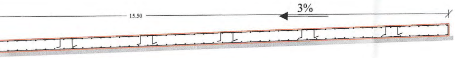
Β΄

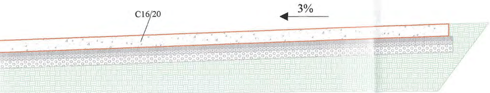



3%
C12/15
0.30
0.10
0.10
0.20
Λιθοπλήρωση
Στρώση ερείσματος

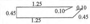
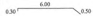
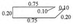
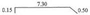
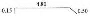
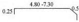
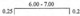
ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


2 %
5 %
3.25
3.25
0.50
1.00
1.00
0.25
0.25
0.50
0.25
1.00
0.25
1
2
3
4
6
7
8
9
10
11
12





ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 1ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου						
1	 1.25 0.45 0.10 0.10 0.45 1.25	Φ10/20	31	3.60	0.62	69.20
2		Φ10/20	11	6.80	0.62	46.40
Μικρά Θεμέλια						
3	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	62	2.10	0.62	80.70
4		Φ10/20	6	7.95	0.62	29.60
5		Φ10/20	6	5.45	0.62	20.30
Πλάκα τμήματος						
6	 4.80 -7.30 0.25 0.50 0.25	Φ10/20 (παράλληλα)	72 α - κ	5.80 - 8.30	0.62	314.70
7	 6.00 - 7.00 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	74 α - κ	6.50 - 7.50	0.62	321.20
8	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	114	1.00	0.89	101.50
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ						983.60

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008

2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010

3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες

4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 2ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου						
1	1.25 0.10 0.10 0.45 0.45 1.25	Φ10/20	33	3.60	0.62	73.70
2	6.70 0.50 0.50	Φ10/20	11	7.70	0.62	52.50
Μικρά Θεμέλια						
3	0.75 0.10 0.10 0.20 0.20 0.75	Φ10/20	45	2.10	0.62	58.60
4	8.80 0.50 0.50	Φ10/20	6	9.80	0.62	35.60
5		0	0	0.00	0.00	0.00
Πλάκα τμήματος						
6	4.20 - 8.80 0.50 0.25 0.50 0.25	Φ10/20 (παράλληλα)	72 α - κ	5.20 - 10.30	0.62	346.00
7	7.00 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	90 α - κ	7.50	0.62	418.50
8	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	129	1.00	0.89	114.80
Ποδιά τμήματος						
9	3.45 -4.20 0.15 0.50	Φ10/20 (παράλληλα)	20	4.10 - 4.85	0.62	55.50
10	1.20 0.15 0.15	Φ10/20 (κάθετα)	44 α - κ	1.50	0.62	40.90
11	1.25 0.10 0.10 0.20 0.20 1.25	Φ10/20	22	3.10	0.62	42.30
12	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	12	1.00	0.89	10.70
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ						1249.10

Σε όλα τα τμήματα του τεχνικού η ονομασία των οπλισμών παραμένει η ίδια με αυτή του πρώτου τμήματος για διευκόλυνση της διαδικασίας ανάγνωσής τους.
Έτσι τα σίδερα 1 και 2 αναφέρονται στο κεντρικό θεμέλιο, τα 3, 4 (και το 5 όπου υπάρχει) στα μικρά θεμέλια, τα 6, 7 και 8 στην πλάκα του τμήματος, ενώ τα 9, 10, 11 και 12 στην ποδιά αυτού.

Ανά 4,00m κατά μήκος του άξονα του έργου και κάθετα σε αυτόν αρμός συστολοδιαστολής ο οποίος θα γεμίσει με πίσσα

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 3ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου						
1	1.25 0.10 0.10 0.45 0.45 1.25	Φ10/20	33	3.60	0.62	73.70
2	6.70 0.50 0.50	Φ10/20	11	7.70	0.62	52.50
Μικρά Θεμέλια						
3	0.75 0.10 0.10 0.20 0.20 0.75	Φ10/20	41	2.10	0.62	53.40
4	8.10 0.50 0.50	Φ10/20	6	9.10	0.62	33.90
5		0	0	0.00	0.00	0.00
Πλάκα τμήματος						
6	4.90 - 8.10 0.50 0.25 0.50 0.25	Φ10/20 (παράλληλα)	74 α - κ	6.40 - 9.60	0.62	367.00
7	7.00 -7.50 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	82 α - κ	7.50 - 8.00	0.62	394.00
8	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	137	1.00	0.89	121.90
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ						1096.40

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 4ου ΤΜΗΜΑ

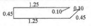
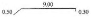
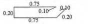
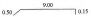
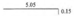
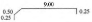
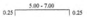
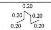
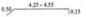
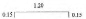
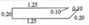
Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)
Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου				
1	1.25 0.10 0.10 0.45 0.45 1.25	Φ10/20	33	3.60
2	6.70 0.50 0.50	Φ10/20	11	7.70
Μικρά Θεμέλια				
3	0.75 0.10 0.10 0.20 0.20 0.75	Φ10/20	41	2.10
4	8.10 0.50 0.50	Φ10/20	6	9.10
5		0	0	0.00
Πλάκα τμήματος				
6	4.90 - 8.10 0.50 0.25 0.50 0.25	Φ10/20 (παράλληλα)	74 α - κ	6.40 - 9.60
7	7.00 -7.50 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	82 α - κ	7.50 - 8.00
8	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	137	1.00
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ				

Ποδιά 3ου και 4ου τμήματος						
9	9.30 -10.10 0.50 0.50	Φ10/20 (παράλληλα)	20	10.30 - 11.10	0.62	132.70
10	1.20 0.15 0.15	Φ10/20 (κάθετα)	102 α - κ	1.50	0.62	94.90
11	1.25 0.10 0.10 0.20 0.20 1.25	Φ10/20	51	3.10	0.62	98.00
12	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	29	1.00	0.89	25.80
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΠΟΔΙΑΣ 3ου ΚΑΙ 4ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ						351.40

ΤΟΣ

Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
0.62	73.70
0.62	52.50
0.62	53.40
0.62	33.90
0.00	0.00
0.62	367.00
0.62	394.00
0.89	121.90
	1096.40

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 5ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου						
1	 1.25 0.45 0.10 0.10 0.45 1.25	Φ10/20	46	3.60	0.62	102.70
2		Φ10/20	11	9.80	0.62	66.80
Μικρά Θεμέλια						
3	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	69	2.10	0.62	89.80
4		Φ10/20	6	9.65	0.62	35.90
5		Φ10/20	6	5.20	0.62	19.30
Πλάκα τμήματος						
6	 9.00 0.50 0.25 0.25	Φ10/20 (παράλληλα)	72 α - κ	10.00	0.62	446.40
7	 5.00 - 7.00 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	92 α - κ	5.50 - 7.50	0.62	370.80
8	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	162	1.00	0.89	144.20
Ποδιά τμήματος						
9	 4.25 - 4.55 0.50 0.15	Φ10/20 (παράλληλα)	20	4.90 - 5.20	0.62	62.60
10		Φ10/20 (κάθετα)	46 α - κ	1.50	0.62	42.80
11	 1.25 0.20 0.10 0.10 0.20 1.25	Φ10/20	23	3.10	0.62	44.20
12	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	13	1.00	0.89	11.60
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ						1437.10

ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΕΧΝΙΚΟΥ 31

Συνολικό βάρος οπλισμού 1ου τμήματος	983.60
Συνολικό βάρος οπλισμού 2ου τμήματος	1249.10
Συνολικό βάρος οπλισμού 3ου τμήματος	1096.40
Συνολικό βάρος οπλισμού 4ου τμήματος	1096.40
Συνολικό βάρος οπλισμού ποδιάς 3ου και 4ου τμήματος	351.40
Συνολικό βάρος οπλισμού 5ου τμήματος	1437.10
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ	**6214.00**

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ	**ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ**
ΕΡΓΟ	**ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ**
ΘΕΣΗ	**ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ** **ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ**
ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ	**ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ** **ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ**

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ	**ΡΕΙΘΡΟ** **L = 8 m**	**ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ**
ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ ΕΤΑΙΡΕΙΑ ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ		TE. 31

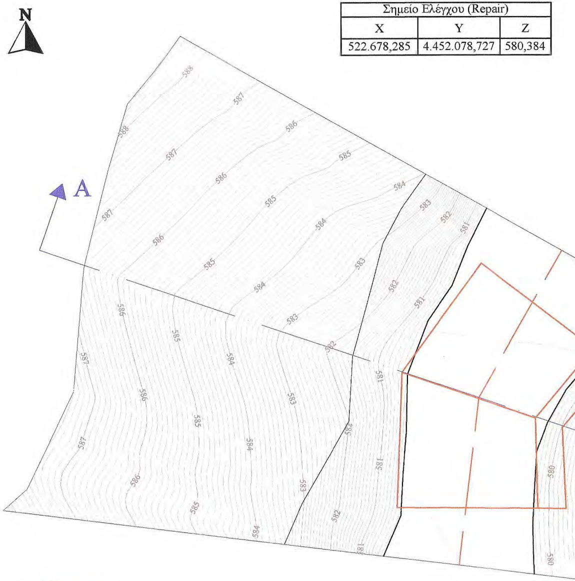
ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/2014
ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' β

ΚΛΙΜΑΚΑ	1:50
ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ	2010

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ	**ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ**	**ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ**
ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ **ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ** **Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713** ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150 ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ. ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ		ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 200 Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

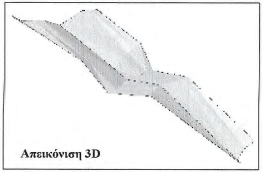
Αστέριος Στεφάνου
Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής
Με Α' β.

ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100

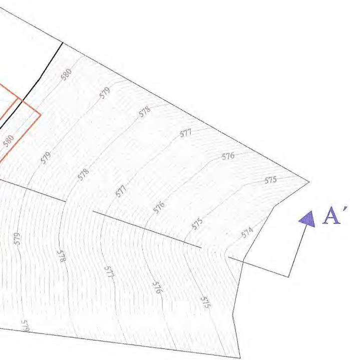

N
A
588
587
586
585
584
583
582
581
580

Σημείο Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
522.678,285	4.452.078,727	580,384

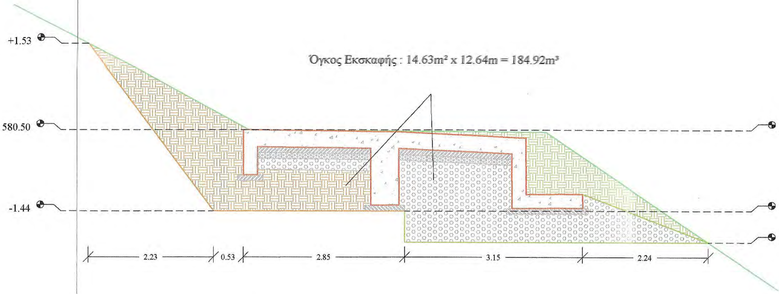
— Άξονας οδού
— Κατάστρωμα οδού



Απεικόνιση 3D


580
579
578
577
576
575
574
A΄

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄


+1.53
580.50
-1.44
2.23
0.53
2.85
3.15
2.24

Όγκος Εκσκαφής : $14.63m^2$ x $12.64m = 184.92m^3$

▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών

- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1.5

- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.

- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.

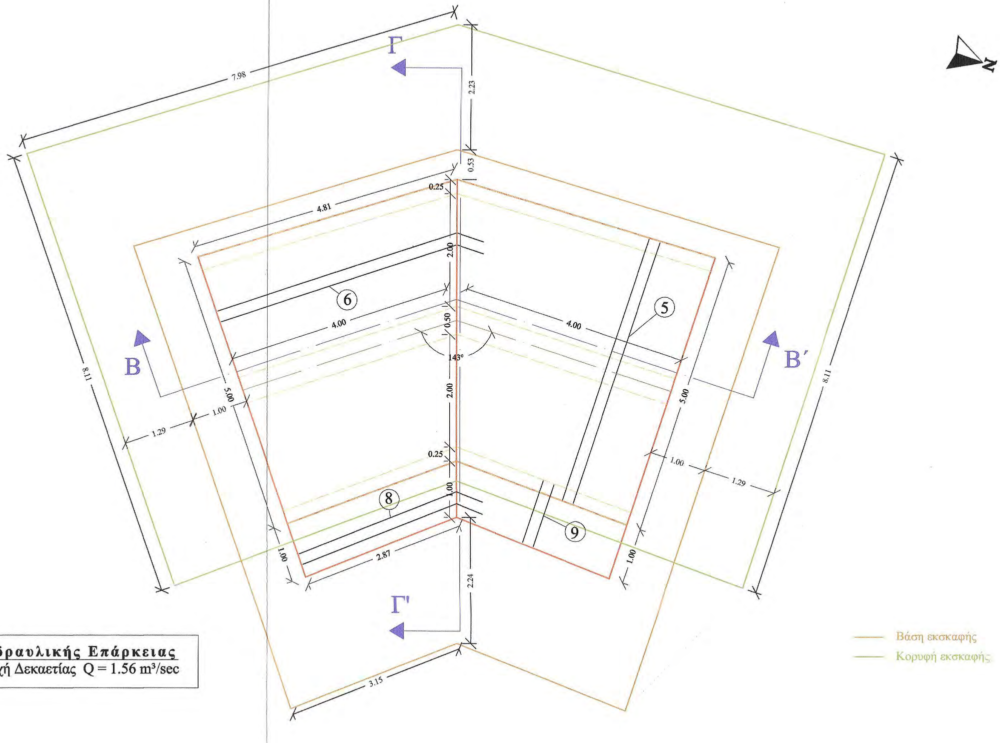
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ

580.50

-1.44

-1.99

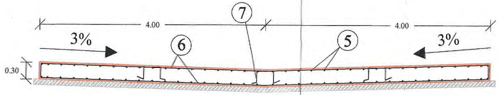


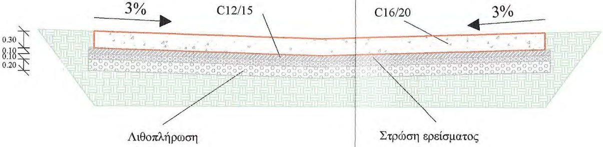
N
Γ
7.98
2.23
0.53
0.25
4.81
2.00
6
4.00
0.50
143°
4.00
5
Β
Β΄
8.11
8.11
5.00
5.00
1.00
1.29
2.00
0.25
1.00
8
9
1.00
1.29
1.00
2.87
1.00
2.24
Γ'
3.15

Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 1.56 m³/sec

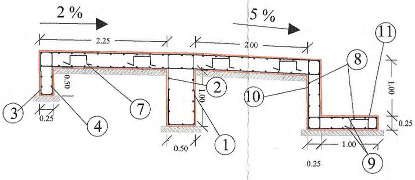
— Βάση εκσκαφής
— Κορυφή εκσκαφής

ΤΟΜΗ Β - Β΄

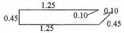
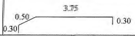
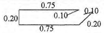
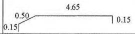
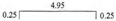
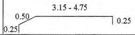
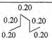
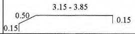
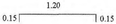
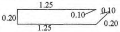
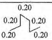

4.00
4.00
3%
3%
0.30
⑦
⑥
⑤


3%
C12/15
C16/20
3%
0.30
0.10
0.10
0.20
Λιθοπλήρωση
Στρώση ερείσματος

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


2 %
5 %
2.25
2.00
0.50
1.00
1.00
0.25
0.25
0.50
1.00
0.25
③
④
⑦
②
⑩
⑧
⑪
①
⑨

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους
Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου					
1	 1.25 0.45 0.10 0.10 0.45 1.25	Φ10/20	41	3.60	0.62
2	 3.75 0.50 0.30 0.30	Φ10/20	22	4.85	0.62
Θεμέλιο Ανάντι					
3	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	48	2.10	0.62
4	 4.65 0.50 0.15 0.15	Φ10/20	12	5.45	0.62
Πλάκα Ρείθρου					
5		Φ10/20	96 α-κ	4.95	0.62
6	 3.15 - 4.75 0.50 0.25 0.25	Φ10/20	104 α-κ	4.15 - 5.75 οριζόντια	0.62
7	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	$3Φ12/m^2$	117	1.00	0.89
Ποδιά Ρείθρου					
8	 3.15 - 3.85 0.50 0.15 0.15	Φ10/20	40	3.95 - 4.65 οριζόντια	0.62
9		Φ10/20	66 α-κ	1.50	0.62
10	 1.25 0.20 0.10 0.10 0.20 1.25	Φ10/20	33	3.10	0.62
11	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	$3Φ12/m^2$	18	1.00	0.89
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ					

Ανά 4,00m κατά μήκος του άξονα του έργου και κάθετα σε αυτόν αρμός συστολοδιαστολής γεμίσει με πίσσα.

Συνολικό Βάρος (Kgr)
91.50
66.20
62.50
40.50
294.60
319.20
104.10
106.60
61.40
63.40
16.00
1226.00

ο οποίος θα

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008

2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010

3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες

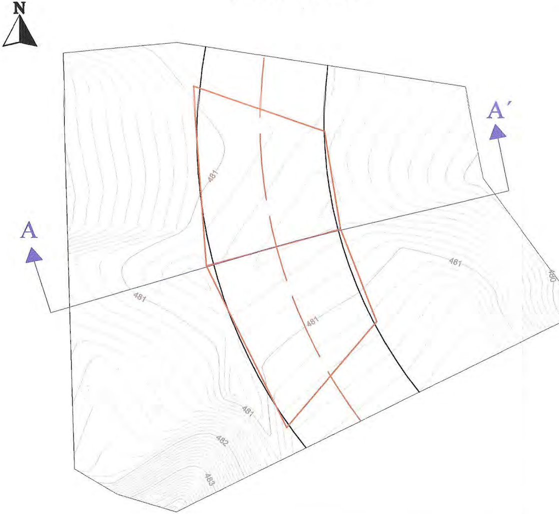
4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ	ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ
ΕΡΓΟ	ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ
ΘΕΣΗ	ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ
ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ	ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ	ΡΕΙΘΡΟ L = 10.10 m
ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ	ΤΕ. 2
ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ	ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ ΕΤΑΙΡΕΙΑ ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ
ΚΛΙΜΑΚΑ	1:50
ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ	2010

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/2014
ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α/Θ

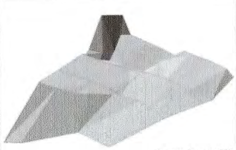
ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ	ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ	ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ
ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ **ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ** **Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713** ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150 ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ	ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 14.10. 2014 Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ Αστέριος Στεφάνου Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής Με Α΄ β.	ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 6/10/2014 Ο Προϊστάμενος Τμήματος Έργων Υποδομής Κώστας Κοντοδίνας Πολιτικός Μηχανικός με Β β.

ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100


N
A
A΄
481
481
481
481
481
482
483
480

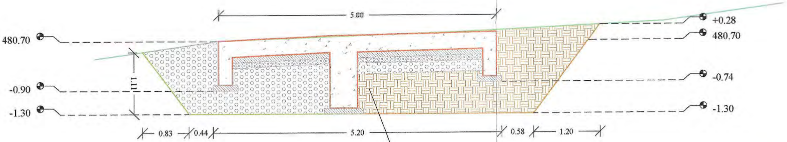
Υπόμνημα	
—	Άξονας οδού
—	Κατάστρωμα οδού

Σημείο Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
521.692,386	4.453.923,547	459,093

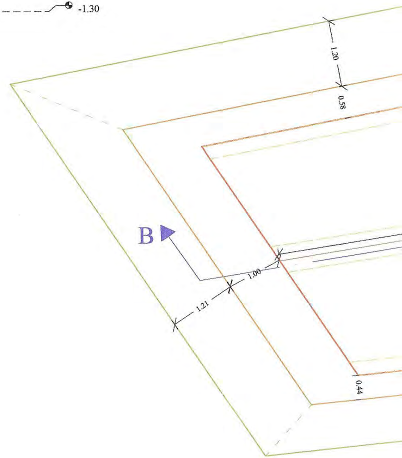


Απεικόνιση 3D

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄


5.00
480.70
-0.90
-1.30
1.11
+0.28
480.70
-0.74
-1.30
0.83
0.44
5.20
0.58
1.20

Όγκος Εκσκαφής : 10.20m² x 13.60m = 138.72m³


B
1.20
0.58
1.00
1.21
0.44

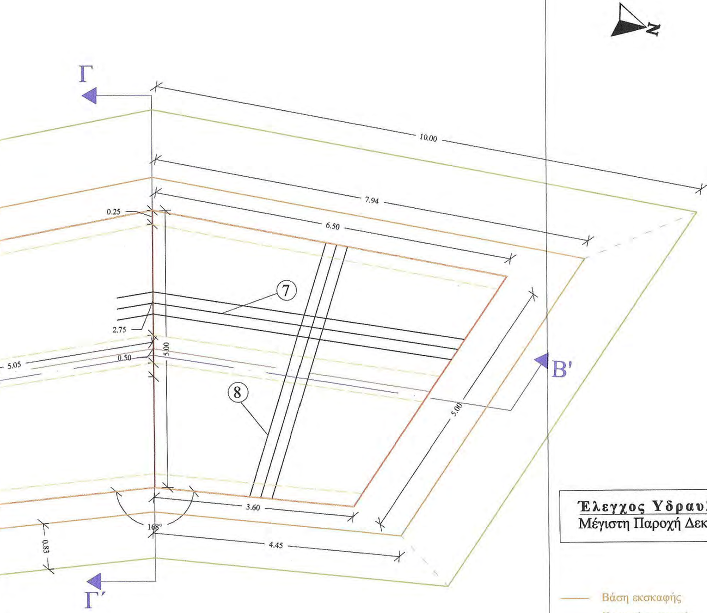
▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

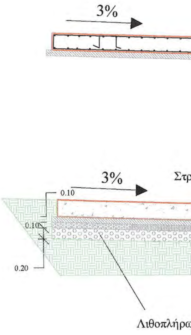
▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών

- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1,5
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ

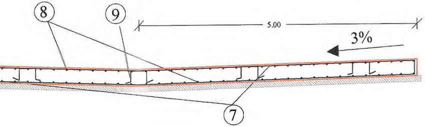

N
Γ
10.00
7.94
6.50
0.25
7
2.75
5.00
0.50
5.05
8
B'
5.00
3.60
168°
4.45
0.83
Γ'

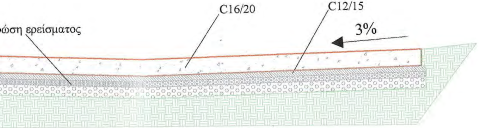

3%
3%
Στρ
0.10
0.10
0.20
Λιθοπλήρ

Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 2.65 m³/sec

— Βάση εκσκαφής
— Κορυφή εκσκαφής

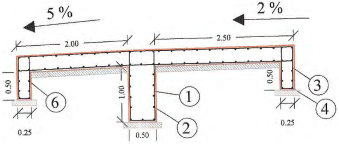
ΤΟΜΗ Β - Β΄



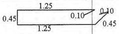
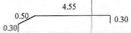
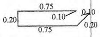
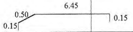
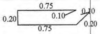
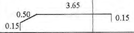
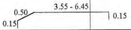
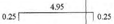
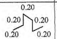

ώση ερείσματος
C16/20
C12/15
3%

οση

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


5 %
2 %
2.00
2.50
0.50
1.00
0.50
3
1
6
4
2
0.25
0.50
0.25

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου						
1	 1.25 0.45 0.10 0.10 0.45 1.25	Φ10/20	49	3.60	0.62	109.40
2	 4.55 0.50 0.30 0.30	Φ10/20	22	5.65	0.62	77.10
Θεμέλιο Ανάντι						
3	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	66	2.10	0.62	85.90
4	 6.45 0.50 0.15 0.15	Φ10/20	12	7.25	0.62	53.90
Θεμέλιο Κατάντι						
5	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	37	2.10	0.62	48.20
6	 3.65 0.50 0.15 0.15	Φ10/20	12	4.35	0.62	33.10
Πλάκα Ρείθρου						
7	 3.55 - 6.45 0.50 0.15 0.15	Φ10/20 (οριζόντια)	124 α - κ	4.35 - 7.25	0.62	445.90
8		Φ10/20 (κάθετα)	132 α - κ	5.45	0.62	446.00
9	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	143	1.00	0.89	127.30
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ						1.426.80

Ανά 4,00m κατά μήκος του άξονα του έργου και κάθετα σε αυτόν αρμός συστολοδιαστολής ο οποίος θα γεμίσει με πίσσα

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

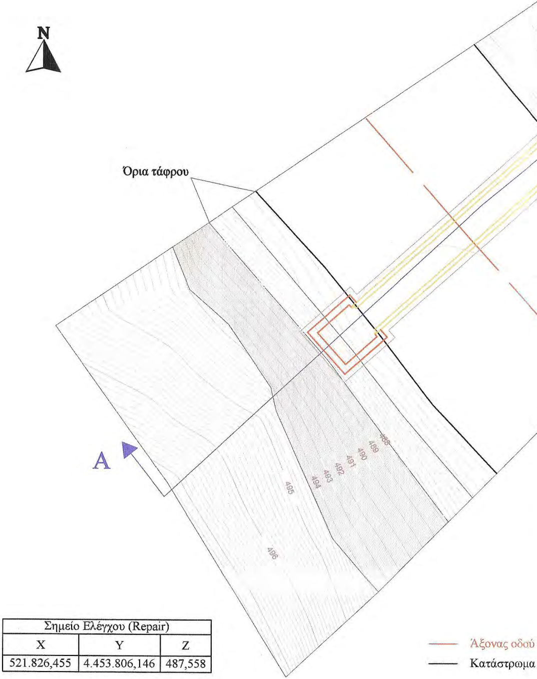
1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008)
2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010
3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες
4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ	ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ
ΕΡΓΟ	ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ
ΘΕΣΗ	ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ
ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ	ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ	ΣΩΛΗΝΩΤΟΣ ΟΧΕΤΟΣ L=12 m, D=1 m ΜΕ ΦΡΕΑΤΙΟ 2*2 m
ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ	ΤΕ. 3
ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ	ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ ΕΤΑΙΡΕΙΑ ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ
ΚΛΙΜΑΚΑ	1:50
ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ	2010

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/ 2014
ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' Β

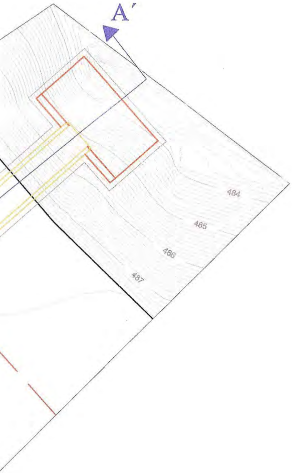
ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ	ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ	ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ
ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ **ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ** **Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713** ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150 ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ	ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 19-10 2014 Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ Αστέριος Στεφάνου Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής Με Β' β.	ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 9/10/2014 Ο Προϊστάμενος Τμήματος Έργων Υποδομής Κώστας Κοντοδίνας Πολιτικος Μηχανικός με Β β.

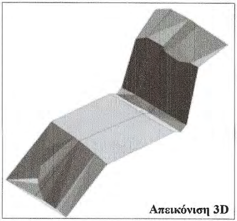
ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100


N
Όρια τάφρου
A
488
489
490
491
492
493
494
495
496

Σημείο Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
521.826,455	4.453.806,146	487,558

- Άξονας οδού
- Κατάστρωμα


Α΄
484
485
486
487


Απεικόνιση 3D

οδού

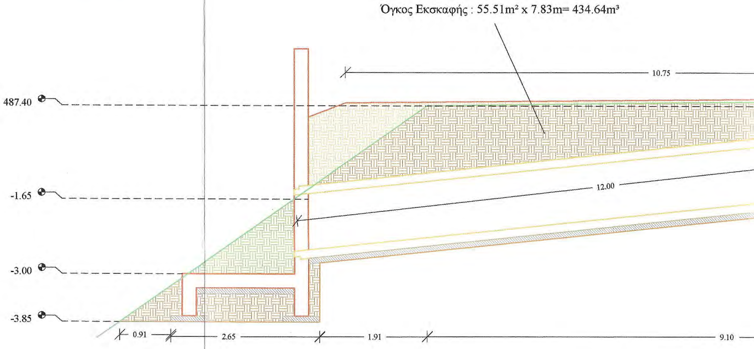
ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄

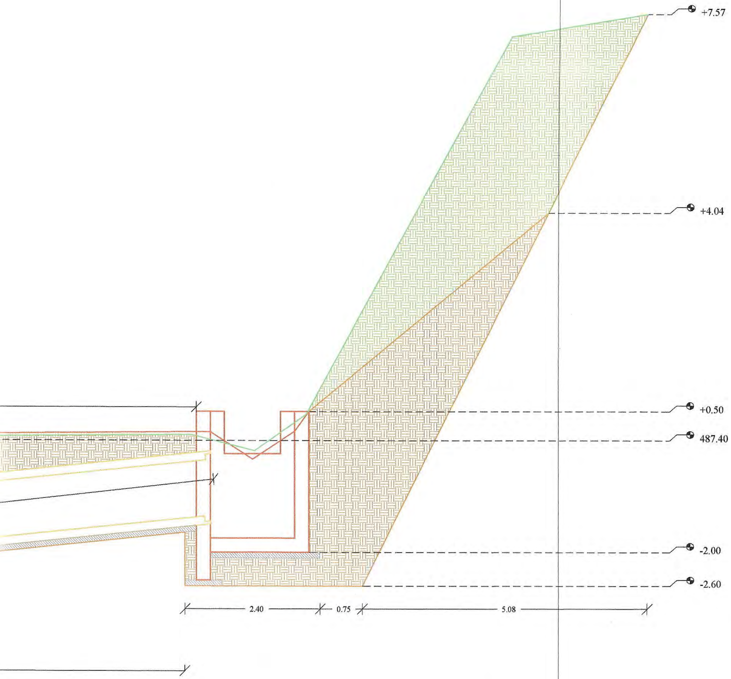
Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών
- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

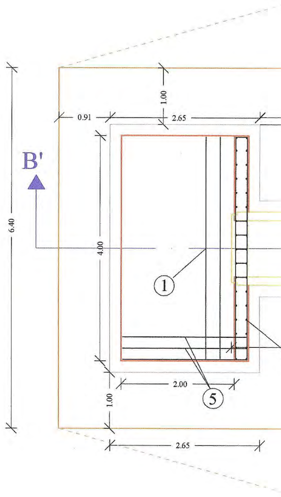
▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

▨ Επίχωση


Όγκος Εκσκαφής : 55.51m² x 7.83m= 434.64m³
10.75
487.40
12.00
-1.65
-3.00
-3.85
0.91
2.65
1.91
9.10

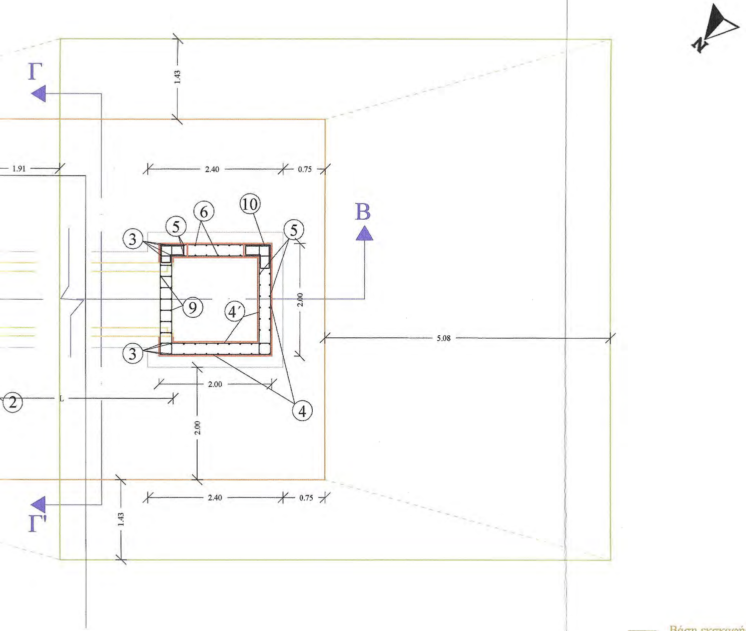

+7.57
+4.04
+0.50
487.40
-2.00
-2.60
2.40
0.75
5.08


B'
6.40
1.00
0.91
2.65
4.00
1
5
2.00
1.00
2.65

Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας

Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας $Q = 0.48$ m^3/sec

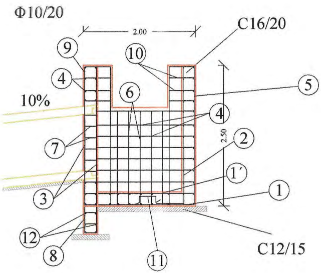
ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ

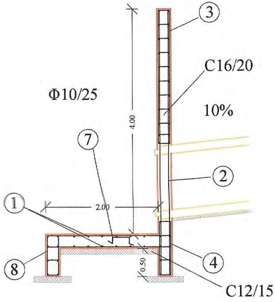

N
Γ
1.43
1.91
2.40
0.75
B
10
6
5
3
5
9
4′
2.00
5.08
3
2.00
2
L
4
2.00
2.40
0.75
Γ'
1.43

—— Βάση εκσκαφής

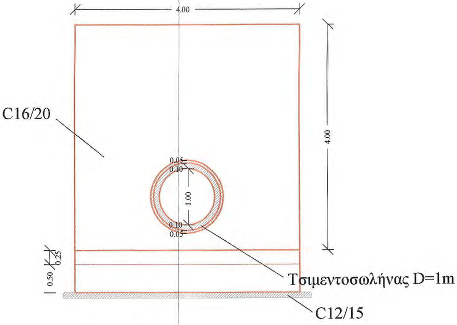
—— Κορυφή εκσκαφής

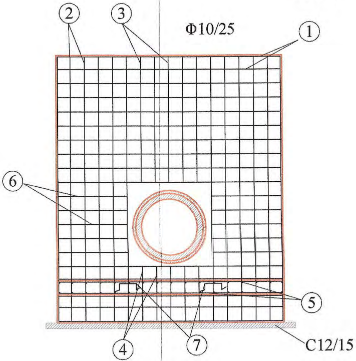
ΤΟΜΗ Β - Β΄


Φ10/20
2.00
C16/20
9
10
4
5
10%
6
4
7
2.50
2
1΄
3
1
12
8
11
C12/15

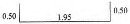
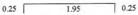
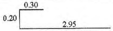
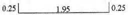
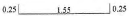
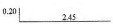
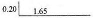
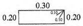
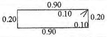
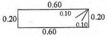
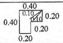
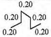
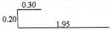

3
C16/20
Φ10/25
10%
4.00
7
2
1
2.00
8
0.50
4
C12/15

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄

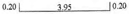
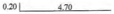
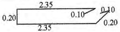
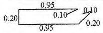
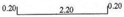
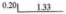
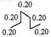
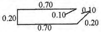

4.00
C16/20
4.00
0.05
0.10
1.00
0.10
0.05
0.25
0.50
Τσιμεντοσωλήνας D=1m
C12/15


2
3
Φ10/25
1
6
5
4
7
C12/15

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΦΡΕΑΤΙΟΥ 2.0*2.0

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1		Φ10/20	20	2.95	0.62	36.60
1'		Φ10/20	20	2.45	0.62	30.40
2		Φ10/20	23	1.50	0.62	21.40
3		Φ10/20	8	3.45	0.62	17.10
4		Φ10/20	34	2.45	0.62	51.60
4΄		Φ10/20	34	2.05	0.62	43.20
5		Φ10/20	40	2.65	0.62	65.70
6		Φ10/20	10	1.85	0.62	11.50
7	 0.30 0.20 0.10 0.10 0.20	Φ10/20	12	1.20	0.62	8.90
8	 0.90 0.20 0.10 0.20 0.10 0.90	Φ10/20	7	2.40	0.62	10.40
9	 0.60 0.20 0.10 0.20 0.10 0.60	Φ10/20	7	1.80	0.62	7.80
10	 0.40 0.10 0.10 0.20 0.40 0.20 0.20	Φ10/20	8	1.80	0.62	8.90
11	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	$3\Phi12/m^2$	12	1.00	0.89	10.70
12		Φ10/20	6	2.45	0.62	9.10
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ						333.30

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΕΞΟΔΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1		Φ10/25	52	4.35	0.62	140.20
2		Φ10/25	24	4.90	0.62	72.90
3	 2.35 0.20 0.10 0.10 0.20 2.35	Φ10/25	5	5.30	0.62	16.40
4	 0.95 0.20 0.10 0.10 0.20 0.95	Φ10/25	5	2.50	0.62	7.80
5		Φ10/25	34 α-κ	2.60	0.62	54.80
6		Φ10/25	20	1.73	0.62	21.50
7	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	$3\Phi12/m^2$	24	1.00	0.89	21.40
8	 0.70 0.20 0.10 0.10 0.20 0.70	Φ10/25	17	2.00	0.62	21.10
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ						356.10

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. **Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008)**
2. **Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010**
3. **Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες**
4. **Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων**

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ

ΕΡΓΟ

ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ

ΘΕΣΗ

ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΣΩΛΗΝΩΤΟΣ ΟΧΕΤΟΣ
L=13 m, D=1 m
ΜΕ ΦΡΕΑΤΙΟ 2*2 m

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9 2014

ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕ. 4

ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ
ΕΤΑΙΡΕΙΑ
ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ
ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ

ΚΛΙΜΑΚΑ

ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' β

1:50

ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ

2010

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ

ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713
ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150
ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 14.10.2014
Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ
ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

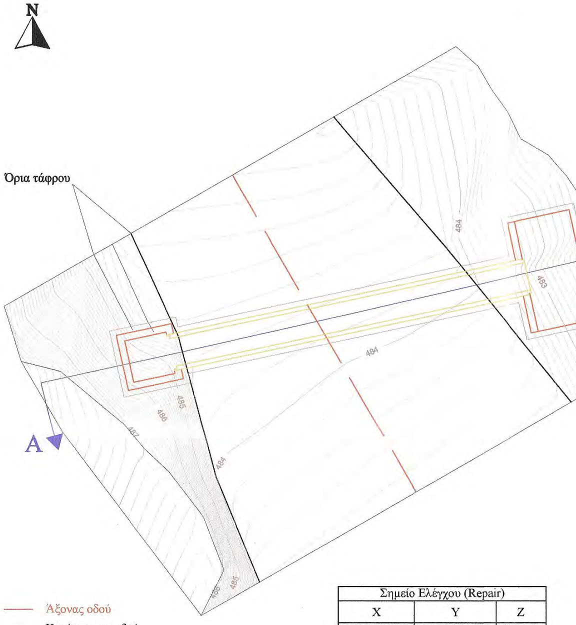
Αστέριος Στεφάνου
Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής
Με' Α' β.

ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 6.10.2014
Ο Προϊστάμενος
Τμήματος Έργων Υποδομής

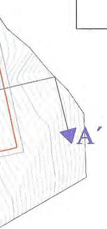
Κώστας Κοντοδίνας
Πολιτικός Μηχανικός με Α' β.

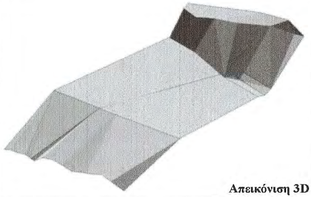
ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100


N
Όρια τάφρου
A
484
483
484
485
486
487
484
486
485

— Άξονας οδού
— Κατάστρωμα οδού

Σημείο Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
521.931,507	4.453.696,213	491,146





Απεικόνιση 3D

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙ

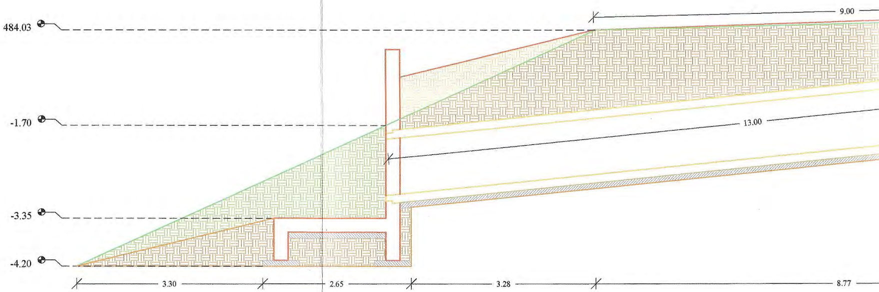
Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών
- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1,5
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του
εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ά
πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά,
θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπο
επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

▨ Επίχωση

Όγκος Εκσ


484.03
-1.70
-3.35
-4.20
9.00
13.00
3.30
2.65
3.28
8.77

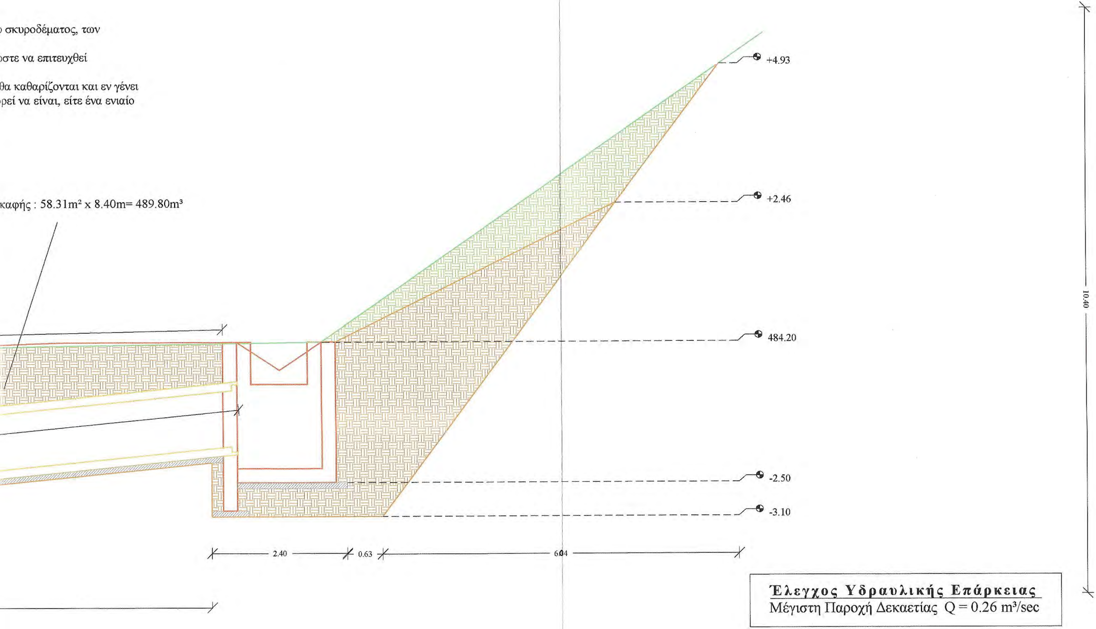
ΚΟΥ Α - Α΄

ο σκυροδέματος, των

οστε να επιτευχθεί

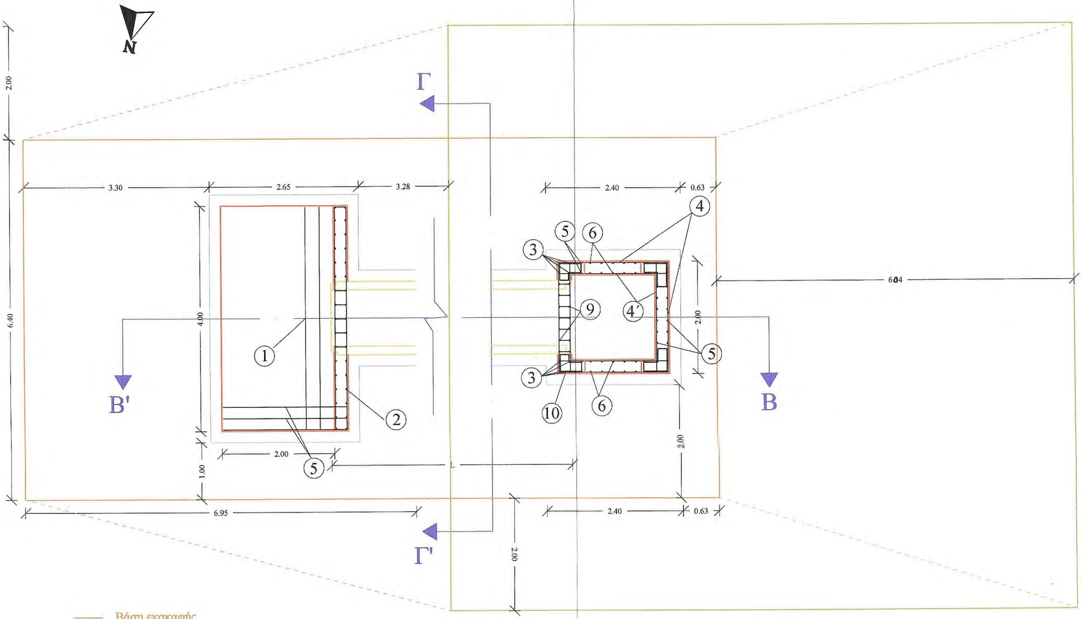
θα καθαρίζονται και εν γένει
ρεί να είναι, είτε ένα ενιαίο

