



ΙΕΡΑ ΚΟΙΝΟΤΗΣ ΑΓΙΟΥ ΟΡΟΥΣ
ΤΕΧΝΙΚΗ ΥΠΗΡΕΣΙΑ
Ταχ. Δ/ση: Λαέρτου 22, Πυλαία
Ταχ. Κωδ.: 57001
Ταχ. Θυρ.: 8915
Πληροφορίες
Τηλ.: 2310 888 553
Φαξ: 2310 888 646
Email: prgathos@ikao.ondsl.gr



ΕΥΡΩΠΑΙΚΗ ΕΝΩΣΗ
ΕΥΡΩΠΑΙΚΟ ΓΕΩΡΓΙΚΟ ΤΑΜΕΙΟ ΑΓΡΟΤΙΚΗΣ
ΑΝΑΠΤΥΞΗΣ (Ε.Γ.Τ.Α.Α.)
Η Ευρώπη επενδύει στις αγροτικές περιοχές



ΕΡΓΟ: Βελτίωση Τμήματος του Υφιστάμενου
Δασικού Οδικού Δικτύου Αντιπυρικής
Προστασίας της Ι.Μ. Φιλοθέου

ΠΡΟΓΡΑΜΜΑ

«ΑΓΡΟΤΙΚΗ ΑΝΑΠΤΥΞΗ ΤΗΣ ΕΛΛΑΔΑΣ 2014 – 2020»



ΜΕΤΡΟ 8.3

«Πρόληψη ζημιών σε δάση εξαιτίας δασικών πυρκαγιών, φυσικών καταστροφών και καταστροφικών συμβάντων»

Τ Ε Υ Χ Η Δ Η Μ Ο Π Ρ Α Τ Η Σ Η Σ

Π Ρ Ο Μ Ε Τ Ρ Η Σ Ε Ι Σ

ΣΥΝΤΑΧΘΗΚΕ

**ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ & ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ
Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ ΤΗΣ Τ.Υ. ΤΗΣ
ΙΕΡΑΣ ΚΟΙΝΟΤΗΤΟΣ ΑΓΙΟΥ ΟΡΟΥΣ**

ΤΟΥΠΛΙΚΙΩΤΗΣ ΔΗΜ. ΑΠΟΣΤΟΛΟΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΟΛΟΓΟΣ Α.Π.Θ.
ΑΛ. ΣΒΩΛΟΥ 1 • ΤΡΙΑΔΙ • 57001 • ΘΕΣ/ΝΙΚΗ
ΤΗΛ: 2310 989.440 • FAX: 2310 460.482
ΑΦΜ: 064829460 • ΔΟΥ: Ζ' ΘΕΣ/ΝΙΚΗΣ

ΤΟΥΠΛΙΚΙΩΤΗΣ ΑΠΟΣΤΟΛΟΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ
ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΟΛΟΓΟΣ

ΔΡΟΣΑΚΗΣ ΑΝΔΡΕΑΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ

ΑΓΙΟΝ ΟΡΟΣ 2024

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ1
ΡΕΙΘΡΟ 25.00Χ5.00

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-1) $E_1=2.57m^2$	m ³	26.00	2.57		66.82	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-1) $E_2=0.95m^2$	m ³	26.00	0.95		24.70	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-1) $E_3=1.45m^2$	m ³	26.00	1.45		37.70	
		Σύνολο					129.22	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 26Χ5.5Χ0.25	m ³	26.00	5.50	0.25	35.75	
		Σύνολο					35.75	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m ³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				129.22	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	35.75	14.36	51.37	103.04	
		Σύνολο					26.18	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 25.2Χ5.7Χ0.1	m ³	25.20	5.70	0.10	14.36	
		Σύνολο					14.36	
5	Σχετ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 25Χ5.5Χ0.25=	m ³	25.00	5.50	0.25	34.38	
β		Τοιχείο Ανάντι 25Χ0.25Χ(1-0.25)=	m ³	25.00	0.25	0.75	4.69	
γ		Τοιχείο Κατάντι 25Χ0.25Χ(1.5+0.5)=	m ³	25.00	0.25	2.00	12.50	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					52.93	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				3 661.94	
		Σύνολο					3 661.94	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(25,0μ. \times 5,0μ.) = 125,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m ² (από Πίνακα Οπλισμού)		125m ² x 12,34Kg/m ²			1 542.50	
		Σύνολο					1 542.50	
7	B-64	Γεωφάσματα						
	B-64.2	Γεωφάσματα Διαχωρισμού 25.2Χ5.7	m ²	25.20	5.70		143.64	
		Σύνολο					143.64	