καφής : 58.31m² x 8.40m= 489.80m³


+4.93
+2.46
484.20
-2.50
-3.10
2.40
0.63
6.04
10.40

Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 0.26 m³/sec

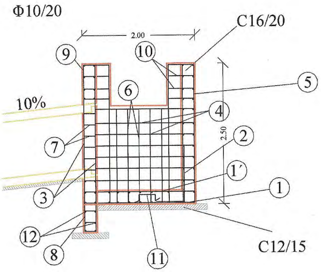
ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ

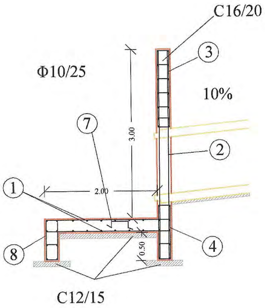

N
Γ
Γ'
B'
B
2.00
6.40
3.30
2.65
3.28
2.40
0.63
6.04
4.00
2.00
1.00
2.00
L
6.95
2.40
0.63
2.00
2.00
2.00
1
2
3
3
4
4΄
5
5
5
6
6
9
10

— Βάση εκσκαφής

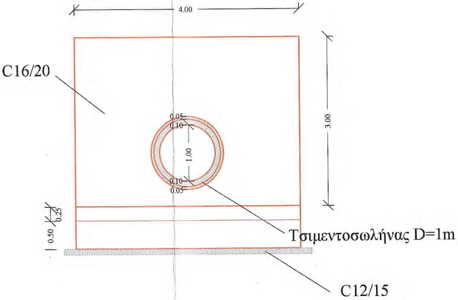
— Κορυφή εκσκαφής

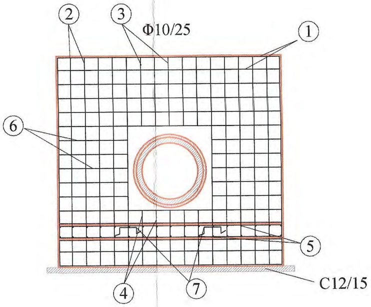
ΤΟΜΗ Β - Β΄


Φ10/20
C16/20
2.00
9
10
5
6
4
10%
7
2.50
2
1΄
3
1
12
8
11
C12/15

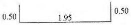
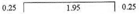
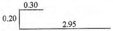
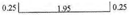
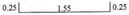
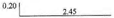
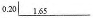
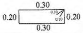
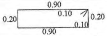
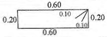
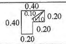
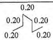
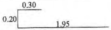

C16/20
3
Φ10/25
10%
7
3.00
2
1
2.00
8
0.50
4
C12/15

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


4.00
C16/20
3.00
0.05
0.10
1.00
0.10
0.05
0.25
0.50
Τσιμεντοσωλήνας D=1m
C12/15


2
3
Φ10/25
1
6
5
4
7
C12/15

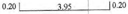
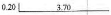
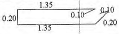
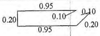
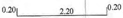
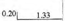
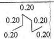
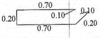
ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός
1	 0.50 1.95 0.50	Φ10/20
1'	 0.25 1.95 0.25	Φ10/20
2	1.00 0.50	Φ10/20
3	 0.30 0.20 2.95	Φ10/20
4	 0.25 1.95 0.25	Φ10/20
4΄	 0.25 1.55 0.25	Φ10/20
5	 0.20 2.45	Φ10/20
6	 0.20 1.65	Φ10/20
7	 0.30 0.20 0.10 0.10 0.20 0.30	Φ10/20
8	 0.90 0.20 0.10 0.20 0.10 0.90	Φ10/20
9	 0.60 0.20 0.10 0.20 0.10 0.60	Φ10/20
10	 0.40 0.10 0.40 0.10 0.20 0.20 0.20	Φ10/20
11	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	$3Φ12/m^2$
12	 0.30 0.20 1.95	Φ10/20
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ		

ΜΟΥ ΦΡΕΑΤΙΟΥ 2.0*2.0

Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
20	2.95	0.62	36.60
20	2.45	0.62	30.40
23	1.50	0.62	21.40
8	3.45	0.62	17.10
30	2.45	0.62	45.60
30	2.05	0.62	38.10
30	2.65	0.62	49.30
20	1.85	0.62	22.90
12	1.20	0.62	8.90
7	2.40	0.62	10.40
7	1.8	0.62	7.80
16	1.80	0.62	17.90
12	1.00	0.89	10.70
6	2.45	0.62	9.10
			326.20

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΕΞΟΔΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1		Φ10/25	44	4.35	0.62	118.70
2		Φ10/25	24	3.90	0.62	58.00
3	 1.35 0.20 0.10 0.10 0.20 1.35	Φ10/25	5	3.30	0.62	10.20
4	 0.95 0.20 0.10 0.10 0.20 0.95	Φ10/25	5	2.50	0.62	7.80
5		Φ10/25	34 α-κ	2.60	0.62	54.80
6		Φ10/25	20	1.53	0.62	19.00
7	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	$3Φ12/m^2$	24	1.00	0.89	21.40
8	 0.70 0.20 0.10 0.10 0.20 0.70	Φ10/25	17	2.00	0.62	21.10
	ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ					311.00

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008)

2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010

3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες

4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ	ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ
ΕΡΓΟ	ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ
ΘΕΣΗ	ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ
ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ	ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/2014
ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' Β

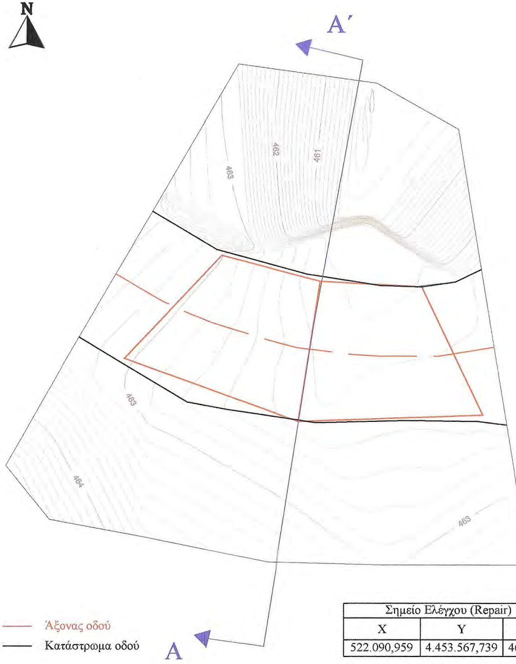
ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ	ΡΕΙΘΡΟ L = 10.10 m	**ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ**
ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ		ΤΕ. 5

ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ
ΕΤΑΙΡΕΙΑ
ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ
ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ

ΚΛΙΜΑΚΑ	1:50
ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ	2010

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ	**ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ**	**ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ**
ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713 ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150 ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ	14.10.14	ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 6/10/2014 Ο Προϊστάμενος Τμήματος Έργων Υποδομής Κώστας Κοντοδίνας Πολιτικός Μηχανικος με β' β.

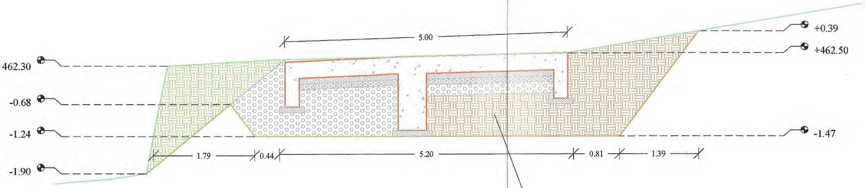
ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100


N
A′
462
461
463
463
464
463
A

🟥 Άξονας οδού
⬛ Κατάστρωμα οδού

Σημείο Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
522.090,959	4.453.567,739	463,392

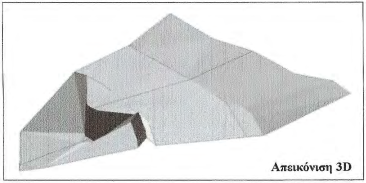
ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄


5.00
+0.39
+462.50
462.30
-0.68
-1.24
-1.47
-1.90
1.79
0.44
5.20
0.81
1.39

▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

Όγκος Εκσκαφής : 12.20m² x 13.80m = 168.36m³

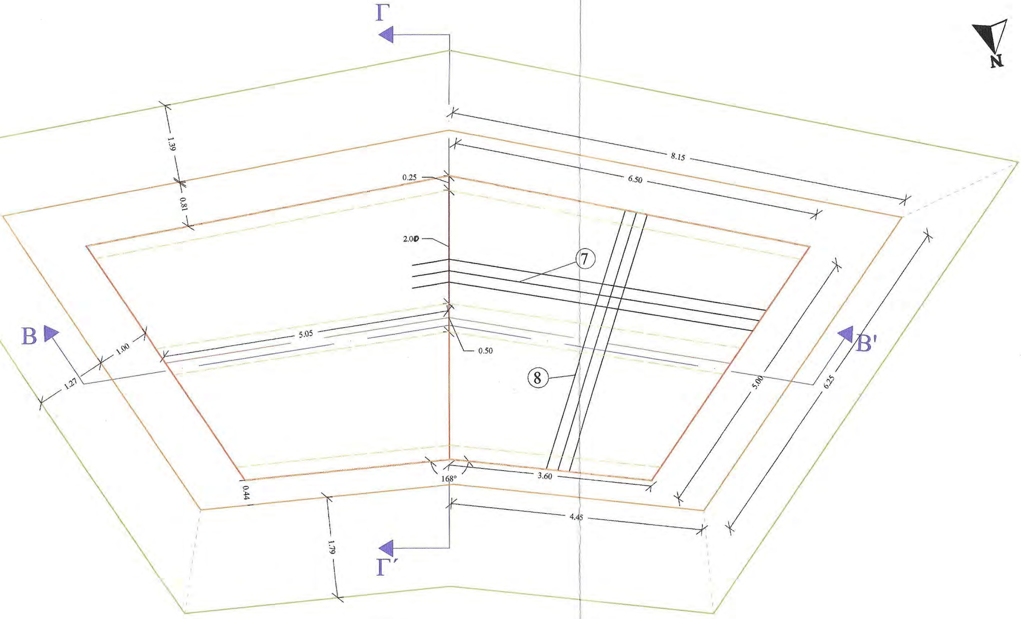


Απεικόνιση 3D

Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών

- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1,5
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ε επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ

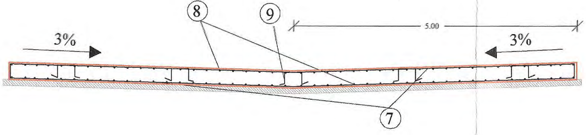

Γ
1.39
0.81
0.25
2.00
8.15
6.50
7
8
B
1.00
1.27
5.05
0.50
B'
5.00
6.25
168°
3.60
0.44
4.45
1.79
Γ΄
N

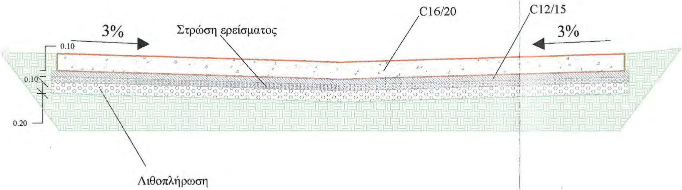
γένει
ιαίο

Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 2.88 m³/sec

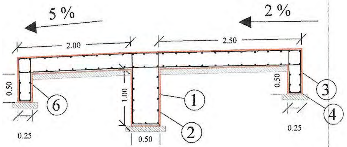
— Βάση εκσκαφής
— Κορυφή εκσκαφής

ΤΟΜΗ Β - Β΄

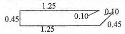
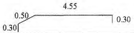
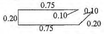
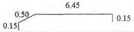
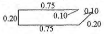
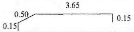
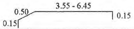
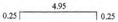
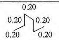



C16/20
C12/15
3%
Στρώση ερείσματος
3%
0.10
0.10
0.20
Λιθοπλήρωση

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


5 %
2 %
2.00
2.50
0.50
1.00
0.50
6
1
2
3
4
0.25
0.50
0.25

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
	Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου					
1	 1.25 0.45 0.10 0.10 0.45 1.25	Φ10/20	49	3.60	0.62	109.40
2	 4.55 0.50 0.30 0.30	Φ10/20	22	5.65	0.62	77.10
	Θεμέλιο Ανάντι					
3	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	66	2.10	0.62	85.90
4	 6.45 0.50 0.15 0.15	Φ10/20	12	7.25	0.62	53.90
	Θεμέλιο Κατάντι					
5	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	37	2.10	0.62	48.20
6	 3.65 0.50 0.15 0.15	Φ10/20	12	4.35	0.62	33.10
	Πλάκα Ρείθρου					
7	 3.55 - 6.45 0.50 0.15 0.15	Φ10/20 (οριζόντια)	124 α - κ	4.35 - 7.25	0.62	445.90
8		Φ10/20 (κάθετα)	132 α - κ	5.45	0.62	446.00
9	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	143	1.00	0.89	127.30
	ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ					1.426.80

Ανά 4,00m κατά μήκος του άξονα του έργου και κάθετα σε αυτόν αρμός συστολοδιαστολής ο οποίος θα γεμίσει με πίσσα

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

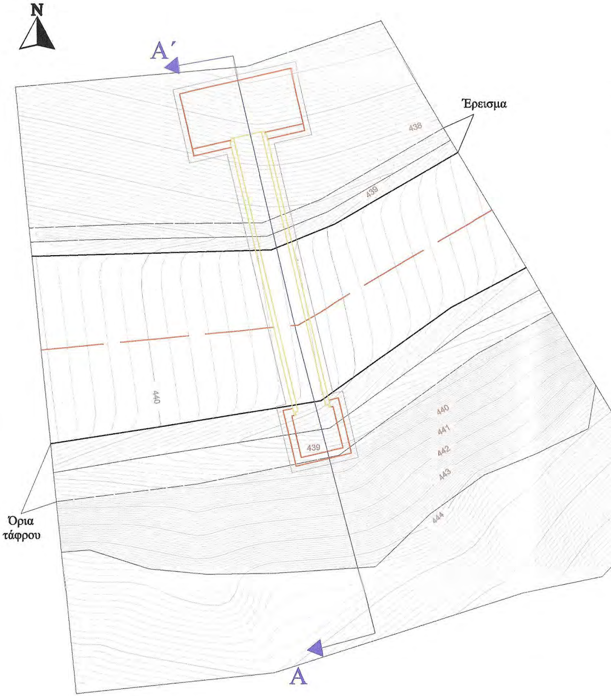
1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008)
2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010
3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες
4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ	ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ
ΕΡΓΟ	ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ
ΘΕΣΗ	ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ
ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ	ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ	ΣΩΛΗΝΩΤΟΣ ΟΧΕΤΟΣ L=10m, D=1 m ΜΕ ΦΡΕΑΤΙΟ 2*2 m
ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ	ΤΕ. 6
ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ	ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ ΕΤΑΙΡΕΙΑ ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ
ΚΛΙΜΑΚΑ	1:50
ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ	2010

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/ 2014
ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' Β

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ	ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ	ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ
ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713 ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150 ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ	ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 14.10.2014 Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ Αστέριος Στεφάνου Αρχιτέκτων Αναστηλωτής Με Α' β.	ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 6/10/2014 Ο Προϊστάμενος Τμήματος Έργων Υποδομής Κώστας Κοντοδίνας Πολιτικός Μηχανικός με Α' β.

ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100


N
Α΄
Έρεισμα
438
439
440
439
440
441
442
443
444
Όρια τάφρου
Α

TOM

Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών
- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

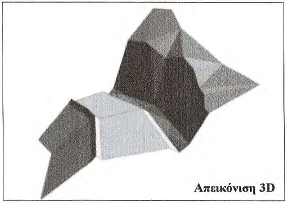
▨ Επίχωση

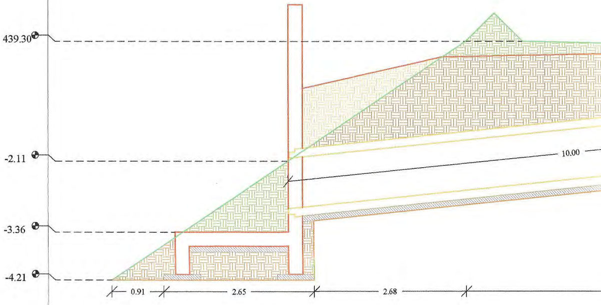
—— Άξονας οδού

—— Κατάστρωμα οδού

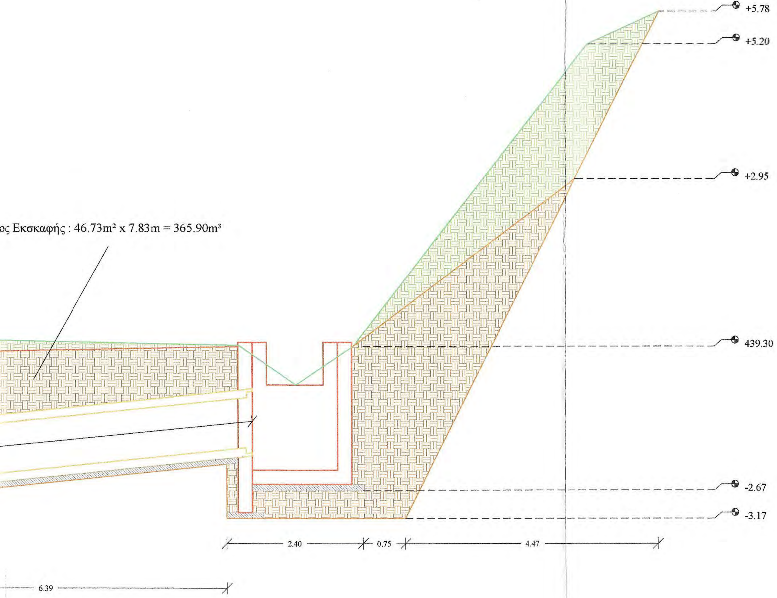
Όγκ

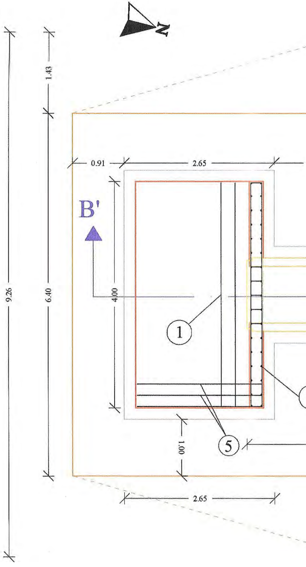
Σημείο Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
522.320,493	4.453.600,237	441,076


Απεικόνιση 3D


439.30
-2.11
-3.36
-4.21
10.00
0.91
2.65
2.68

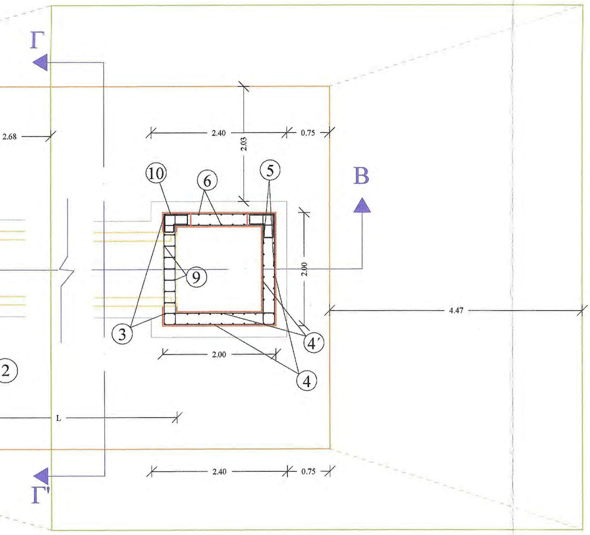
Η ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄


ος Εκσκαφής : 46.73m² x 7.83m = 365.90m³
+5.78
+5.20
+2.95
439.30
-2.67
-3.17
2.40
0.75
4.47
6.39


N
1.43
9.26
6.40
0.91
2.65
B'
4.00
1
5
1.00
2.65

Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 2.37 m³/sec

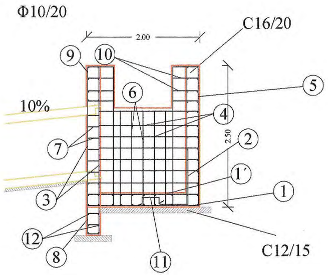
ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ