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΚΡΕΒΑΤΟΣ-ΚΑΓΚΕΛΟ L=4+281ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ2

Χ.Θ. 0+692,87ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ: 523667 Υ: 4451749

ΡΕΙΘΡΟ 18.00Χ5.00

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-2) $E_1=2.93m^2$	m ³	19.00	2.93		55.67	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-2) $E_2=0.85m^2$	m ³	19.00	0.85		16.15	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-2) $E_3=2.58m^2$	m ³	19.00	2.58		49.02	
		Σύνολο					120.84	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 19Χ5.5Χ0.25	m ³	19.00	5.50	0.25	26.13	
		Σύνολο					26.13	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m ³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				120.84	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	26.13	10.37	41.42	79.04	
		Σύνολο					41.80	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 18.2Χ5.7Χ 0.1	m ³	18.20	5.70	0.10	10.37	
		Σύνολο					10.37	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 18Χ5.5Χ0.25=	m ³	18.00	5.50	0.25	24.75	
β		Τοιχείο Ανάντι 18Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	18.00	0.25	0.65	2.93	
γ		Τοιχείο Κατάντι 18Χ0.25Χ(2+1)=	m ³	18.00	0.25	3.00	13.50	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					42.54	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				3 316.85	
		Σύνολο					3 316.85	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(18,0μ. \times 5,0μ.) = 90,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m ² (από Πίνακα Οπλισμού)		90m ² x 12,34Kg/m ²			1 110.60	
		Σύνολο					1 110.60	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 18.2Χ5.7	m ²	18.20	5.70		103.74	
		Σύνολο					103.74	

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΚΡΕΒΑΤΟΣ-ΚΑΓΚΕΛΟ L=4+281ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ3
ΡΕΙΘΡΟ 16.00Χ5.00

Χ.Θ. 0+857,18ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ: 523629 Υ: 4451618

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-3) $E_1=2.79m^2$	m ³	17.00	2.79		47.43	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-3) $E_2=0.87m^2$	m ³	17.00	0.87		14.79	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-3) $E_3=2.05m^2$	m ³	17.00	2.05		34.85	
		Σύνολο					97.07	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 17Χ5.5Χ0.25	m ³	17.00	5.50	0.25	23.38	
		Σύνολο					23.38	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m ³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				97.07	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροίσμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	23.38	9.23	36.96	70.57	
		Σύνολο					26.50	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 16.2Χ5.7Χ0.1	m ³	16.20	5.70	0.10	9.23	
		Σύνολο					9.23	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 16Χ5.5Χ0.25=	m ³	16.00	5.50	0.25	22.00	
β		Τοιχείο Ανάντι 16Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	16.00	0.25	0.65	2.60	
γ		Τοιχείο Κατάντι 16Χ0.25Χ(2+1)=	m ³	16.00	0.25	3.00	12.00	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					37.96	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				3 011.45	
		Σύνολο					3 011.45	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογείων έργων Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(16,0μ. \times 5,0μ.) = 80,00τ.μ.$ Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m2 (από Πίνακα Οπλισμού)	Kgr				987.20	
		Σύνολο					987.20	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 16.2Χ5.7	m ²	16.20	5.70		92.34	
		Σύνολο					92.34	

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΚΡΕΒΑΤΟΣ-ΚΑΓΚΕΛΟ L=4+281ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ4

ΡΕΙΘΡΟ 14.00Χ5.00

Χ.Θ. 0+926,80ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ: 523598 Υ: 4451560

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-4) $E_1=2.98m^2$	m ³	15.00	2.98		44.70	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-4) $E_2=0.87m^2$	m ³	15.00	0.87		13.05	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-4) $E_3=2.54m^2$	m ³	15.00	2.54		38.10	
		Σύνολο					95.85	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 15Χ5.5Χ0.25	m ³	15.00	5.50	0.25	20.63	
		Σύνολο					20.63	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				95.85	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	20.63	8.09	32.52	62.11	
		Σύνολο					33.74	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 14.2Χ5.7Χ0.1	m ³	14.20	5.70	0.10	8.09	
		Σύνολο					8.09	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 14Χ5.5Χ0.25=	m ³	14.00	5.50	0.25	19.25	
β		Τοιχείο Ανάντι 14Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	14.00	0.25	0.65	2.28	
γ		Τοιχείο Κατάντι 14Χ0.25Χ(2+1)=	m ³	14.00	0.25	3.00	10.50	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					33.39	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 688.14	
		Σύνολο					2 688.14	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) E=(14,0μ. x 5,0μ). = 70,00τ.μ.						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m2 (από Πίνακα Οπλισμού)		70m2 x 12,34Kg/m2			863.80	
		Σύνολο					863.80	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 14.2Χ5.7	m ²	14.20	5.70		80.94	
		Σύνολο					80.94	

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν		Ύψος		
				Μήκος	Πλάτος			
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-5) $E_1=2.63m^2$	m ³	13.00	2.63		34.19	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-5) $E_2=0.87m^2$	m ³	13.00	0.87		11.31	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-5) $E_3=2.77m^2$	m ³	13.00	2.77		36.01	
		Σύνολο					81.51	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 13Χ5.5Χ0.25	m ³	13.00	5.50	0.25	17.88	
		Σύνολο					17.88	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				81.51	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	17.88	6.95	29.56	55.14	
		Σύνολο					26.37	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 12.2Χ5.7Χ0.1	m ³	12.20	5.70	0.10	6.95	
		Σύνολο					6.95	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 12Χ5.5Χ0.25=	m ³	12.00	5.50	0.25	16.50	
β		Τοιχείο Ανάντι 12Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	12.00	0.25	0.65	1.95	
γ		Τοιχείο Κατάντι 12Χ0.25Χ(2.5+1)=	m ³	12.00	0.25	3.50	10.50	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					30.31	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 484.37	
		Σύνολο					2 484.37	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(12,0μ. \times 5,0μ.) = 60,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m2 (από Πίνακα Οπλισμού)		60m2 x 12,34Kg/m2			740.40	
		Σύνολο					740.40	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 12.2Χ5.7	m ²	12.20	5.70		69.54	
		Σύνολο					69.54	

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ6
ΡΕΙΘΡΟ 12.00Χ5.00

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-6) $E_1=2.58m^2$	m ³	13.00	2.58		33.54	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-6) $E_2=0.84m^2$	m ³	13.00	0.84		10.92	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-6) $E_3=1.93m^2$	m ³	13.00	1.93		25.09	
		Σύνολο					69.55	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 13Χ5.5Χ0.25	m ³	13.00	5.50	0.25	17.88	
		Σύνολο					17.88	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				69.55	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	17.88	6.95	28.06	53.64	
		Σύνολο					15.91	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 12.2Χ5.7Χ 0.1	m ³	12.20	5.70	0.10	6.95	
		Σύνολο					6.95	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 12Χ5.5Χ0.25=	m ³	12.00	5.50	0.25	16.50	
β		Τοιχείο Ανάντι 12Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	12.00	0.25	0.65	1.95	
γ		Τοιχείο Κατάντι 12Χ0.25Χ(2+1)=	m ³	12.00	0.25	3.00	9.00	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					28.81	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 387.57	
		Σύνολο					2 387.57	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(12,0μ. \times 5,0μ.) = 60,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m2 (από Πίνακα Οπλισμού)		60m2 x 12,34Kg/m2			740.40	
		Σύνολο					740.40	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 12.2Χ5.7	m ²	12.20	5.70		69.54	
		Σύνολο					69.54	