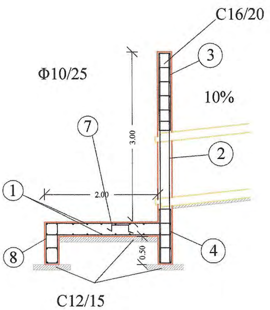

Γ
2.68
2.40
0.75
2.03
10
6
5
Β
9
2.00
3
4΄
4
2.00
2
4.47
L
2.40
0.75
Γ'

— Βάση εκσκαφής

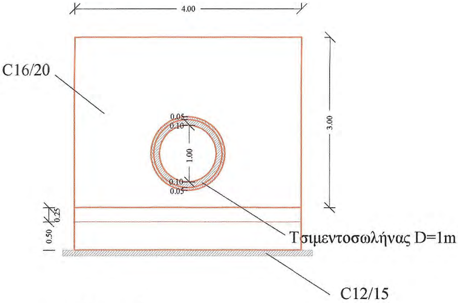
— Κορυφή εκσκαφής

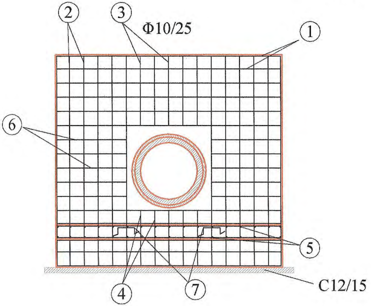
ΤΟΜΗ Β - Β΄


Φ10/20
C16/20
2.00
9
10
5
6
10%
4
7
2.50
2
1΄
3
1
12
8
11
C12/15

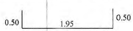
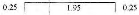
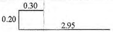
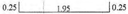
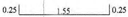
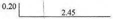
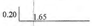
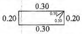
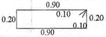
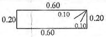
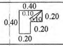
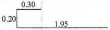

C16/20
3
Φ10/25
10%
7
3.00
2
1
2.00
4
8
0.50
C12/15

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄

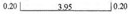
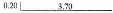
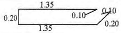
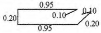
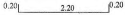
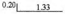
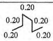
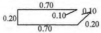

4.00
3.00
C16/20
0.05
0.10
1.00
0.10
0.05
0.50
0.25
Τσιμεντοσωλήνας D=1m
C12/15


2
3
Φ10/25
1
6
5
4
7
C12/15

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΦΡΕΑΤΙΟΥ 2.0*2.0

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1		Φ10/20	20	2.95	0.62	36.60
1'		Φ10/20	20	2.45	0.62	30.40
2		Φ10/20	23	1.50	0.62	21.40
3		Φ10/20	8	3.45	0.62	17.10
4		Φ10/20	34	2.45	0.62	51.60
4΄		Φ10/20	34	2.05	0.62	43.20
5		Φ10/20	40	2.65	0.62	65.70
6		Φ10/20	10	1.85	0.62	11.50
7	 0.30 0.20 0.10 0.10 0.20 0.30	Φ10/20	12	1.20	0.62	8.90
8	 0.90 0.20 0.10 0.20 0.10 0.90	Φ10/20	7	2.40	0.62	10.40
9	 0.60 0.20 0.10 0.20 0.10 0.60	Φ10/20	7	1.80	0.62	7.80
10	 0.40 0.10 0.10 0.40 0.20 0.20 0.20	Φ10/20	8	1.80	0.62	8.90
11	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	12	1.00	0.89	10.70
12		Φ10/20	6	2.45	0.62	9.10
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ						333.30

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΕΞΟΔΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1		Φ10/25	44	4.35	0.62	118.70
2		Φ10/25	24	3.90	0.62	58.00
3	 1.35 0.20 0.10 0.10 0.20 1.35	Φ10/25	5	3.30	0.62	10.20
4	 0.95 0.20 0.10 0.10 0.20 0.95	Φ10/25	5	2.50	0.62	7.80
5		Φ10/25	34 α-κ	2.60	0.62	54.80
6		Φ10/25	20	1.53	0.62	19.00
7	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	24	1.00	0.89	21.40
8	 0.70 0.20 0.10 0.10 0.20 0.70	Φ10/25	17	2.00	0.62	21.10
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ						311.00

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008)

2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010

3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες

4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ	ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ
ΕΡΓΟ	ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ
ΘΕΣΗ	ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ
ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ	ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

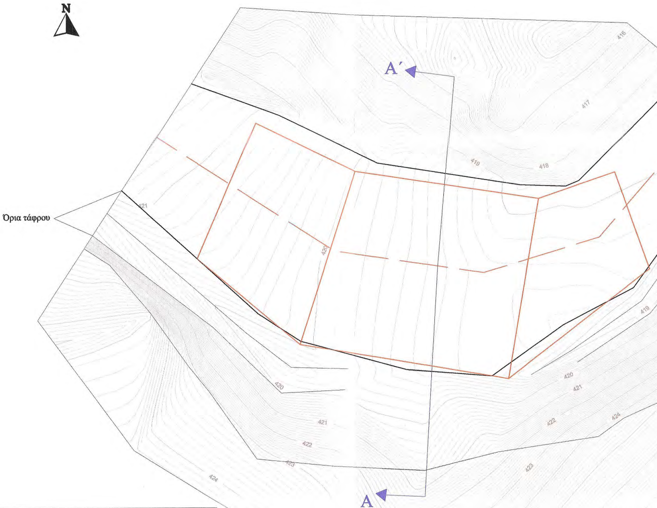
ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ	ΡΕΙΘΡΟ L = 22.15 m	**ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ**
ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ ΕΤΑΙΡΕΙΑ ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ		ΤΕ.7

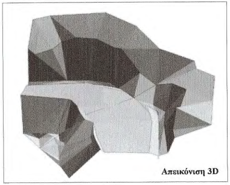
ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/2014
ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Β

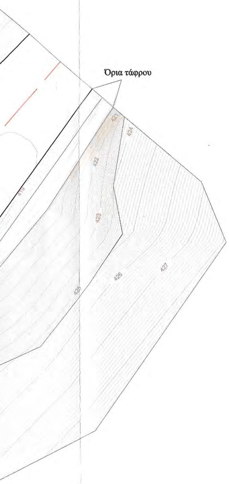
ΚΛΙΜΑΚΑ	1:50
ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ	2010

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ	**ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ**	**ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ**
ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713 ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150 ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ	ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 9.10.2014 Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ Αστέριος Στεφάνου Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής Με Α' β.	ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 6/10/2014 Ο Προϊστάμενος Τμήματος Έργων Υποδομής Κώστας Κοντοδίνας Πολιτικός Μηχανικός με Β' β.

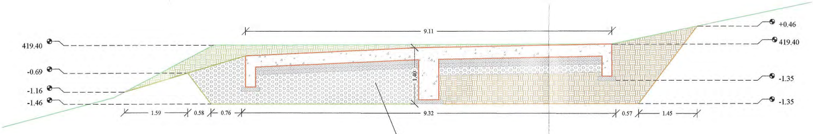
ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100


N
A΄
A
Όρια τάφρου
416
417
419
418
421
420
419
420
421
424
421
422
423
424
422
423


Απεικόνιση 3D


Όρια τάφρου
421
422
423
424
425
426
427

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄


9.11
419.40
-0.69
-1.16
-1.46
+0.46
419.40
-1.35
-1.35
1.40
1.59
0.58
0.76
9.32
0.57
1.45

Όγκος Εκσκαφής = 386.56m^3

▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

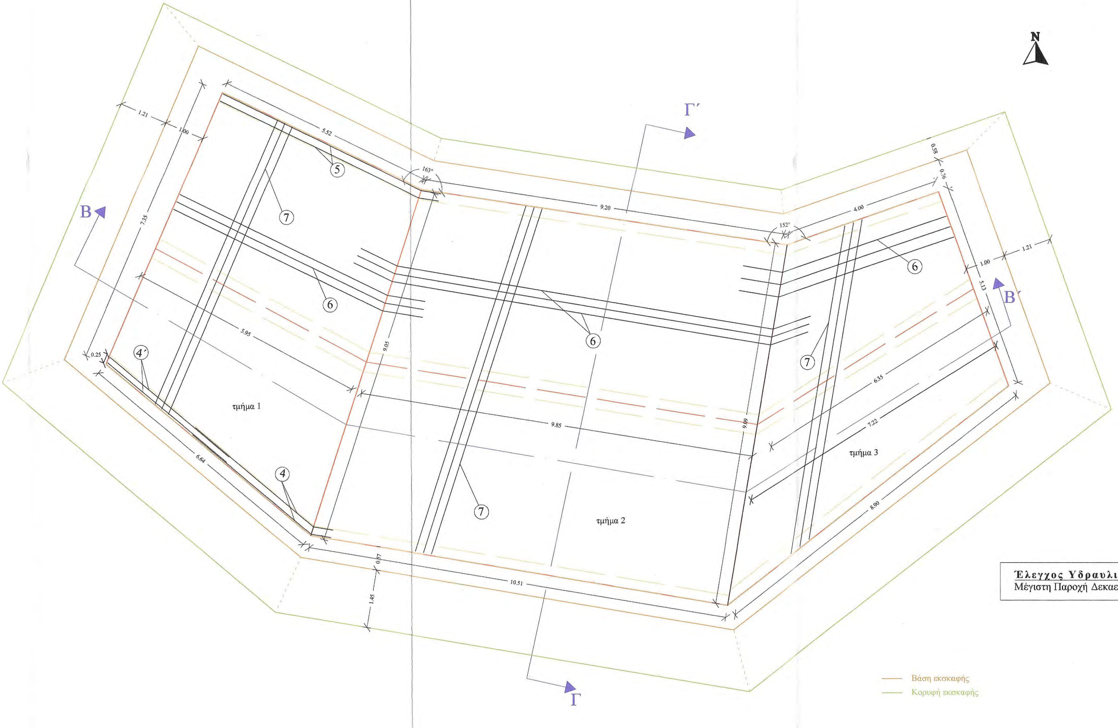
Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών
- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1,5
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

—— Άξονας οδού

—— Κατάστρωμα οδού

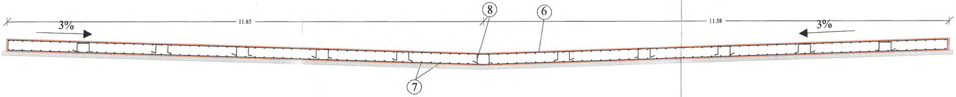
Σημείο Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
522.449,357	4.453.587,901	422,219

ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ

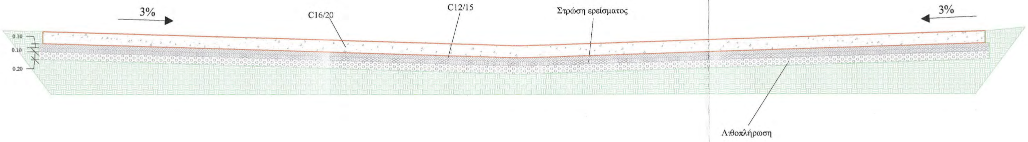

N
Γ΄
Β
Β΄
Γ
1.21
1.00
5.52
5
7
163°
9.20
152°
4.00
0.58
0.76
6
1.00
1.21
5.13
7.35
6
9.05
5.95
6
0.25
4΄
τμήμα 1
9.85
9.09
7
6.35
7.22
τμήμα 3
6.64
4
7
τμήμα 2
8.90
0.57
1.45
10.51
Βάση εκσκαφής
Κορυφή εκσκαφής

Έλεγχος Υδραυλικής
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας

ΤΟΜΗ Β - Β΄

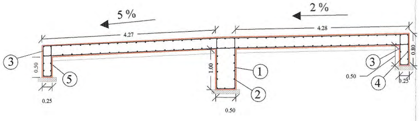


3%
11.85
8
6
11.58
3%
7



3%
C16/20
C12/15
Στρώση ερείσματος
3%
0.10
0.10
0.20
Λιθοπλήρωση

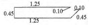
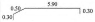
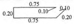
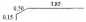
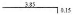
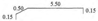
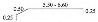
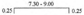
ΤΟΜΗ Γ - Γ΄



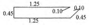
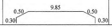
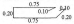
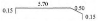
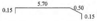
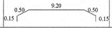
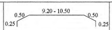
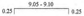
5 %
2 %
4.27
4.28
3
0.50
5
0.25
1.00
1
2
0.50
3
0.50
4
0.80
0.25

Επάρκειας
$Q = 3.37\ m^3/sec$

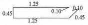
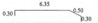
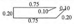
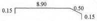
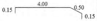
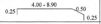
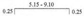
ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 1ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
		Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου				
1	 1.25 0.10 0.10 0.45 0.45 1.25	Φ10/20	30	3.60	0.62	67.00
2	 0.50 5.90 0.30 0.30	Φ10/20	11	7.00	0.62	47.70
		Μικρά Θεμέλια				
3	 0.75 0.10 0.10 0.20 0.20 0.75	Φ10/20	63	2.10	0.62	82.00
4		Φ10/20	6	4.50	0.62	16.70
4΄		Φ10/20	6	4.00	0.62	14.90
5	 0.50 5.50 0.15 0.15	Φ10/20	6	6.30	0.62	23.40
		Πλάκα Ρείθρου				
6	 0.50 5.50 - 6.60 0.25 0.25	Φ10/20 (οριζόντια)	82 α - κ	6.50 - 7.60	0.62	358.40
7	 7.30 - 9.00 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	61 α - κ	7.80 - 9.50	0.62	347.90
8	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m ^{2}	144	1.00	0.89	128.20
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ						1086.20

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 2ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
		Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου				
1	 1.25 0.10 0.10 0.45 0.45 1.25	Φ10/20	49	3.60	0.62	109.40
2	 0.50 9.85 0.50 0.30 0.30	Φ10/20	11	11.45	0.62	78.10
		Μικρά Θεμέλια				
3	 0.75 0.10 0.10 0.20 0.20 0.75	Φ10/20	99	2.10	0.62	128.90
4	 5.70 0.15 0.50 0.15	Φ10/20	6	6.50	0.62	24.20
4΄	 5.70 0.15 0.50 0.15	Φ10/20	6	6.50	0.62	24.20
5	 0.50 9.20 0.50 0.15 0.15	Φ10/20	6	10.50	0.62	39.10
		Πλάκα Ρείθρου				
6	 0.50 9.20 - 10.50 0.50 0.25 0.25	Φ10/20 (οριζόντια)	90 α - κ	10.70 - 12.00	0.62	633.30
7	 9.05 - 9.10 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	99 α - κ	9.55 - 9.60	0.62	589.20
8	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m ^{2}	267	1.00	0.89	237.60
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ						1.864.00

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 3ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
		Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου				
1	 1.25 0.10 0.10 0.45 0.45 1.25	Φ10/20	32	3.60	0.62	71.40
2	 6.35 0.30 0.50 0.30	Φ10/20	11	7.45	0.62	50.80
		Μικρά Θεμέλια				
3	 0.75 0.10 0.10 0.20 0.20 0.75	Φ10/20	65	2.10	0.62	84.60
4	 8.90 0.15 0.50 0.15	Φ10/20	6	9.70	0.62	36.10
5	 4.00 0.15 0.50 0.15	Φ10/20	6	4.80	0.62	17.90
		Πλάκα Ρείθρου				
6	 4.00 - 8.90 0.25 0.50 0.25	Φ10/20 (οριζόντια)	72 α - κ	5.00 - 9.90	0.62	332.60
7	 5.15 - 9.10 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	65 α - κ	7.60	0.62	306.30
8	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m ^{2}	113	1.00	0.89	100.60
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ						1000.30

ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΕΧΝΙΚΟΥ	Kgr
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 1ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ	1086.20
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 2ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ	1864.00
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 3ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ	1000.30
	3950.50

Ανά 4,00m κατά μήκος του άξονα του έργου και κάθετα σε αυτόν αρμός συστολοδιαστολής ο οποίος θα γεμίσει με πίσσα

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008

2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010

3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες

4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ

ΕΡΓΟ

ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ

ΘΕΣΗ

ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/2014
ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ

ΡΕΙΘΡΟ
L = 10.60m

ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕ. 8

ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ
ΕΤΑΙΡΕΙΑ
ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ
ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ

ΚΛΙΜΑΚΑ 1:50

ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ 2010

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ

ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713
ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150
ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ

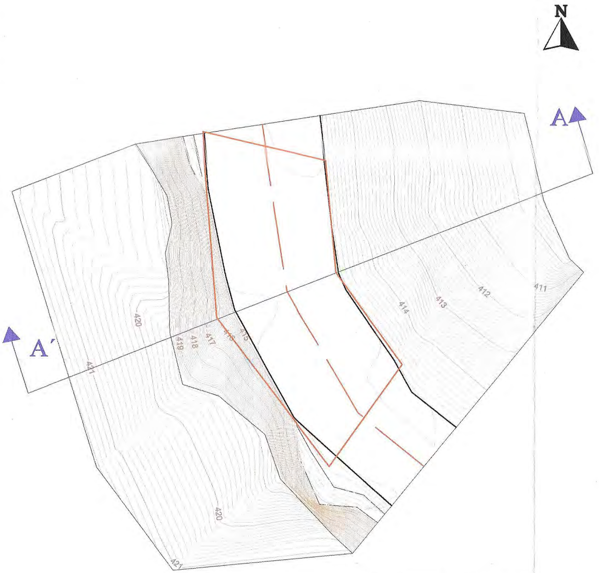
ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 4.10.2014
Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ
ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ
Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής
Με Α΄ β.

ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 6/10/2014
Ο Προϊστάμενος
Τμήματος Έργων Υποδομής
Κωστας Κοντοδίνας
Πολιτικός Μηχανικός με Α΄ β.

ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100

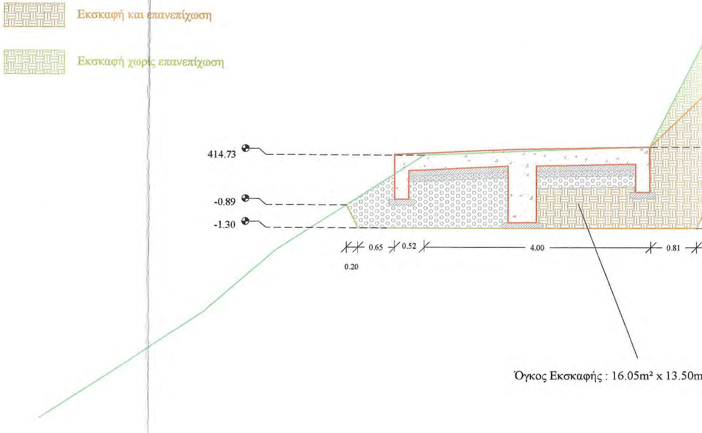

N
A
A΄
420
419
418
417
416
415
414
413
412
411
421
420
421

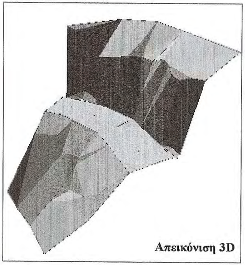
Άξονας οδού
Κατάστρωμα οδού

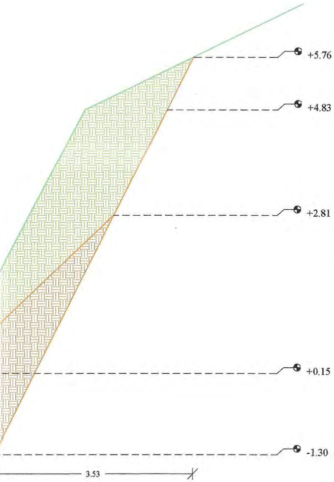
Σημείο Ελέγχου		
X	Y	Z
522627,232	4453619,710	414,990

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄

Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών
- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

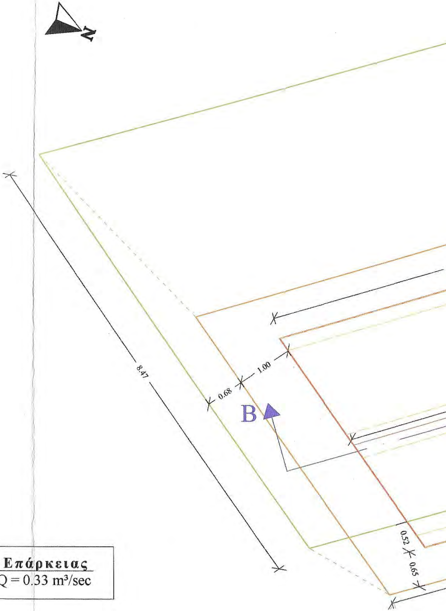

▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση
▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση
414.73
-0.89
-1.30
0.65
0.52
4.00
0.81
0.20
Όγκος Εκσκαφής : 16.05m² x 13.50m


Απεικόνιση 3D

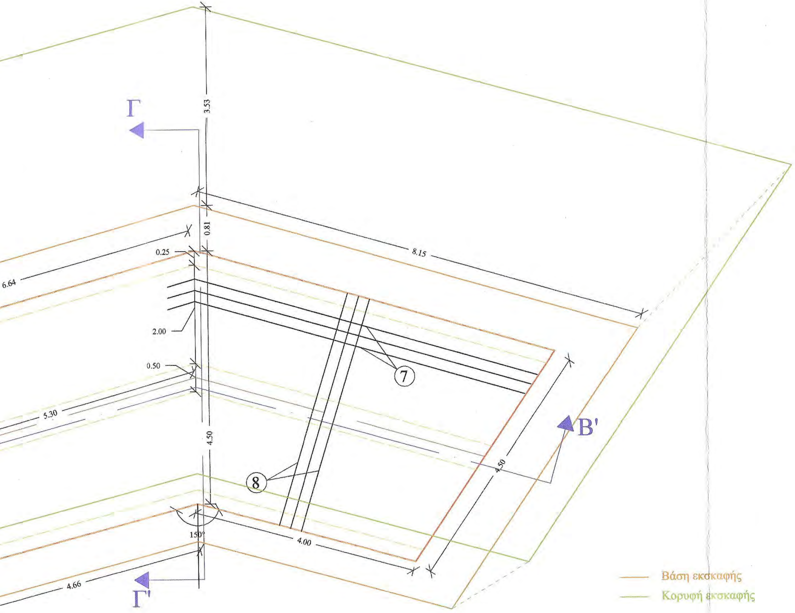

+5.76
+4.83
+2.81
+0.15
-1.30
3.53

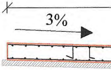
= 216.68m³

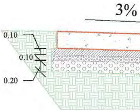
Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 0.33 m³/sec