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΚΡΕΒΑΤΟΣ-ΚΑΓΚΕΛΟ L=4+281ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ7

Χ.Θ. 1+631,86ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ: 523376 Υ: 4451846

ΡΕΙΘΡΟ 12.00Χ5.00

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο Τ-7) $E_1=2.34m^2$	m ³	13.00	2.34		30.42	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο Τ-7) $E_2=0.87m^2$	m ³	13.00	0.87		11.31	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο Τ-7) $E_3=1.38m^2$	m ³	13.00	1.38		17.94	
		Σύνολο					59.67	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 13Χ5.5Χ0.25	m ³	13.00	5.50	0.25	17.88	
		Σύνολο					17.88	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				59.67	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	17.88	6.95	26.56	52.14	
		Σύνολο					7.53	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 12.2Χ5.7Χ0.1	m ³	12.20	5.70	0.10	6.95	
		Σύνολο					6.95	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 12Χ5.5Χ0.25=	m ³	12.00	5.50	0.25	16.50	
β		Τοιχείο Ανάντι 12Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	12.00	0.25	0.65	1.95	
γ		Τοιχείο Κατάντι 12Χ0.25Χ(1.5+1)=	m ³	12.00	0.25	2.50	7.50	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					27.31	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 175.10	
		Σύνολο					2 175.10	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο Τ1) $E=(12,0μ. x 5,0μ.) = 60,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m2 (από Πίνακα Οπλισμού)		60m2 x 12,34Kg/m2			740.40	
		Σύνολο					740.40	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 12.2Χ5.7	m ²	12.20	5.70		69.54	
		Σύνολο					69.54	

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΚΡΕΒΑΤΟΣ-ΚΑΓΚΕΛΟ L=4+281ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ8

Χ.Θ. 1+742,79ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ: 523298 Υ: 4451901

ΡΕΙΘΡΟ 18.00Χ5.00

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο Τ-8) $E_1=3.02m^2$	m ³	19.00	3.02		57.38	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο Τ-8) $E_2=0.83m^2$	m ³	19.00	0.83		15.77	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο Τ-8) $E_3=1.10m^2$	m ³	19.00	1.10		20.90	
		Σύνολο					94.05	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 19Χ5.5Χ0.25	m ³	19.00	5.50	0.25	26.13	
		Σύνολο					26.13	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				94.05	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	26.13	10.37	36.92	74.54	
		Σύνολο					19.51	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 18.2Χ5.7Χ0.1	m ³	18.20	5.70	0.10	10.37	
		Σύνολο					10.37	
5	Σχετ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 18Χ5.5Χ0.25=	m ³	18.00	5.50	0.25	24.75	
β		Τοιχείο Ανάντι 18Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	18.00	0.25	0.65	2.93	
γ		Τοιχείο Κατάντι 18Χ0.25Χ(1+1)=	m ³	18.00	0.25	2.00	9.00	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					38.04	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 765.82	
		Σύνολο					2 765.82	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο Τ1) $E=(18,0μ. x 5,0μ.) = 90,00τ.μ.$ Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m ² (από Πίνακα Οπλισμού)	Kgr					
				90m ² x 12,34Kg/m ²			1 110.60	
		Σύνολο					1 110.60	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 18.2Χ5.7	m ²	18.20	5.70		103.74	
		Σύνολο					103.74	

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΚΡΕΒΑΤΟΣ-ΚΑΓΚΕΛΟ L=4+281ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ9
ΡΕΙΘΡΟ 40.00Χ5.00

Χ.Θ. 1+910,98ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ: 523321 Υ: 4452024

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο Τ-9) $E_1=2.75m^2$	m3	20.50	2.75		56.38	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο Τ-9) $E_2=0.97m^2$	m3	20.50	0.97		19.89	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο Τ-9) $E_3=1.23m^2$	m3	20.50	1.23		25.22	
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο Τ-9) $E_4=3.32m^2$	m3	20.50	3.32		68.06	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο Τ-9) $E_5=0.96m^2$	m3	20.50	0.96		19.68	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο Τ-9) $E_6=0.69m^2$	m3	20.50	0.69		14.15	
		Σύνολο					203.38	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 41Χ5.5Χ0.25	m3	41.00	5.50	0.25	56.38	
		Σύνολο					56.38	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m3				203.38	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανση+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Ογκο των Επιχωμάτων	m3	56.38	22.91	81.36	163.15	
		Σύνολο					40.23	
4	B-29.2.1	Αοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 40.2Χ5.7Χ0.1	m ³	40.20	5.70	0.10	22.91	
		Σύνολο					22.91	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 40Χ5.5Χ0.25=	m3	40.00	5.50	0.25	55.00	
β		Τοιχείο Αναντι 40Χ0.25Χ(1-0.25)=	m3	40.00	0.25	0.75	7.50	
γ		Τοιχείο Κατάντι 40Χ0.25Χ(1.25+0.75)=	m3	40.00	0.25	2.00	20.00	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ 0.25=	m3	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ 0.25=	m3	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ 0.25=	m3	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ 0.25=	m3	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					83.86	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				5 595.40	
		Σύνολο					5 595.40	

	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογείων έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) E=(40,0μ. x 5,0μ). = 200,00τ.μ.						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m2 (από Πίνακα Οπλισμού)		200m2 x 12,34Kg/m2			2 468.00	
		Σύνολο						2 468.00
7	B-64	Γεωφάσματα						
	B-64.2	Γεωφάσματα Διαχωρισμού 40.2Χ5.7	m ²	40.20	5.70		229.14	
		Σύνολο						229.14

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν		Ύψος		
				Μήκος	Πλάτος			
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-10) $E_1=2.74m^2$	m ³	13.00	2.74		35.62	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-10) $E_2=0.83m^2$	m ³	13.00	0.83		10.79	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-10) $E_3=1.54m^2$	m ³	13.00	1.54		20.02	
		Σύνολο					66.43	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 13Χ5.5Χ0.25	m ³	13.00	5.50	0.25	17.88	
		Σύνολο					17.88	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				66.43	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	17.88	6.95	26.56	52.14	
		Σύνολο					14.29	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 12.2Χ5.7Χ0.1	m ³	12.20	5.70	0.10	6.95	
		Σύνολο					6.95	
5	Σχετ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 12Χ5.5Χ0.25=	m ³	12.00	5.50	0.25	16.50	
β		Τοιχείο Ανάντι 12Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	12.00	0.25	0.65	1.95	
γ		Τοιχείο Κατάντι 12Χ0.25Χ(1.5+1)=	m ³	12.00	0.25	2.50	7.50	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					27.31	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 204.02	
		Σύνολο					2 204.02	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογείων έργων Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(12,0μ. x 5,0μ). = 60,00τ.μ.$ Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m2 (από Πίνακα Οπλισμού)	Kgr					
				60m2 x 12,34Kg/m2			740.40	
		Σύνολο					740.40	
7	B-64	Γεφυφάσματα						
	B-64.2	Γεφυφάσματα Διαχωρισμού 12.2Χ5.7	m ²	12.20	5.70		69.54	
		Σύνολο					69.54	

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΚΡΕΒΑΤΟΣ-ΚΑΓΚΕΛΟ L=4+281ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ11