N
8.47
0.68
1.00
B
0.52
0.65

ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ


Γ
3.53
0.81
8.15
6.64
0.25
2.00
7
0.50
5.30
4.50
B'
4.50
8
150°
4.00
4.66
Γ'

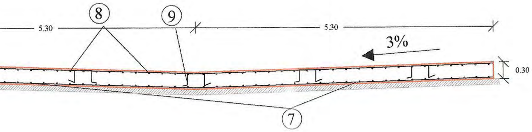


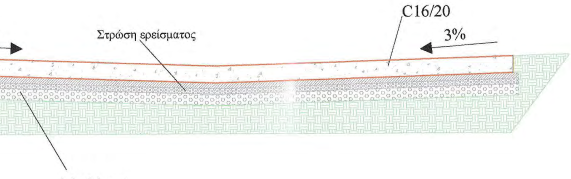

3%
0.10
0.10
0.20

— Βάση εκσκαφής

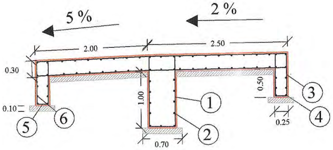
— Κορυφή εκσκαφής

ΤΟΜΗ Β - Β΄

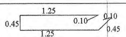
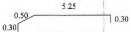
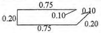
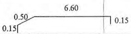
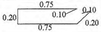
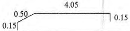
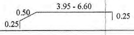
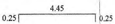
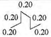

5.30
⑧
⑨
5.30
3%
0.30
⑦


C16/20
Στρώση ερείσματος
3%
Λιθοπλήρωση

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


5 %
2 %
2.00
2.50
0.30
0.10
1.00
0.50
0.25
0.70
①
②
③
④
⑤
⑥

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου						
1	 1.25 0.45 0.10 0.10 0.45 1.25	Φ10/20	54	3.60	0.62	120.50
2	 5.25 0.50 0.30 0.30	Φ10/20	22	6.35	0.62	86.60
Θεμέλιο Ανάντι						
3	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	66	2.10	0.62	85.90
4	 6.60 0.50 0.15 0.15	Φ10/20	12	7.40	0.62	61.40
Θεμέλιο Κατάντι						
5	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	42	2.10	0.62	54.70
6	 4.05 0.50 0.15 0.15	Φ10/20	12	4.85	0.62	36.10
Πλάκα Ρείθρου						
7	 3.95 - 6.60 0.50 0.25 0.25	Φ10/20 (οριζόντια)	92 α - κ	4.95 - 7.60	0.62	359.40
8		Φ10/20 (κάθετα)	132 α - κ	4.95	0.62	405.10
9	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	138	1.00	0.89	122.80
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ						1326.20

Ανά 4,00m κατά μήκος του άξονα του έργου και κάθετα σε αυτόν αρμός συστολοδιαστολής ο οποίος θα γεμίσει με πίσσα

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008

2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010

3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες

4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ

ΕΡΓΟ

ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ

ΘΕΣΗ

ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/2014
ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' Β

ΡΕΙΘΡΟ
L = 25.80 m

ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕ. 9

ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ
ΕΤΑΙΡΕΙΑ
ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ
ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ

ΚΛΙΜΑΚΑ 1:50

ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ 2010

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ

ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713
ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150
ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

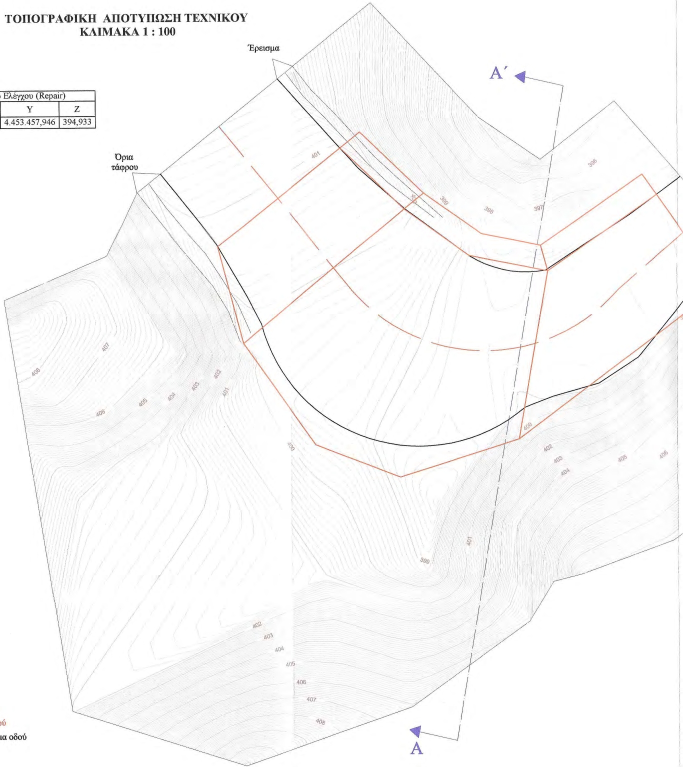
ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 14-10-2014
Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ
ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ
Αστέριος Στεφάνου
Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής
Με Α' β.

ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 6/10/2014
Ο Προϊστάμενος
Τμήματος Έργων Υποδομής
Κώστας Κοντοδίνας
Πολιτικός Μηχανικός με Α' β.

ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100

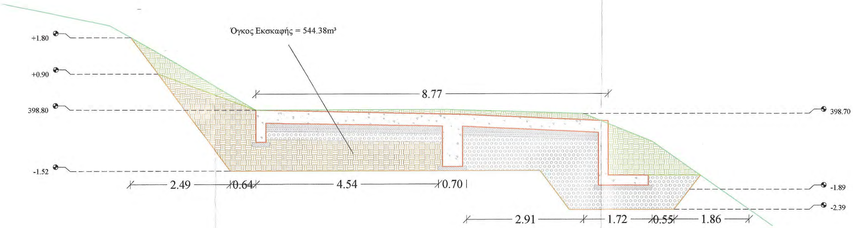
Σημείο Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
522.751,673	4.453.457,946	394,933

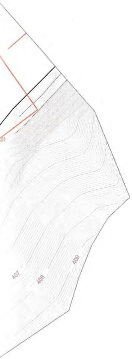

Έρεισμα
A΄
Όρια τάφρου
401
399
398
397
396
407
408
406
405
404
403
402
401
400
400
402
403
404
406
406
401
399
402
403
404
405
406
407
408
A

Άξονας οδού
Κατάστρωμα οδού

N

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄

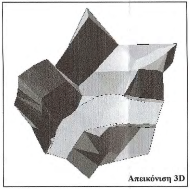

Όγκος Εκσκαφής = 544.38m³
+1.80
+0.90
398.80
-1.52
8.77
398.70
-1.89
-2.39
2.49
0.64
4.54
0.70
2.91
1.72
0.55
1.86



▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

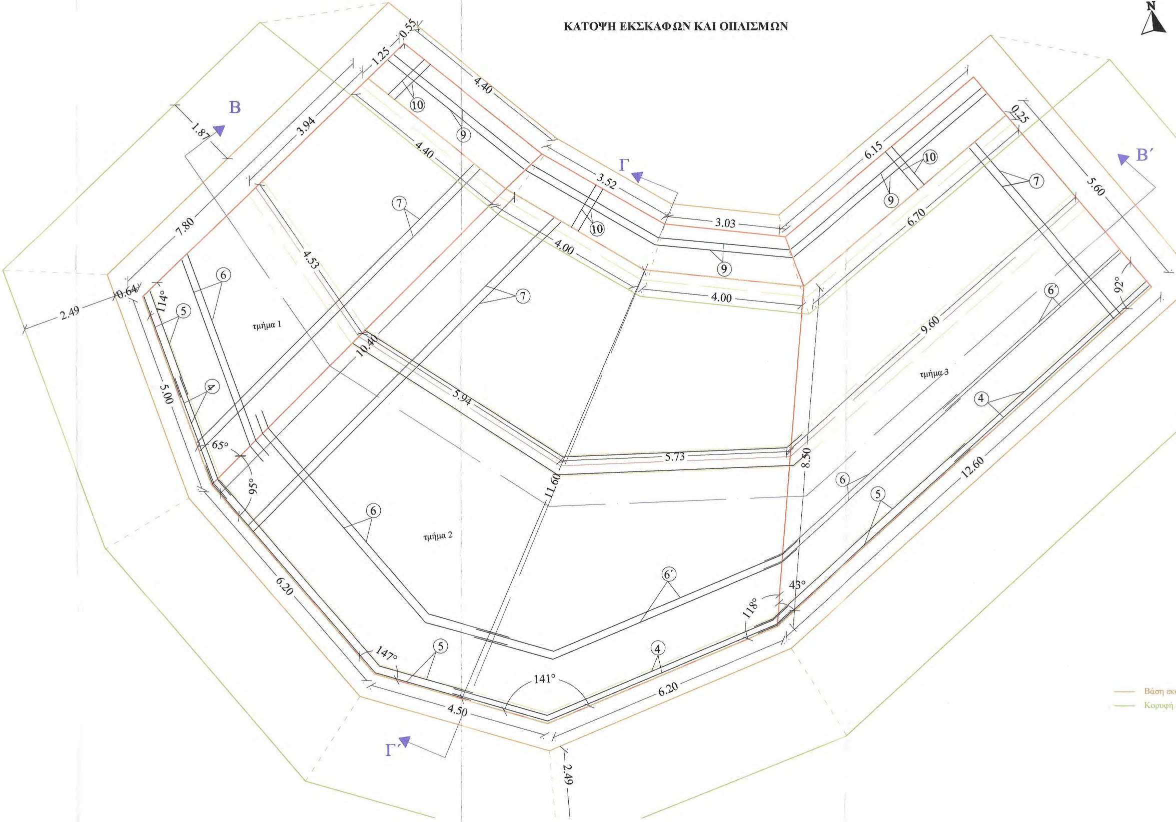
▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

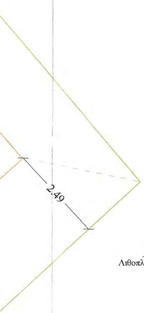
Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών
- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1,5
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος , των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη .
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα , ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά , θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης , η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη


Απεικόνιση 3D

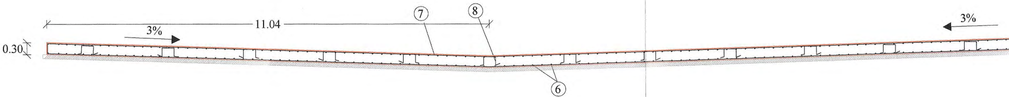
Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 3.77 m³/sec

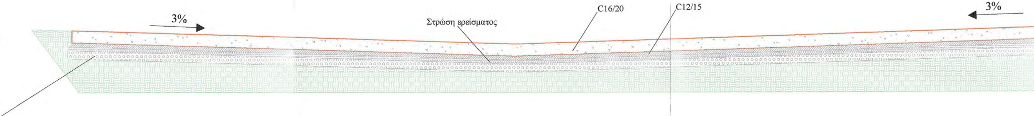
ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ


N
B
B′
Γ
Γ′
0.55
1.25
4.40
3.94
1.87
4.40
3.52
3.03
6.15
0.25
5.60
6.70
7.80
4.53
4.00
4.00
2.49
0.64
114°
10.40
5.94
5.73
9.60
92°
5.00
65°
95°
11.60
8.50
12.60
6.20
147°
141°
118°
43°
4.50
6.20
2.49
τμήμα 1
τμήμα 2
τμήμα 3
⑩
⑨
⑦
⑥
⑥′
⑤
④
Βάση εκ
Κορυφή

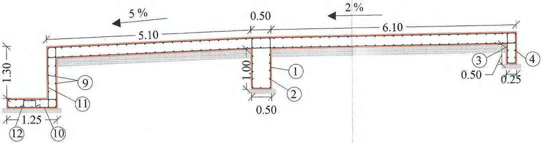


ΤΟΜΗ Β - Β΄


11.04
3%
3%
0.30
⑦
⑧
⑥

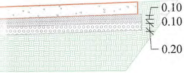

3%
3%
Στρώση ερείσματος
C16/20
C12/15
Λιθοπλήρωση

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄

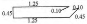
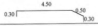
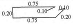
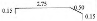
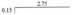
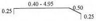
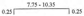
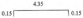
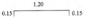
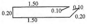

5 %
2 %
0.50
5.10
6.10
1.30
1.00
0.50
0.50
0.25
1.25
①
②
③
④
⑨
⑩
⑪
⑫

σκαφής

εκσκαφής



ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 1ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Ενδιάμεσο Θεμέλιο						
1	 1.25 0.45 0.10 0.10 0.45 1.25	Φ10/20	23	3.60	0.62	51.30
2	 4.50 0.30 0.50 0.30	Φ10/20	11	5.60	0.62	38.20
Θεμέλιο ανάντι						
3	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	25	2.10	0.62	32.60
4	 2.75 0.15 0.50 0.15	Φ10/20	6	3.55	0.62	13.20
5		Φ10/20	6	2.90	0.62	10.80
Πλάκα Ρείθρου						
6	 0.40 - 4.95 0.25 0.50 0.25	Φ10/20 (οριζόντια)	92 α - κ	1.40 - 5.95	0.62	211.00
7	 7.75 - 10.35 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	48 α - κ	8.25 - 10.85	0.62	285.70
8	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	122	1.00	0.89	108.60
Θεμέλιο Κατάντι - Ποδιά Ρείθρου						
9		Φ10/20	22 α - κ	4.65	0.62	63.40
10		Φ10/20	44 α - κ	1.50	0.62	40.90
11	 1.50 0.20 0.10 0.10 0.20 1.50	Φ10/20	22	3.60	0.62	49.10
12	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	16	1.00	0.89	14.20
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ						919.00

Ανά 4,00m κατά μήκος του άξονα του έργου και κάθετα σε αυτόν αρμός συστολοδιαστολής ο οποίος θα γεμίσει με πίσσα

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

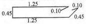
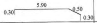
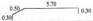
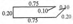
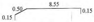
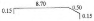
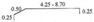
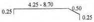
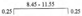
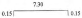
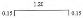
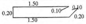
1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008

2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010

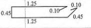
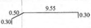
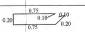
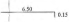
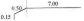
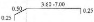
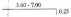
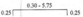
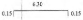
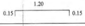
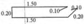
3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες

4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 2ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Ενδιάμεσο Θεμέλιο						
1	 1.25 0.45 0.10 0.10 0.45 1.25	Φ10/20	59	3.60	0.62	131.70
2	 5.90 0.30 0.50 0.30	Φ10/20	11	7.00	0.62	47.70
2′	 0.50 5.70 0.30 0.30	Φ10/20	11	6.80	0.62	46.40
Θεμέλιο ανάντι						
3	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	85	2.10	0.62	110.70
4	 0.50 8.55 0.15 0.15	Φ10/20	6	9.35	0.62	34.80
5	 8.70 0.15 0.50 0.15	Φ10/20	6	9.50	0.62	35.30
Πλάκα Ρείθρου						
6	 0.50 4.25 - 8.70 0.25 0.25	Φ10/20 (οριζόντια)	110 α - κ	5.25 - 9.70	0.62	511.50
6′	 4.25 - 8.70 0.25 0.50 0.25	Φ10/20 (οριζόντια)	100 α - κ	5.25 - 9.70	0.62	465.00
7	 8.45 - 11.55 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	169 α - κ	8.95 - 12.05	0.62	1100.20
8	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	386	1.00	0.89	343.50
Θεμέλιο Κατάντι - Ποδιά Ρείθρου						
9		Φ10/20	22 α - κ	7.60	0.62	103.70
10		Φ10/20	74 α - κ	1.50	0.62	68.80
11	 1.50 0.20 0.10 0.10 0.20 1.50	Φ10/20	40	3.60	0.62	89.30
12	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	26	1.00	0.89	23.10
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ						2826.80

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 3ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Ενδιάμεσο Θεμέλιο						
1	 1.25 0.10 0.10 0.45 0.45 1.25	Φ10/20	48	3.60	0.62	107.10
2	 9.55 0.50 0.30 0.30	Φ10/20	11	10.65	0.62	72.60
Θεμέλιο ανάντι						
3	 0.75 0.10 0.10 0.20 0.20 0.75	Φ10/20	63	2.10	0.62	82.00
4		Φ10/20	6	6.65	0.62	24.70
5		Φ10/20	6	7.65	0.62	28.50
Πλάκα Ρείθρου						
6	 3.60 -7.00 0.50 0.25 0.25	Φ10/20 (οριζόντια)	58 α - κ	4.60 - 8.00	0.62	226.50
6΄		Φ10/20 (οριζόντια)	58 α - κ	3.85 - 7.25	0.62	201.40
7	 0.30 - 5.75 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	126 α - κ	0.80 - 6.25	0.62	419.70
8	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	165	1.00	0.89	146.90
Θεμέλιο Κατάντι - Ποδιά Ρείθρου						
9		Φ10/20	22 α - κ	6.60	0.62	90.00
10		Φ10/20	64 α - κ	1.50	0.62	59.50
11	 1.50 0.10 0.10 0.20 0.20 1.50	Φ10/20	34	3.60	0.62	75.90
12	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	24	1.00	0.89	21.40
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ						1556.20

ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΕΧΝΙΚΟΥ	Kgr
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 1ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ	919.00
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 2ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ	2826.80
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 3ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ	1556.20
	5302.00

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ

ΕΡΓΟ

ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ

ΘΕΣΗ

ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/ 2014
ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ

ΡΕΙΘΡΟ
L = 12.45 m

ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕ. 10

ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ

ΚΛΙΜΑΚΑ 1:50

ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ 2010

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ

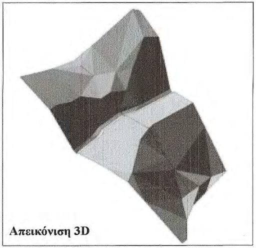
ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713
ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ. 2310 913150
ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 14.10.2014
Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ
ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ
Αστέριος Στεφάνου
Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής
Με Α΄ β.

ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 6/10/2014
Ο Προϊστάμενος
Τμήματος Έργων Υποδομής
Κώστας Κοντοδίνας
Πολιτικός Μηχανικός με Α΄ β.