Χ.Θ. 2+425,48ΧΛΜ

ΠΛΑΚΟΣΚΕΠΗΣ ΟΧΕΤΟΣ 2.00x2.00 L=8m

ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87

Χ: 523283 Υ: 4452266

α/α	Άρθρα	Θέση	Υπολογισμός V	m ³
1	B-1	Εκσκαφή θεμελίων τεχνικών έργων και τάφρων πλάτους έως 5,0 m		ΟΔΟ-2151
		α. Εκσκαφές από φυσικό έδαφος έως άνω στάθμη εξυγίανσης:		
		Ενδεικτική επιφάνεια από εγκάρσια τομή του οχετού στον άξονα:		
		E = 6.82 τ.μ.		
		Vα = 6.82 * 8 =		54.56
		β. Εκσκαφές έδρασης \ εξυγίανσης κορμού τεχνικού:		
		Μήκος = 8.00 μ.		
		Βάθος (κάτω από το φυσικό έδαφος) = 1.00 μ.		
		Διατομή:		
		πυθμένας = 2.42*1 =	2.42 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 2:1) = 2.42+1*(1/2)*1 =	2.92 μ.	
		Vβ= 0.50*(2.42+2.92)*1*8 =		21.36
		γ. Εκσκαφές τεχνικού εισόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή Ε1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.60 μ.	
		Ε1,εξ.= 0.50*(4.6+5.6)*1=	5.10 τ.μ.	
		Διατομή Ε2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 11.3+2*(1/2)*1=	15.30 μ.	
		Ε2,εξ.= 0.50*(11.3+15.3)*1=	13.30 τ.μ.	
		Vγ= 0.50*(5.1+13.3)*2.11 =		19.41
		δ. Εκσκαφές τεχνικού εξόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή Ε1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.60 μ.	
		Ε1,εξ.= 0.50*(4.6+5.6)*1=	5.10 τ.μ.	
		Διατομή Ε2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 11.3+2*(1/2)*1=	12.30 μ.	
		Ε2,εξ.= 0.50*(11.3+12.3)*1=	11.80 τ.μ.	
		Vδ= 0.50*(5.1+11.8)*2.11 =		17.83
			Σύνολο:	113.16

		Θέση	υπολογισμός V	m ³
2	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	ΟΔΟ-1530	
		α. Πίσω από τον κορμό τεχνικού		
		Βάση=	$(2+2*0.3)+2*1+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.
		Ύψος=	$2.6+0.15+0.85=$	3.60 μ.
		Στέψη (κλίση πρτανών 2:1) =	$5.1+2*(1/2)*3.6=$	8.70 μ.
		Vα=	$[0.50*(5.1+8.7)*3.6-2.7*2.6-0.15*5.7-0.5*0.5*2]*8=$	131.72
		β. Πίσω από τους πτερυγότοιχους:		
		πρίσματα πλήρωσης:	επιφάνεια σε επαφή με την διατομή μεταβατικών έργων κατά μήκος του κορμού:	
		E1=	$0.50*3.6*[+(+3.6*1/2)] =$	10.80 τ.μ.
		E2 (στο άκρο του πτερυγότοιχου) =	0.00 τ.μ.	
		Μήκος πρίσματος=	3.65 μ.	
		για τέσσερα πρίσματα: Vβ=	$4*1/3*2.1*10.8$	52.56
				Σύνολο:
				184.28
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
3	A-23	Κατασκευή στρώσης άμμου -σκύρων μεταβλητού πάχους (Εξυγιαντική στρώση)	ΟΔΟ-3211.Β	
		α. Κάτω από τον κορμό τεχνικού		
		Μήκος=	8.00 μ.	
		Πάχος=	0.50 μ.	
		Διατομή:		
		Πυθμένας=	4.6	4.60 μ.
		στέψη (κλίση πρτανών 2:1) =	$4.6+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.
		Vα=	$0.50*(4.6+5.1)*0.5*8=$	19.40
		β. Κάτω από το τεχνικού εισόδου:		
		Μέσο πάχος εξυγίανσης=	0.50 μ.	
		Μήκος εξυγίανσης=	2.11 μ.	
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.
		στέψη (κλίση πρτανών 2:1) =	$4.6+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.
		E1,εξ.=	$0.50*(4.6+5.1)*0.5=$	2.43 μ.
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας=	$9.3+2*0.5=$	4.65 μ.
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) =	$4.65+2*(1/2)*0.5=$	5.15 μ.
		E2,εξ.=	$0.50*(4.65+5.15)*0.5=$	2.45 μ.
		Vβ=	$0.50*(2.43+2.45)*2.11=$	5.15
		γ. Κάτω από το τεχνικού εξόδου:		
		Μέσο πάχος εξυγίανσης=	0.50 μ.	
		Μήκος εξυγίανσης=	2.11 μ.	
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) =	$4.6+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.
		E1,εξ.=	$0.50*(4.6+5.1)*0.5=$	2.43 τ.μ.
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας=	$9.3+2*0.5=$	10.30 μ.
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) =	$10.3+2*(1/2)*0.5=$	10.80 μ.
		E2,εξ.=	$0.50*(10.3+10.8)*0.5=$	5.28 τ.μ.
		Vγ=	$0.50*(2.43+5.275)*2.11=$	8.13
				Σύνολο:
				32.68

		Θέση	υπολογισμός V	m ³
4	B-29.2.2	Κοιτοστρώσεις, περιβλήματα αγωγών, εξομαλυντικές στρώσεις κλπ από σκυρόδεμα C12/15		ΟΔΟ-2531
		α. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης κορμού οχετού:		
		Μήκος=	$8-3*0.25=$	7.25 μ.
		Πάχος=		0.15 μ.
		Πλάτος=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.
		Vα=	$7.25*0.15*4.6=$	5.00
		β. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης τεχνικού εισόδου - εξόδου:		
		b1 (μικρή βάση) =		2.60 μ.
		b2 (μεγάλη βάση) =		10.90 μ.
		h (μήκος) =	$2.11-0.25=$	1.86 μ.
		Vβ=	$2*0.50*(2.6+10.9)*1.86*0.15=$	3.77
				Σύνολο:
				8.77
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
5	B-29.4.2 Σχ.1	Κατασκευή κιβωτιοειδών οχετών με οπλισμένο σκυρόδεμα C25/30		ΟΔΟ-2551
		α. Κιβώτιο:		
		Διατομή: E=	$2.6*2.6-2*2=$	2.76 τ.μ.
		Vα=	$8*2.76=$	22.08
		β. Κορωνίδες & χαλινά κορμού τεχνικού:		
		Vβ=	$2*2.6*0.25*0.3+3*2.6*0.25*0.5=$	1.37
		γ. Τεχνικών εισόδου - εξόδου:		
		1. Πλάκα δαπέδου:		
		Vγ1=	$1/2*2.11*(2.6+9.3)*0.25*2 =$	6.28
		Τοιχεία:		
		Μήκος τοιχείου μέχρι το χαλινό=	$1.86/\cos 60^\circ =$	3.72 μ.
		Διατομή αρχής=	$(2.6+0.25)*0.25+0.25^2/2 =$	0.74 τ.μ.
		Διατομή τέλους=	$0.25*(0.5+0.25) =$	0.19 τ.μ.
		Vγ2=	$0.5*3.72*(0.74+0.19)*4 =$	6.92
		3. Μετωπικά τοιχεία:		
		Vγ3=	$0.8*0.25*(0.5+0.25+0.5)*4 =$	1.00
		4.Χάλινος:		
		Vγ4=	$10.9*0.25*0.5*2 =$	2.73
				Σύνολο:
				40.38
		Θέση	υπολογισμός B	kg
6	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος B500C εκτός υπογεϊών έργων		ΟΔΟ-2612
		Κορμός οχετού:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) =	$210.53 \text{ kg/m} * 8 \text{ m} =$	1684.24
		Κορωνίδες & χαλινόι:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) =	$112.68+185.56$	298.24
		Τεχνικό εξόδο:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο)=	$453.08+580.64$	1033.72
				Σύνολο:
				3 016.20