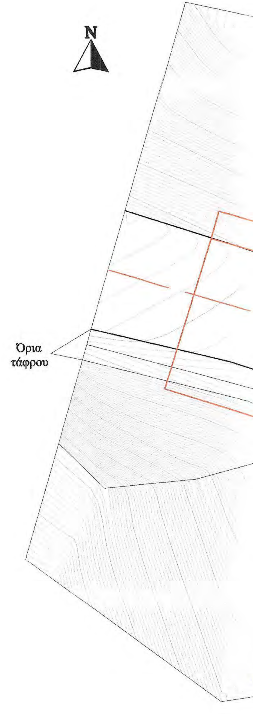


Απεικόνιση 3D

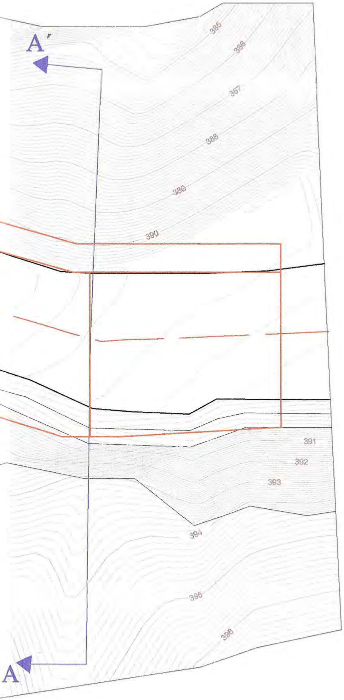
Σημείο Ελέγχου		
X	Y	Z
522.957,076	4.453.566,816	380,647

— Άξονας οδού
— Κατάστρωμα οδού

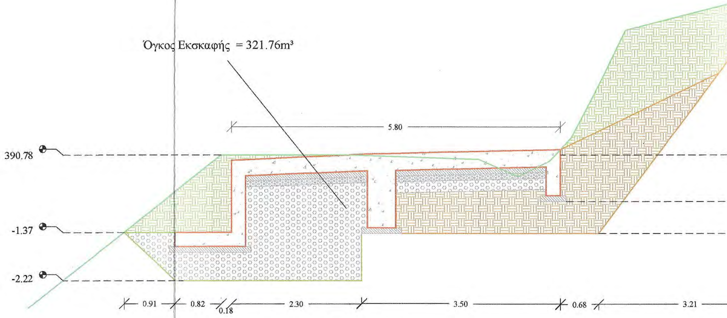
ΤΟΠΟΓΡΑΦ


N
Όρια τάφρου

ΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100


A΄
385
386
387
388
389
390
391
392
393
394
395
396
A

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄


Όγκος Εκσκαφής = 321.76m³

5.80
390.78
-1.37
-2.22
0.91
0.82
0.18
2.30
3.50
0.68
3.21

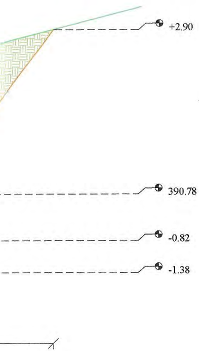
▨

▨

Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών
- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1,5
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

Έλεγχος Υδραυλ
Μέγιστη Παροχή Δεκα

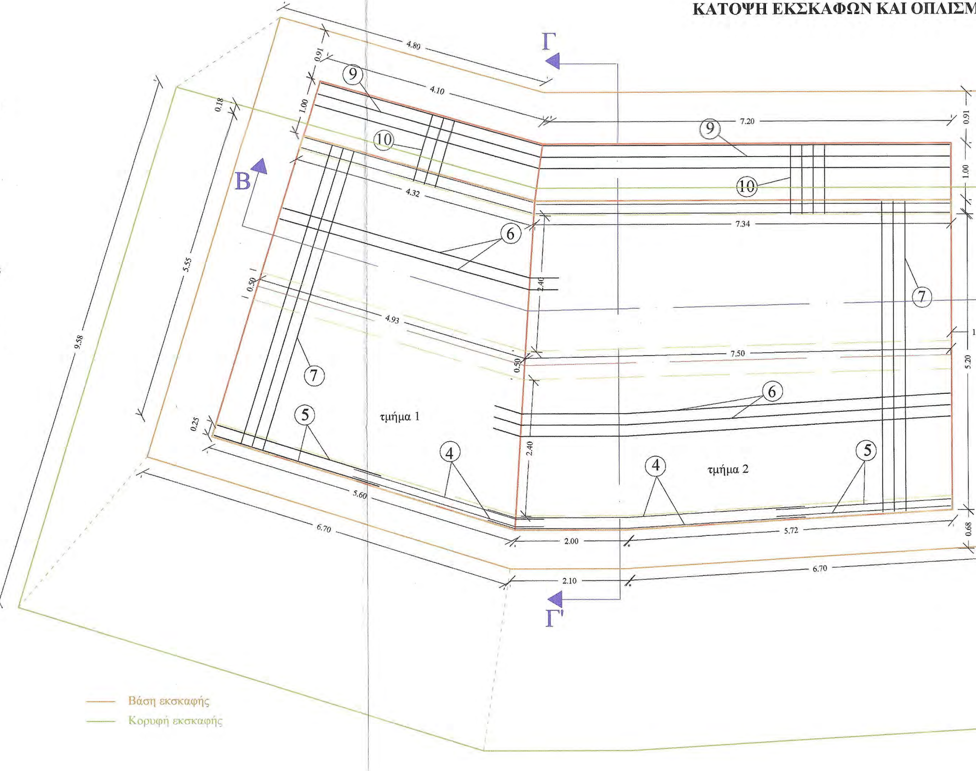
ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜ



+2.90
390.78
-0.82
-1.38

▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση



Γ
Γ'
Β
4.80
0.91
4.10
1.00
0.18
4.32
7.20
0.91
1.00
7.34
5.55
9.58
0.50
4.93
2.40
0.50
7.50
1
5.20
2.40
0.25
5.60
6.70
2.00
5.72
0.68
2.10
6.70
9
10
6
7
5
4
τμήμα 1
τμήμα 2

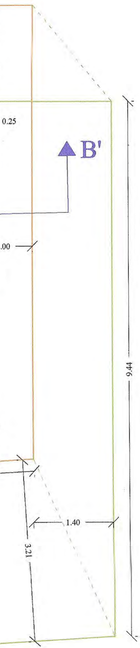
— Βάση εκσκαφής

— Κορυφή εκσκαφής

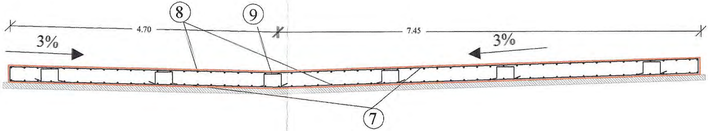
ικής Επάρκειας

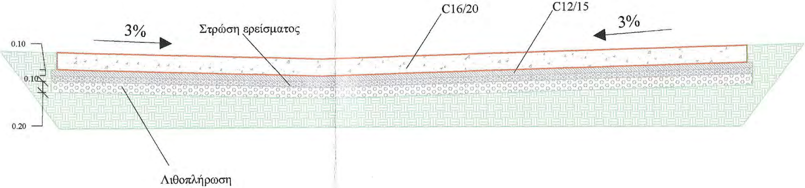
ετίας Q = 0.93 m³/sec

ΙΩΝ

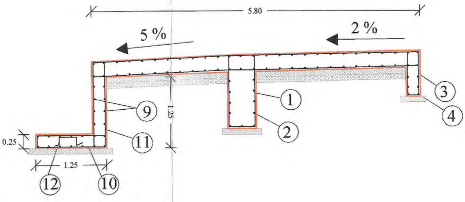

0.25
B'
.00
9.44
1.40
3.21

ΤΟΜΗ Β - Β΄

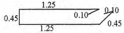
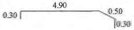
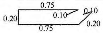
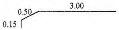
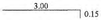
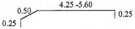
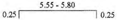
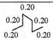
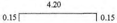
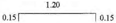
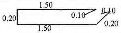
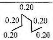

8
9
4.70
7.45
3%
3%
7


C16/20
C12/15
3%
Στρώση ερείσματος
3%
0.10
0.10
0.20
Λιθοπλήρωση

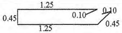
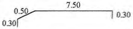
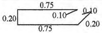
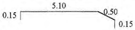
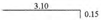
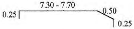
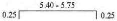
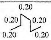
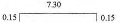
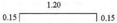
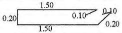
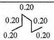
ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


5.80
5 %
2 %
3
1
4
9
1.25
11
2
0.25
1.25
12
10

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 1ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου						
1	 1.25 0.10 0.10 0.45 0.45 1.25	Φ10/20	25	3.60	0.62	55.80
2	 4.90 0.30 0.50 0.30	Φ10/20	11	6.00	0.62	40.90
Μικρά Θεμέλια						
3	 0.75 0.10 0.10 0.20 0.20 0.75	Φ10/20	28	2.10	0.62	36.50
4		Φ10/20	6	3.65	0.62	13.60
5		Φ10/20	6	3.15	0.62	11.70
Πλάκα Ρείθρου						
6	 4.25 -5.60 0.50 0.25 0.25	Φ10/20 (οριζόντια)	56 α - κ	5.25 - 6.60	0.62	205.90
7	 5.55 - 5.80 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	49 α - κ	6.05 - 6.30	0.62	188.40
8	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	83	1.00	0.89	73.90
Θεμέλιο Κατάντι - Ποδιά Ρείθρου						
9		Φ10/20	22 α - κ	4.50	0.62	61.40
10		Φ10/20	42 α - κ	1.50	0.62	39.10
11	 1.50 0.10 0.10 0.20 0.20 1.50	Φ10/20	21	3.60	0.62	46.90
12	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	13	1.00	0.89	11.60
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ						785.70

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ 2ου ΤΜΗΜΑΤΟΣ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου						
1	 1.25 0.10 0.10 0.45 0.45 1.25	Φ10/20	38	3.60	0.62	84.80
2	 7.50 0.50 0.30 0.30	Φ10/20	11	8.60	0.62	58.70
Μικρά Θεμέλια						
3	 0.75 0.10 0.10 0.20 0.20 0.75	Φ10/20	39	2.10	0.62	50.80
4	 5.10 0.15 0.50 0.15	Φ10/20	6	5.90	0.62	21.90
5		Φ10/20	6	3.25	0.62	12.10
Πλάκα Ρείθρου						
6	 7.30 - 7.70 0.25 0.50 0.25	Φ10/20 (οριζόντια)	56 α - κ	8.30 - 8.70	0.62	295.10
7	 5.40 - 5.75 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	75 α - κ	5.90 - 6.25	0.62	283.70
8	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	128	1.00	0.89	113.90
Ποδιά Ρείθρου						
9		Φ10/20	22 α - κ	7.60	0.62	103.70
10		Φ10/20	73 α - κ	1.50	0.62	67.90
11	 1.50 0.10 0.10 0.20 0.20 1.50	Φ10/20	37	3.10	0.62	82.60
12	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	22	1.00	0.89	19.60
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΤΜΗΜΑΤΟΣ						921.00

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. **Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008**
2. **Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010**
3. **Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες**
4. **Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων**

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ

ΕΡΓΟ

ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ

ΘΕΣΗ

ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΣΩΛΗΝΩΤΟΣ ΟΧΕΤΟΣ
L=7 m, D=1 m
ΜΕ ΦΡΕΑΤΙΟ 2*2 m

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/ 2014

ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' Β

ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕ. 11

ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ
ΕΤΑΙΡΕΙΑ
ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ
ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ

ΚΛΙΜΑΚΑ 1:50

ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ 2010

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ

ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713
ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150
ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

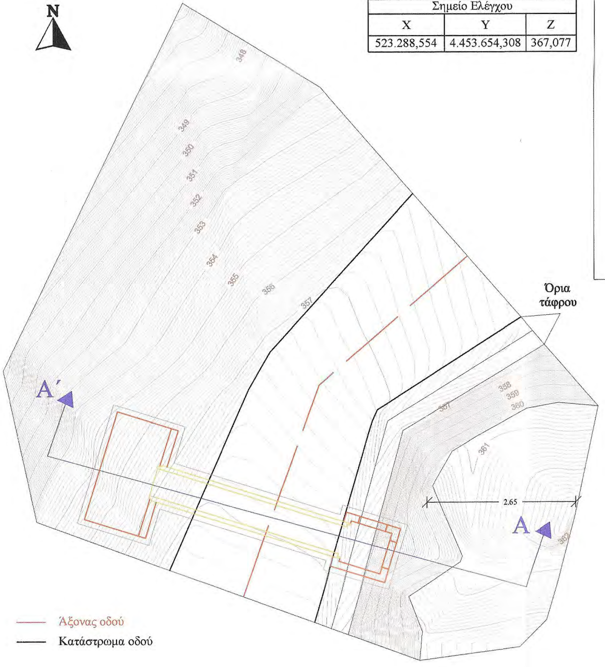
ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 200
Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ
ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

Αστέριος Στεφάνου
[illegible] - Αναστηλωτής
Με Α' β.

ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100

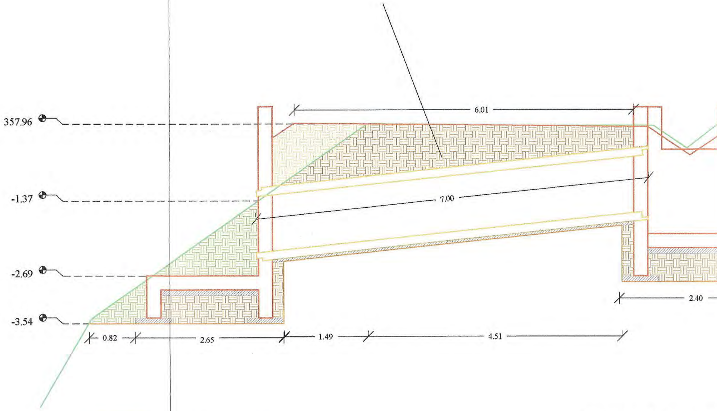
Σημείο Ελέγχου		
X	Y	Z
523.288,554	4.453.654,308	367,077


N
348
349
350
351
352
353
354
355
356
357
357
358
359
360
361
362
Όρια τάφρου
Α΄
Α
2.65
Άξονας οδού
Κατάστρωμα οδού

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄

Απεικόνιση 3D

Όγκος Εκσκαφής : 41.67m² x 8.44m =361.69m³

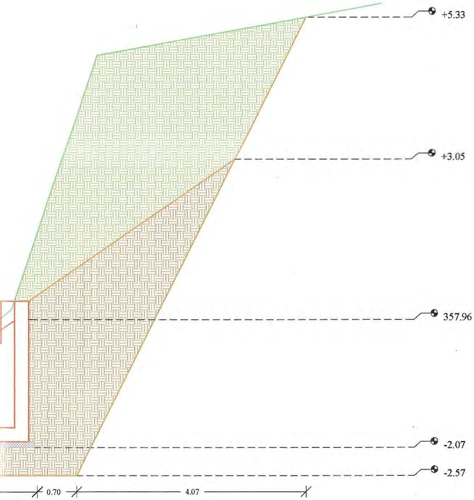

357.96
-1.37
-2.69
-3.54
6.01
7.00
2.40
0.82
2.65
1.49
4.51

▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

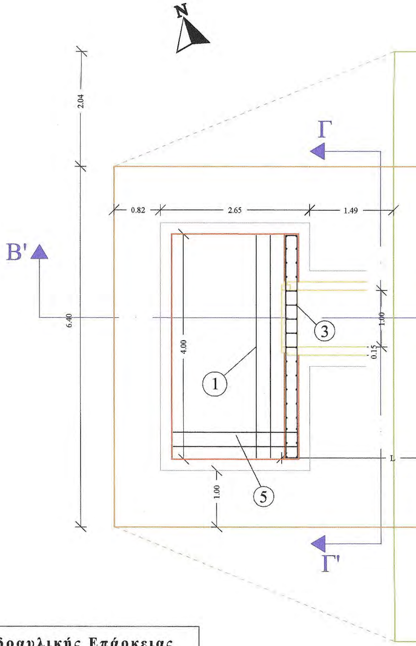
▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

▨ Επίχωση

Προδιαγραφές Μόρφωσης
- Η διαμόρφωση των πρανώ
- Ο πυθμένας των εκσκαφώ
εξομαλυντικών στρώσεων
- Στην περίπτωση γαιωδών
πυκνότητα 95% κατά την τ
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά
θα διαμορφώνονται σε συμ
επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή


+5.33
+3.05
357.96
-2.07
-2.57
0.70
4.07

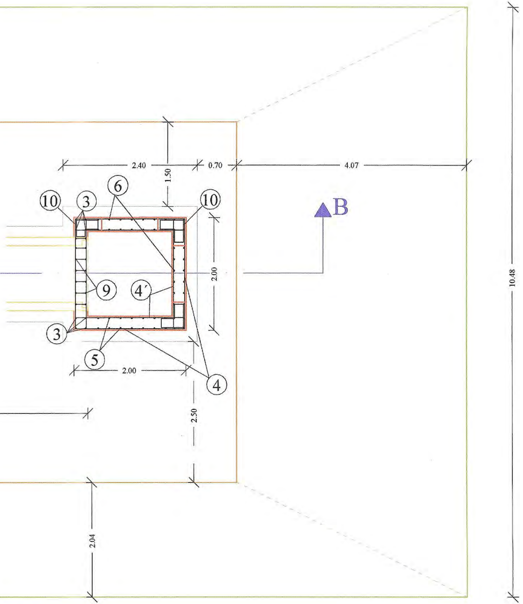
ΚΑΤΟΨΗ


N
2.04
Γ
0.82
2.65
1.49
B'
6.40
1.00
3
0.15
4.00
1
L
1.00
5
Γ'

πυθμένα και πρανών εκσκαφών
ών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1
ον θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των
ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί
ροποποιημένη μέθοδο Proctor.
εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει
παγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο
οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 0.48 m³/sec

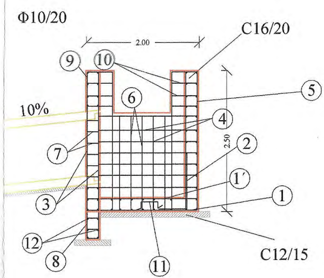
ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ

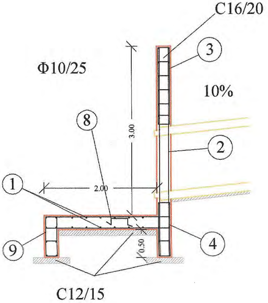

2.40
0.70
4.07
1.50
6
10
3
10
B
2.00
9
4΄
3
5
2.00
4
2.50
10.48
2.04

— Βάση εκσκαφής

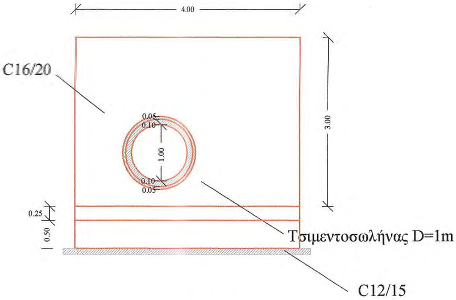
— Κορυφή εκσκαφής

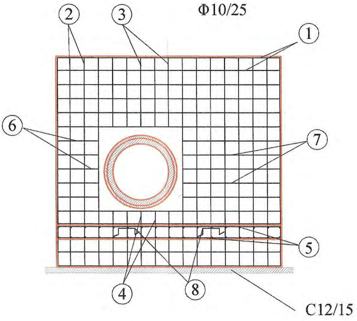
ΤΟΜΗ Β - Β΄


Φ10/20
2.00
9
10
C16/20
5
6
10%
4
2.50
2
7
1΄
1
3
12
8
11
C12/15


C16/20
3
Φ10/25
10%
8
3.00
2
1
2.00
9
0.50
4
C12/15

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄

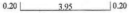
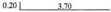
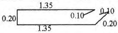
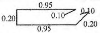
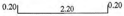
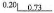
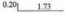
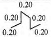
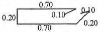

4.00
3.00
C16/20
0.05
0.10
1.00
0.10
0.05
0.25
0.50
Τσιμεντοσωλήνας D=1m
C12/15


Φ10/25
②
③
①
⑥
⑦
⑤
④
⑧
C12/15

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΦΡΕΑΤΙΟΥ 2.0*2.0

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1	0.50 1.95 0.50	Φ10/20	20	2.95	0.62	36.60
1'	0.25 1.95 0.25	Φ10/20	20	2.45	0.62	30.40
2	1.00 0.50	Φ10/20	23	1.50	0.62	21.40
3	0.30 0.20 2.95	Φ10/20	8	3.45	0.62	17.10
4	0.25 1.95 0.25	Φ10/20	30	2.45	0.62	45.60
4΄	0.25 1.55 0.25	Φ10/20	30	2.05	0.62	38.10
5	0.20 2.45	Φ10/20	30	2.65	0.62	49.30
6	0.20 1.65	Φ10/20	20	1.85	0.62	22.90
7	0.30 0.20 0.10 0.10 0.20 0.30	Φ10/20	12	1.20	0.62	8.90
8	0.90 0.20 0.10 0.20 0.10 0.90	Φ10/20	7	2.40	0.62	10.40
9	0.60 0.20 0.10 0.20 0.10 0.60	Φ10/20	7	1.80	0.62	7.80
10	0.40 0.10 0.40 0.10 0.20 0.20 0.20	Φ10/20	12	1.80	0.62	13.40
11	0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	12	1.00	0.89	10.70
12	0.30 0.20 1.95	Φ10/20	6	2.45	0.62	9.10
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ						321.70

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΕΞΟΔΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1		Φ10/25	44	4.35	0.62	118.70
2		Φ10/25	24	3.90	0.62	58.00
3	 1.35 0.20 0.10 0.10 0.20 1.35	Φ10/25	5	3.30	0.62	10.20
4	 0.95 0.20 0.10 0.10 0.20 0.95	Φ10/25	5	2.50	0.62	7.80
5		Φ10/25	34 α-κ	2.60	0.62	54.80
6		Φ10/25	10	0.93	0.62	5.80
7		Φ10/25	10	1.93	0.62	12.00
8	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	$3Φ12/m^2$	24	1.00	0.89	21.40
9	 0.70 0.20 0.10 0.10 0.20 0.70	Φ10/25	17	2.00	0.62	21.10
	ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ					309.80

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008
(ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008)
2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010
3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες
4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

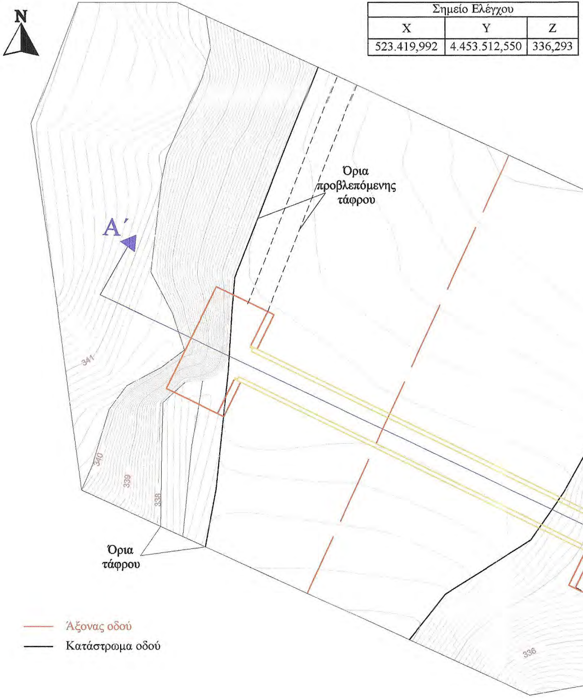
ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ	ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ
ΕΡΓΟ	ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ
ΘΕΣΗ	ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ
ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ	ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ	ΣΩΛΗΝΩΤΟΣ ΟΧΕΤΟΣ L=14 m, D=1 m ΜΕ 2 ΠΤΕΡΥΓΟΤΟΙΧΟΥΣ
ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ	ΤΕ. 12
ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ	ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ ΕΤΑΙΡΕΙΑ ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ
ΚΛΙΜΑΚΑ	1:50
ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ	2010

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/2014
ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' β

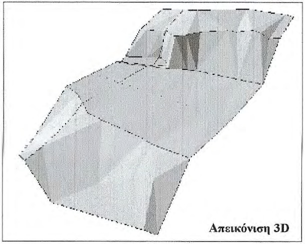
ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ	ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ	ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ
ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713 ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150 ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ	ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 4.10.2014 Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ Αστέριος Στεφάνου Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής Με Α' β.	ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ Θεσσαλονίκη 6/10/2014 Ο Προϊστάμενος Τμήματος Έργων Υποδομής Κώστας Κοντοδίνας Πολιτικός Μηχανικός με Α' β.

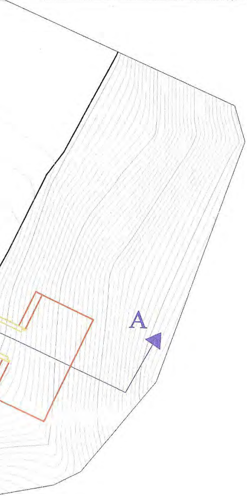
ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100

Σημείο Ελέγχου		
X	Y	Z
523.419,992	4.453.512,550	336,293

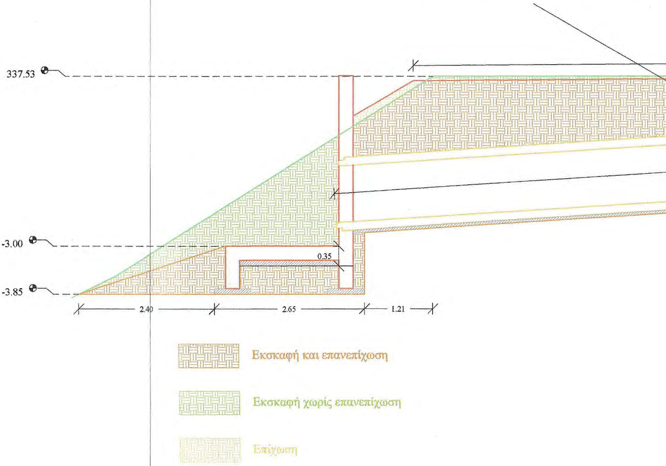

N
Όρια προβλεπόμενης τάφρου
Α΄
341
340
339
338
336
Όρια τάφρου

🟥 Άξονας οδού
■ Κατάστρωμα οδού

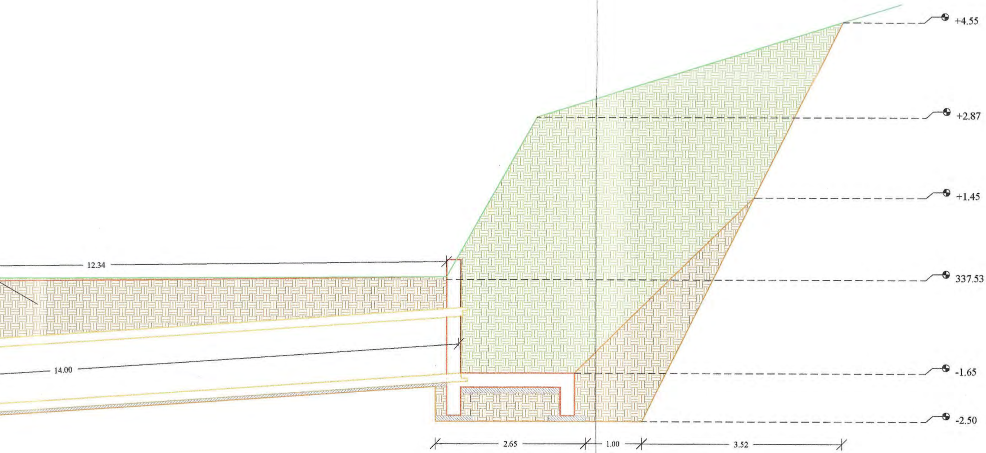

Απεικόνιση 3D

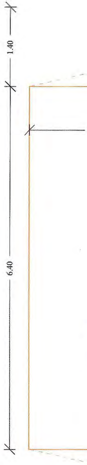


Όγκος Εκσκαφής : 65.38m² x 7.80m = 509.96m³


337.53
-3.00
-3.85
0.35
2.40
2.65
1.21
Εκσκαφή και επανεπίχωση
Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση
Επίχωση

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄


+4.55
+2.87
+1.45
337.53
-1.65
-2.50
12.34
14.00
2.65
1.00
3.52

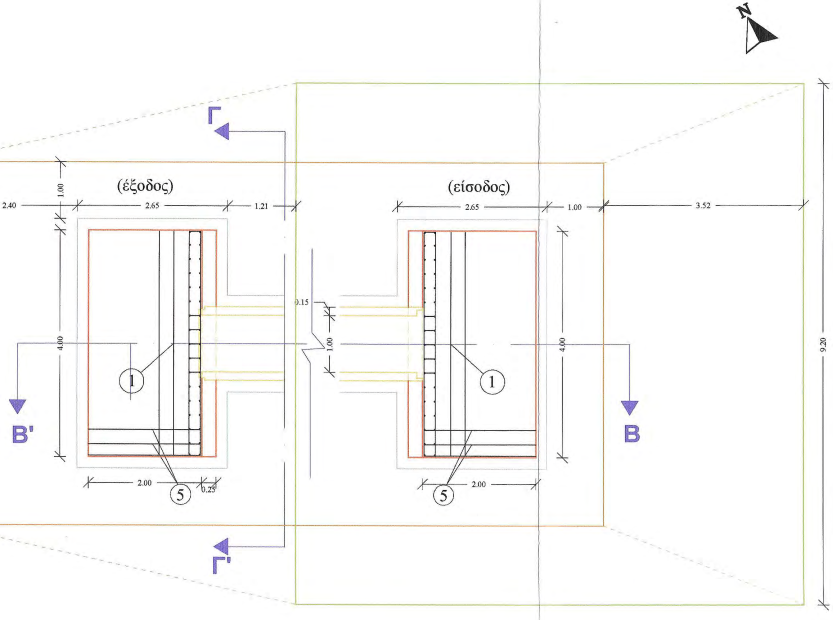


Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών

- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 0.49 m³/sec

ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ

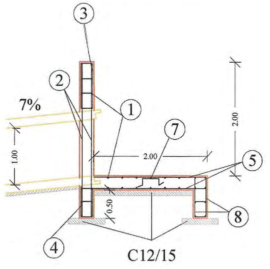

N
Γ
Γ'
(έξοδος)
(είσοδος)
2.40
1.00
2.65
1.21
2.65
1.00
3.52
4.00
0.15
1.00
4.00
9.20
1
1
B'
B
2.00
0.25
5
2.00
5

Βάση εκσκαφής

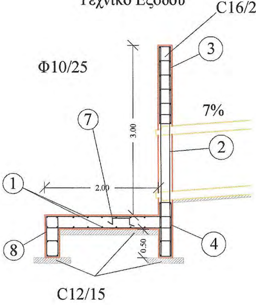
Κορυφή εκσκαφής

ΤΟΜΗ Β - Β΄

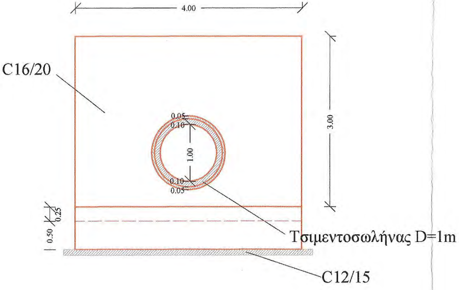
Τεχνικό Εισόδου


3
2
7%
1
7
2.00
1.00
2.00
5
0.50
8
4
C12/15

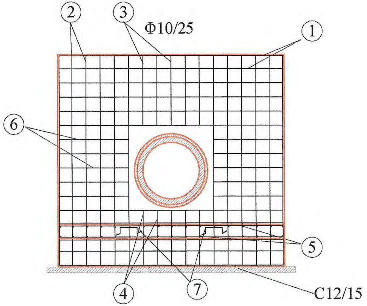
Τεχνικό Εξόδου


C16/2
3
Φ10/25
7%
7
3.00
2
1
2.00
8
0.50
4
C12/15

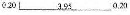
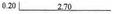
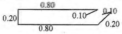
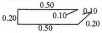
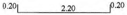
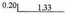
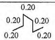
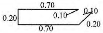
ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


4.00
C16/20
0.05
0.10
1.00
0.10
0.05
3.00
0.25
0.50
Τσιμεντοσωλήνας D=1m
C12/15

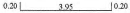
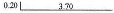
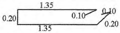
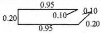
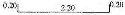
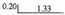
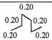
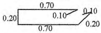
0


②
③
Φ10/25
①
⑥
⑤
④
⑦
C12/15

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΕΙΣΟΔΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1	 0.20 3.95 0.20	Φ10/25	34	4.35	0.62	91.70
2	 0.20 2.70	Φ10/25	24	2.90	0.62	43.20
3	 0.80 0.20 0.10 0.10 0.20 0.80	Φ10/25	5	2.20	0.62	6.80
4	 0.50 0.20 0.10 0.10 0.20 0.50	Φ10/25	5	1.60	0.62	5.00
5	 0.20 2.20 0.20	Φ10/25	34	2.60	0.62	54.80
6	 0.20 1.33	Φ10/25	20	1.53	0.62	19.00
7	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	$3Φ12/m^2$	24	1.00	0.89	21.40
8	 0.70 0.20 0.10 0.10 0.20 0.70	Φ10/25	17	2.00	0.62	21.10
	ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ					263.00

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΕΞΟΔΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1		Φ10/25	44	4.35	0.62	118.70
2		Φ10/25	24	3.90	0.62	58.00
3	 1.35 0.20 0.10 0.10 0.20 1.35	Φ10/25	5	3.30	0.62	10.20
4	 0.95 0.20 0.10 0.10 0.20 0.95	Φ10/25	5	2.50	0.62	7.80
5		Φ10/25	34 α-κ	2.60	0.62	54.80
6		Φ10/25	20	1.53	0.62	19.00
7	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	24	1.00	0.89	21.40
8	 0.70 0.20 0.10 0.10 0.20 0.70	Φ10/25	17	2.00	0.62	21.10
	ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ					311.00

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008)

2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010

3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες

4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ

ΕΡΓΟ

ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ

ΘΕΣΗ

ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΣΩΛΗΝΩΤΟΣ ΟΧΕΤΟΣ
L=10 m, D=1 m
ΜΕ ΦΡΕΑΤΙΟ 2,5*2,5m
ΑΝΟΙΚΤΟ ΑΠΟ ΤΙΣ ΔΥΟ
ΚΑΘΕΤΕΣ ΠΛΕΥΡΕΣ ΤΟΥ

ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕ.13

ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ
ΕΤΑΙΡΕΙΑ
ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ
ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ

ΚΛΙΜΑΚΑ 1:50

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/ 2014

ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ 2010

ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' Β

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ

ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713
ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150
ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

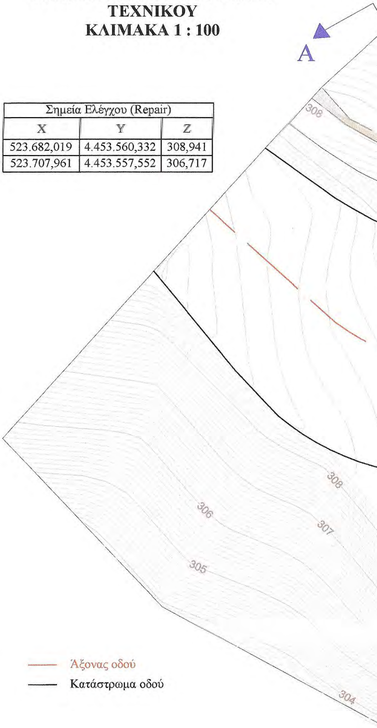
ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 200
Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ
ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

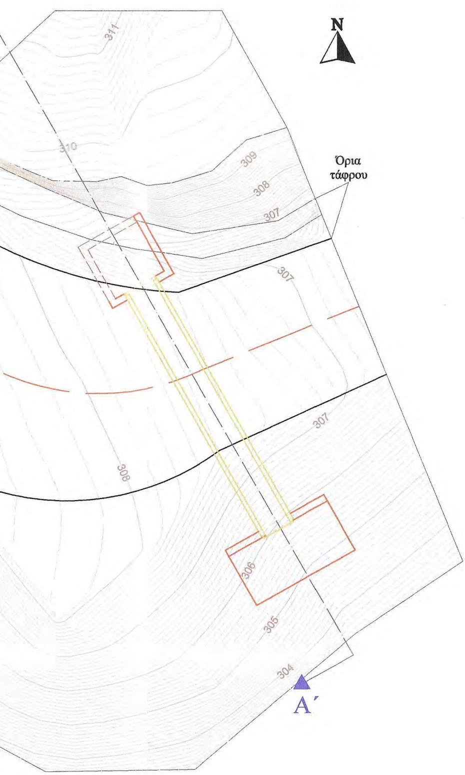
Αστέριος Στεφάνου
Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής
Με Α' β.

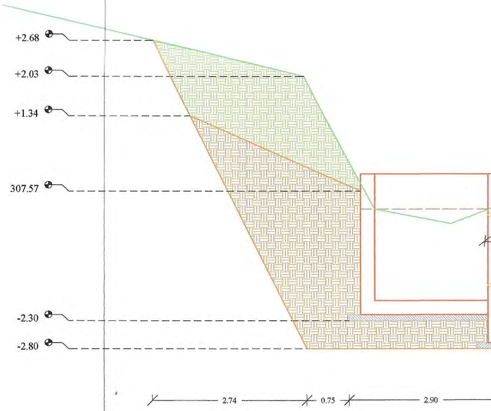
ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100

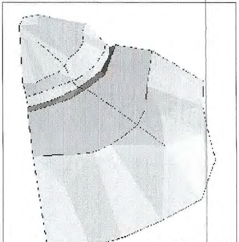
Σημεία Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
523.682,019	4.453.560,332	308,941
523.707,961	4.453.557,552	306,717


A
308
308
307
306
305
304

— Άξονας οδού
— Κατάστρωμα οδού


N
311
310
309
308
307
Όρια
τάφρου
307
307
308
306
305
304
A΄


+2.68
+2.03
+1.34
307.57
-2.30
-2.80
2.74
0.75
2.90



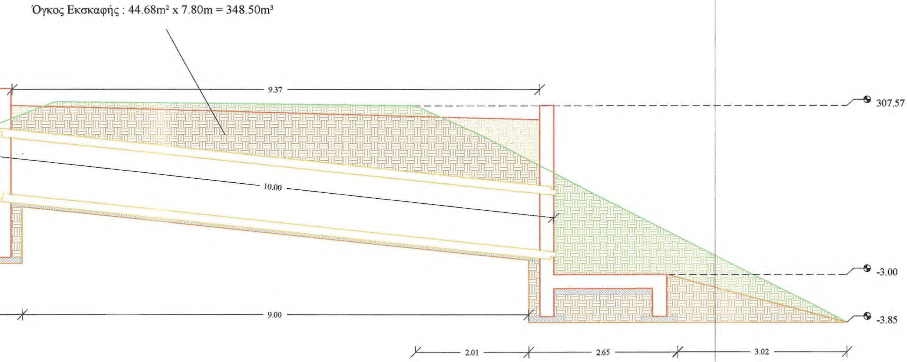
Απεικόνιση 3D

▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

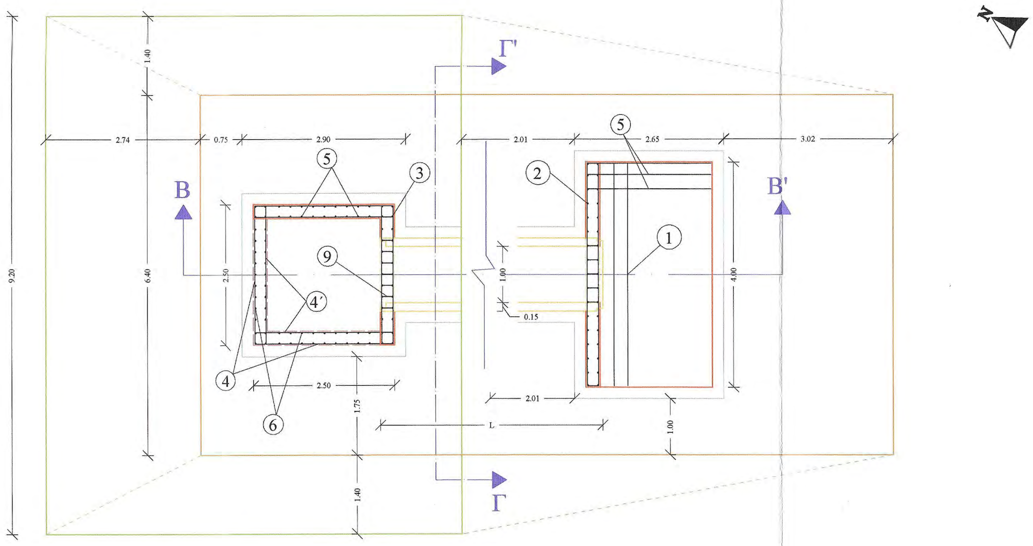
▨ Επίχωση

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄


Όγκος Εκσκαφής : 44.68m² x 7.80m = 348.50m³
9.37
10.00
9.00
307.57
-3.00
-3.85
2.01
2.65
3.02

Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών
- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ


N
Γ'
Γ
Β
Β'
9.20
1.40
6.40
1.40
2.74
0.75
2.90
2.01
2.65
3.02
2.50
1.00
0.15
4.00
2.50
2.01
1.75
L
1.00
1
2
3
4
4΄
5
5
6
9

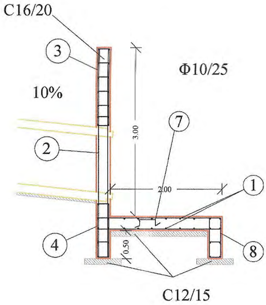
— Βάση εκσκαφής

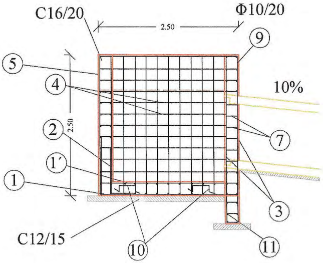
— Κορυφή εκσκαφής

Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας

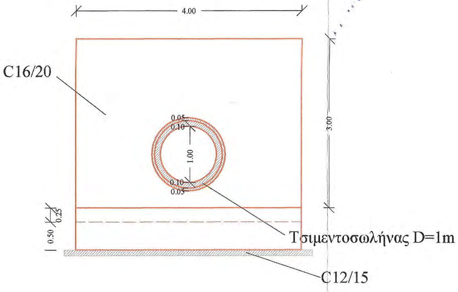
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 0.42 m^3/sec

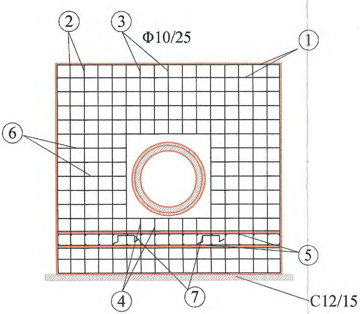
ΤΟΜΗ Β - Β΄


C16/20
3
10%
Φ10/25
7
2
3.00
2.00
1
4
0.50
8
C12/15

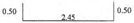
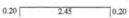
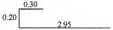
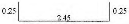
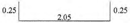
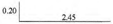
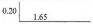
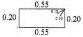
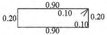
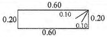
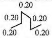
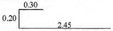

C16/20
Φ10/20
2.50
9
5
4
10%
2
2.50
7
1΄
1
3
C12/15
10
11

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄

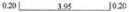
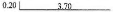
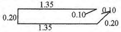
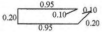
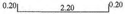
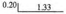
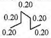
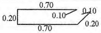

4.00
C16/20
0.05
0.10
1.00
0.10
0.05
3.00
0.25
0.50
Τσιμεντοσωλήνας D=1m
C12/15


2
3
Φ10/25
1
6
5
4
7
C12/15

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΦΡΕΑΤΙΟΥ 2.5*2.5

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1		Φ10/20	26	3.45	0.62	55.60
1'		Φ10/20	26	2.85	0.62	45.90
2		Φ10/20	29	1.50	0.62	27.00
3		Φ10/20	12	3.45	0.62	25.70
4		Φ10/20	32	2.95	0.62	58.50
4′		Φ10/20	32	2.55	0.62	50.60
5		Φ10/20	22	2.65	0.62	36.10
6		Φ10/20	40	1.85	0.62	45.90
7	 0.55 0.10 0.20 0.10 0.20 0.55	Φ10/20	12	1.70	0.62	12.60
8	 0.90 0.10 0.20 0.20 0.10 0.90	Φ10/20	7	2.40	0.62	10.40
9	 0.60 0.10 0.20 0.20 0.10 0.60	Φ10/20	7	1.80	0.62	7.80
10	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	18	1.00	0.89	16.00
11		Φ10/20	6	2.95	0.62	11.00
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΦΡΕΑΤΙΟΥ						403.10

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΕΞΟΔΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
1		Φ10/25	44	4.35	0.62	118.70
2		Φ10/25	24	3.90	0.62	58.00
3	 1.35 0.10 0.10 0.20 0.20 1.35	Φ10/25	5	3.30	0.62	10.20
4	 0.95 0.10 0.10 0.20 0.20 0.95	Φ10/25	5	2.50	0.62	7.80
5		Φ10/25	34 α-κ	2.60	0.62	54.80
6		Φ10/25	20	1.53	0.62	19.00
7	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	24	1.00	0.89	21.40
8	 0.70 0.10 0.10 0.20 0.20 0.70	Φ10/25	17	2.00	0.62	21.10
ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ						311.00

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008)

2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010

3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες

4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ	**ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ**
ΕΡΓΟ	**ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ**
ΘΕΣΗ	**ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ** **ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ**
ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ	**ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ** **ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ**

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΡΕΙΘΡΟ
L = 7 m

ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕ. 32

ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ
ΕΤΑΙΡΕΙΑ
ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ
ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/ 2014
ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' β

ΚΛΙΜΑΚΑ	1:50
ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ	2010

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ

ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713
ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150
ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ

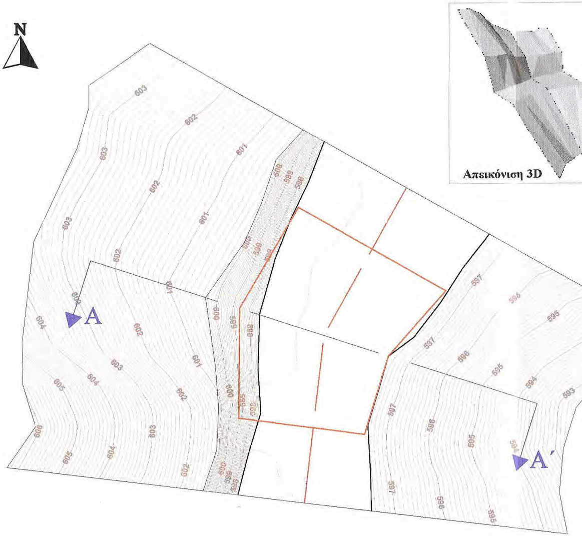
ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 14/10 2014
Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ
ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ
Αστέριος Στεφάνου
Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής
Με Α' β.

ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 6/10/2014
Ο Προϊστάμενος
Τμήματος Έργων Υποδομής
Κώστας Κοντοδίνας
Πολιτικός Μηχανικός με Α' β

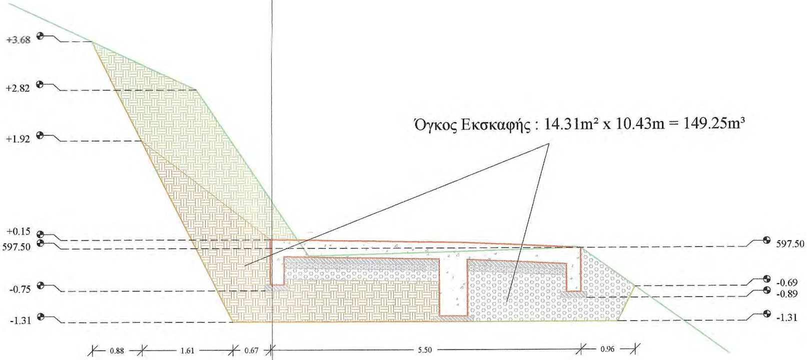
ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100


N
Απεικόνιση 3D
A
A´
603
602
601
600
599
598
597
596
595
594
593
604
605
606

- Άξονας οδού
- Κατάστρωμα οδού

Σημεία Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
522.680,250	4.452.805,776	597,683
522.682,292	4.452.850,242	599,103

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄


+3.68
+2.82
+1.92
+0.15
597.50
-0.75
-1.31
597.50
-0.69
-0.89
-1.31
0.88
1.61
0.67
5.50
0.96

Όγκος Εκσκαφής : 14.31m² x 10.43m = 149.25m³

▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών

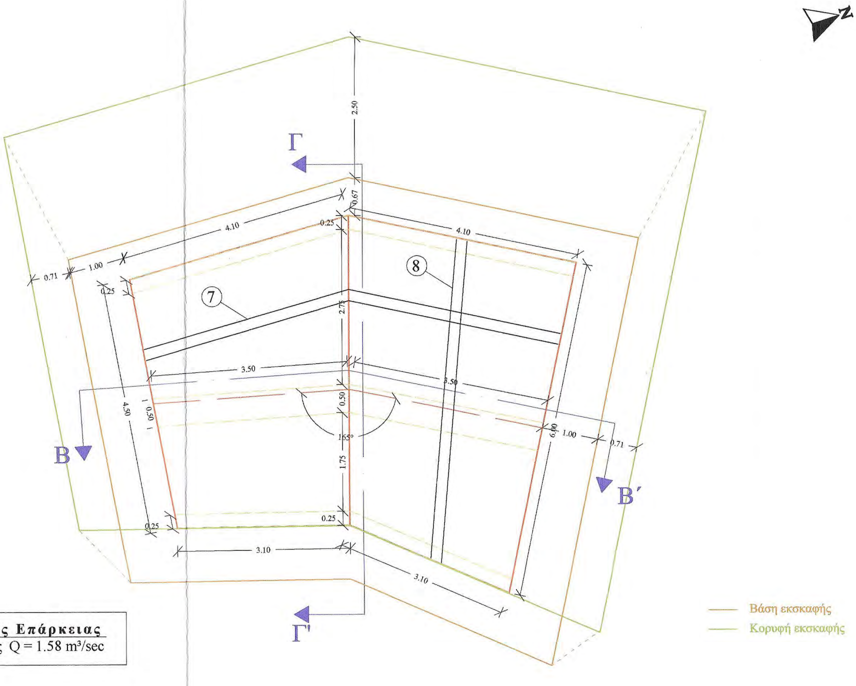
- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1

- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.

- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.

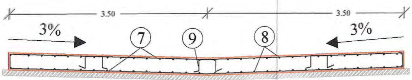
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

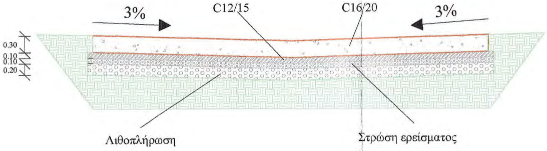
ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ


N
2.50
Γ
0.67
4.10
0.25
4.10
8
0.71
1.00
0.25
7
2.75
3.50
3.50
4.50
0.50
0.50
165°
6.00
1.00
0.71
B
1.75
B΄
0.25
0.25
3.10
3.10
Γ'
Βάση εκσκαφής
Κορυφή εκσκαφής

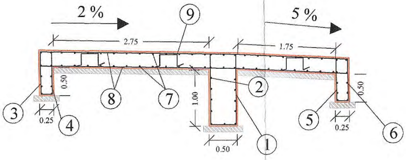
Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 1.58 m^3/sec

ΤΟΜΗ Β - Β΄

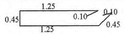
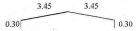
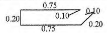
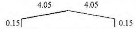
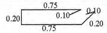
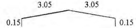
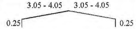
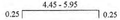
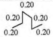

3.50
3.50
3%
3%
7
9
8


3%
C12/15
C16/20
3%
0.30
0.10
0.10
0.20
Λιθοπλήρωση
Στρώση ερείσματος

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


2 %
9
5 %
2.75
1.75
0.50
1.00
0.50
3
0.25
4
8
7
2
1
0.50
5
0.25
6

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
	Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου					
1	 1.25 0.45 0.10 0.10 0.45 1.25	Φ10/20	36	3.60	0.62	80.40
2	 3.45 3.45 0.30 0.30	Φ10/20	11	7.50	0.62	51.20
	Θεμέλιο Ανάντι					
3	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	42	2.10	0.62	54.70
4	 4.05 4.05 0.15 0.15	Φ10/20	6	8.40	0.62	31.20
	Θεμέλιο Κατάντι					
5	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.20 0.75	Φ10/20	32	2.10	0.62	41.70
6	 3.05 3.05 0.15 0.15	Φ10/20	6	6.40	0.62	23.80
	Πλάκα Ρείθρου					
7	 3.05 - 4.05 3.05 - 4.05 0.25 0.25	Φ10/20 (οριζόντια)	62 α - κ	6.60 - 8.60	0.62	292.10
8	 4.45 - 5.95 0.25 0.25	Φ10/20 (κάθετα)	82 α - κ	4.95 - 6.45	0.62	289.80
9	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m^2	113	1.00	0.89	100.60
	ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ					965.50

Ανά 4,00m κατά μήκος του άξονα του έργου και κάθετα σε αυτόν αρμός συστολοδιαστολής ο οποίος θα γεμίσει με πίσσα

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. **Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008**
2. **Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010**
3. **Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες**
4. **Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων**

ΕΡΓΟΔΟΤΗΣ

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΙΒΗΡΩΝ

ΕΡΓΟ

ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΚΑΙ ΧΩΡΟΘΕΤΗΣΗΣ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΔΡΟΜΟΥ "ΚΤΗΜΑ ΚΕΛΙΟΥ ΑΓ. ΑΝΝΗΣ - ΚΑΡΤΟΥΒΑΡΑ" ΔΑΣΟΚΤΗΜΑΤΟΣ Ι. Μ. ΙΒΗΡΩΝ

ΘΕΣΗ

ΔΑΣΟΚΤΗΜΑ ΙΕΡΑΣ ΜΟΝΗΣ ΙΒΗΡΩΝ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΓΟΥΝΑΡΗΣ Β. ΝΙΚΟΛΑΟΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΡΕΙΘΡΟ
L = 8 m

ΑΡ. ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕ. 33

ΠΑΡΑΓΩΓΗ ΣΧΕΔΙΟΥ

ΤΕΧΝΟΟΜΟΙΟΣΤΑΣΗ
ΕΤΑΙΡΕΙΑ
ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΙΚΗΣ
ΔΙΑΧΕΙΡΙΣΗΣ

ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΕΛΕΤΗΣ
Θεσ/νίκη 25/9/ 2014

ΓΚΙΟΛΙΑΣ ΣΤΕΦΑΝΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ ΜΕ Α' β

ΚΛΙΜΑΚΑ

1:50

ΧΡΟΝΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ

2010

ΥΠΟΓΡΑΦΗ ΔΑΣΟΛΟΓΟΥ

ΝΙΚΟΛΑΟΣ Β. ΓΟΥΝΑΡΗΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ
Α.Μ. ΓΕΩΤΕΕ 2036 - Α.Μ.Μ. 12713
ΕΥΡΙΠΙΔΟΥ 32 - ΘΕΣ/ΝΙΚΗ - ΤΗΛ: 2310 913150
ΑΦΜ 046401058 - ΔΟΥ: ΚΑΛΑΜΑΡΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη 19. 10 2014
Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗΣ
ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

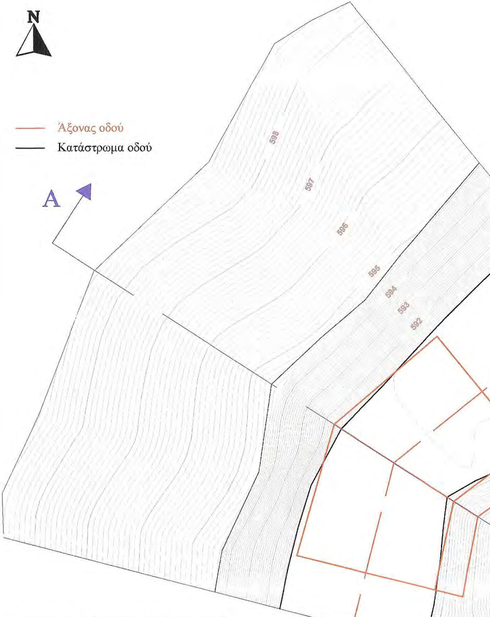
[illegible] Στεφάνου
Αρχιτέκτων - Αναστηλωτής
Με Α' β.

ΕΓΚΡΙΣΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑΣ

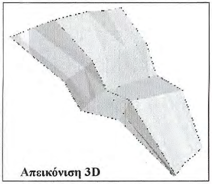
ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ
Θεσσαλονίκη ...6/10/2014...
Ο Προϊστάμενος
Τμήματος Έργων Υποδομής

Κώστας Κοντοδίνας
Πολιτικός Μηχανικός με Α' β.

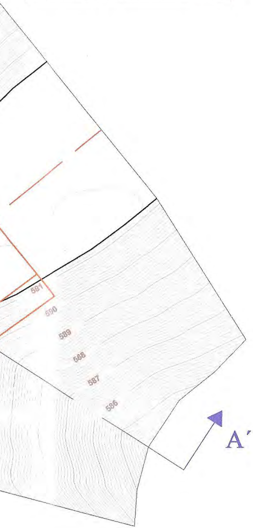
ΤΟΠΟΓΡΑΦΙΚΗ ΑΠΟΤΥΠΩΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ
ΚΛΙΜΑΚΑ 1 : 100

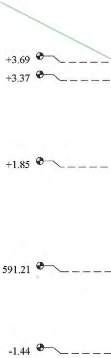

N
Άξονας οδού
Κατάστρωμα οδού
A
598
597
596
595
594
593
592

Σημεία Ελέγχου (Repair)		
X	Y	Z
522.685,807	4.452.929,856	591,266
522.697,658	4.452.947,530	591,730


Απεικόνιση 3D

Προδιαγραφές Μόρφωσης πυθμένα και πρανών εκσκαφών
- Η διαμόρφωση των πρανών εκσκαφής θα γίνει με αναλογία 2:1
- Ο πυθμένας των εκσκαφών θα διαμορφώνεται σε στάθμη επαρκή για τη διάστρωση του σκυροδέματος, των εξομαλυντικών στρώσεων ή των στρώσεων έδρασης που προβλέπονται από τη μελέτη.
- Στην περίπτωση γαιωδών υλικών ο πυθμένας θα συμπυκνώνεται με κατάλληλα μέσα, ώστε να επιτευχθεί πυκνότητα 95% κατά την τροποποιημένη μέθοδο Proctor.
- Τα βραχώδη κλπ σκληρά εδάφη θεμελίωσης θα απαλλάσσονται από τα χαλαρά υλικά, θα καθαρίζονται και εν γένει θα διαμορφώνονται σε συμπαγή επιφάνεια στην τελική στάθμη θεμελίωσης, η οποία μπορεί να είναι, είτε ένα ενιαίο επίπεδο, είτε με βαθμίδες ή οδοντώσεις σύμφωνα με τη μελέτη

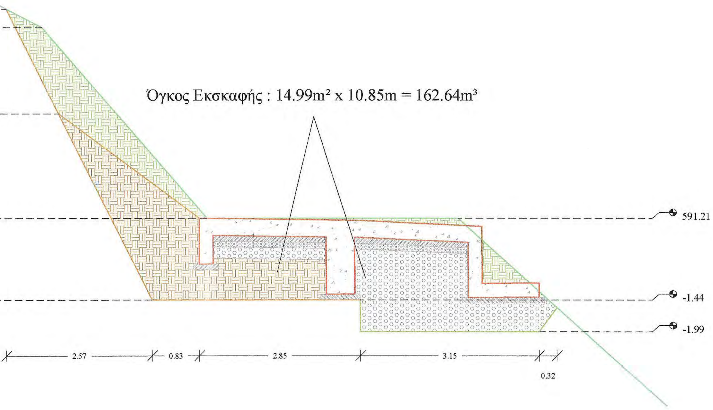

591
590
589
588
587
586
A′


+3.69
+3.37
+1.85
591.21
-1.44

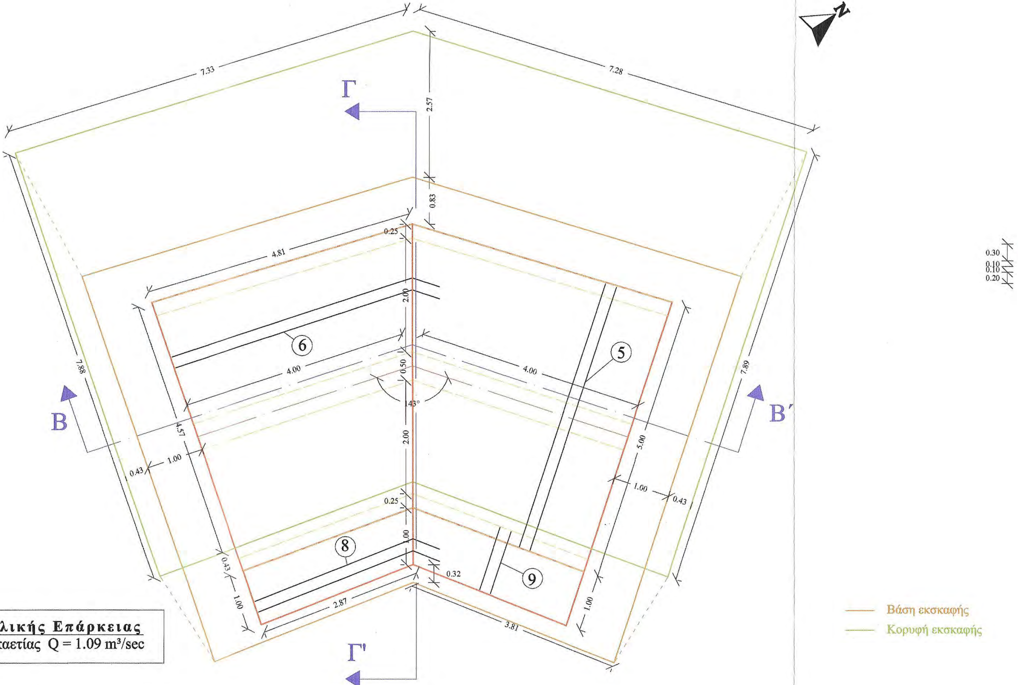
▨ Εκσκαφή και επανεπίχωση

▨ Εκσκαφή χωρίς επανεπίχωση

ΤΟΜΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Α - Α΄


Όγκος Εκσκαφής : 14.99m² x 10.85m = 162.64m³
591.21
-1.44
-1.99
2.57
0.83
2.85
3.15
0.32

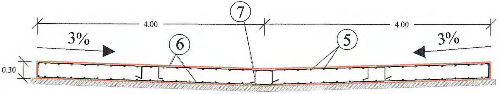
ΚΑΤΟΨΗ ΕΚΣΚΑΦΩΝ ΚΑΙ ΟΠΛΙΣΜΩΝ

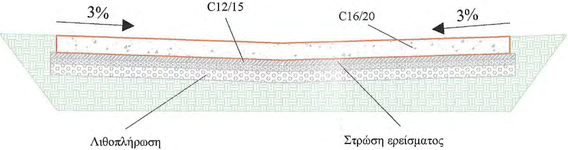

N
7.33
7.28
Γ
2.57
0.83
0.25
4.81
2.00
6
5
4.00
0.50
4.00
143°
7.88
7.89
B
B΄
4.57
5.00
1.00
0.43
1.00
0.43
2.00
0.25
1.00
8
0.43
1.00
0.32
9
2.87
3.81
1.00
Γ'
0.30
0.10
0.10
0.20

Έλεγχος Υδραυλικής Επάρκειας
Μέγιστη Παροχή Δεκαετίας Q = 1.09 m^3/sec

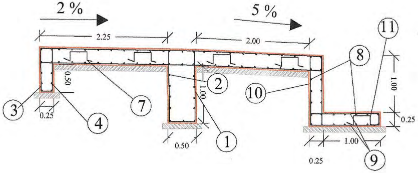
— Βάση εκσκαφής
— Κορυφή εκσκαφής

ΤΟΜΗ Β - Β΄

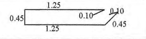
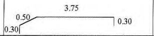
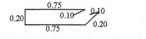
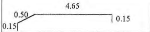
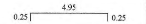
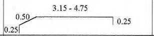
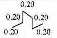
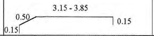
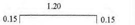
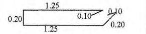
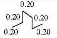

4.00
7
4.00
3%
6
5
3%
0.30


3%
C12/15
C16/20
3%
Λιθοπλήρωση
Στρώση ερείσματος

ΤΟΜΗ Γ - Γ΄


2 %
5 %
11
2.25
2.00
8
0.50
2
1.00
10
1.00
3
7
0.25
4
0.25
1
0.50
1.00
0.25
9

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΟΠΛΙΣΜΟΥ

Α/Α	Μορφή οπλισμού	Οπλισμός	Αριθμός τεμαχίων	Μήκος τεμαχίων (m)	Μονάδα Βάρους	Συνολικό Βάρος (Kgr)
Τοιχείο Ενδιάμεσου Θεμελίου						
1	 1.25 0.45 0.10 0.10 1.25 0.45	Φ10/20	41	3.60	0.62	91.50
2	 3.75 0.50 0.30 0.30	Φ10/20	22	4.85	0.62	66.20
Θεμέλιο Ανάντι						
3	 0.75 0.20 0.10 0.10 0.75 0.20	Φ10/20	48	2.10	0.62	62.50
4	 4.65 0.50 0.15 0.15	Φ10/20	12	5.45	0.62	40.50
Πλάκα Ρείθρου						
5	 4.95 0.25 0.25	Φ10/20	96 α-κ	4.95	0.62	294.60
6	 3.15 - 4.75 0.50 0.25 0.25	Φ10/20	104 α-κ	4.15 - 5.75 οριζόντια	0.62	319.20
7	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m ^{2}	117	1.00	0.89	104.10
Ποδιά Ρείθρου						
8	 3.15 - 3.85 0.50 0.15 0.15	Φ10/20	40	3.95 - 4.65 οριζόντια	0.62	106.60
9	 1.20 0.15 0.15	Φ10/20	66 α-κ	1.50	0.62	61.40
10	 1.25 0.20 0.10 0.10 1.25 0.20	Φ10/20	33	3.10	0.62	63.40
11	 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	3Φ12/m ^{2}	18	1.00	0.89	16.00
	ΣΥΝΟΛΙΚΟ ΒΑΡΟΣ ΟΠΛΙΣΜΟΥ					1226.00

Ανά 4,00m κατά μήκος του άξονα του έργου και κάθετα σε αυτόν αρμός συστολοδιαστολής ο οποίος θα γεμίσει με πίσσα.

ΕΦΑΡΜΟΖΟΜΕΝΟΙ ΚΑΝΟΝΙΣΜΟΙ

1. Νέος Κανονισμός Τεχνολογίας Χαλύβων Οπλισμού Σκυροδέματος ΚΤΧ 2008 (ΦΕΚ1416/Β/17-07-2008 και ΦΕΚ2113/Β/13-10-2008

2. Ελληνικός Κανονισμός Ωπλισμένου Σκυροδέματος ΕΚΩΣ 2000 όπως τροποποιήθηκε με την απόφαση Αρ.Πρωτ.Δ17α/01/45/ΦΝ429/ 3-3-2010

3. Προσωρινές Εθνικές ΤΕχνικές Προδιαγραφές - ΠΕΤΕΠ (Τελευταία ενημέρωση 30-08-2010) για τις Χωματουργικές Εργασίες

4. Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων (Ο.Μ.Ο.Ε.) Κεφ.7 Μελέτη Μικρών Τεχνικών Έργων