		Θέση	υπολογισμός L	m ²
7	B-36	Μόνωση με διπλή ασφαλική επάλειψη	ΟΔΟ-2411	
		εξωτερική επιφάνεια τοιχωμάτων οχετού:		
		E1= 2*8*2.6		41.60
		επιφάνεια πτερυγότοιχων σε επαφή με την επίχωση:		
		E2= 4*0.5*4.2*(0.5+2.6)=		26.04
			Σύνολο:	67.64
		Θέση	υπολογισμός E	m ²
8	B-37.2	Στεγάνωση επιφανειών σκυροδέματος με διπλή στρώση ασφαλτόπανου και τσιμεντοκονίαμα προστασίας	ΟΔΟ-2412	
		επιφάνεια πλάκας οχετού:		
		E= (8*2*0.25)*(2.6+2*2)=		49.50
			Σύνολο:	49.50
		Θέση	υπολογισμός L	m
9	12.03.01	Τσιμεντοσωλήνες διάτρητοι στραγγιστηρίων, εσωτερικής διαμέτρου 200 mm	ΟΔΟ-2861	
		Εκατέρωθεν των τοιχείων του οχετού		
		L1= 2*8=		16.00
		όπισθεν πτερυγοτοιχών		
		L2= 4*4.2=		16.80
			Σύνολο:	32.80
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
10	5.10	Φίλτρα στραγγιστηρίων από διαβαθμισμένα αδρανή	ΟΔΟ-2815	
		Διατομή στραγγιστηρίου: 0,50*0,50		
		V= 32.8*(0.50*0.50-π*0.25 ² /4) =		6.59
			Σύνολο:	6.59
		Θέση	υπολογισμός E	m ²
11	B-64.1	Γεωύφασμα στραγγιστηρίων	ΟΙΚ-7914	
		Ανάπτυγμα: 4*0,50+0,40(επικαλ.)	2.40 μ.	
		E= 32.8*2.4 =		78.72
			Σύνολο:	78.72
		Θέση	υπολογισμός L	m
12	B-43.1	Σφράγιση οριζόντιων αρμών με ελαστομερή ασφαλική μαστίχη εφαρμοζόμενη εν θερμώ	ΥΔΡ-6370	
		Αρμοί φορέα		
		L= 1*2.6 =		2.60
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου		
		L= 3*2.6 =		7.80
			Σύνολο:	10.40

		Θέση	υπολογισμός L	m
13	B-43.2	Σφράγιση κατακόρυφων και κεκλιμένων αρμών με πλαστομερή ασφαλτική μαστίχη		ΥΔΡ-6370
		Αρμοί φορέα		
		L= 1*2.6 =		2.60
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου		
		L= 3*2.6 =		7.80
				Σύνολο:
				10.40

α/α	Άρθρα	Θέση	Υπολογισμός V	m ³
1	B-1	Εκσκαφή θεμελίων τεχνικών έργων και τάφρων πλάτους έως 5,0 m		ΟΔΟ-2151
		α. Εκσκαφές από φυσικό έδαφος έως άνω στάθμη εξυγίανσης:		
		Ενδεικτική επιφάνεια από εγκάρσια τομή του οχετού στον άξονα:		
		E = 7.85 τ.μ.		
		Vα = 7.85 * 10 =		78.50
		β. Εκσκαφές έδρασης \ εξυγίανσης κορμού τεχνικού:		
		Μήκος = 10.00 μ.		
		Βάθος (κάτω από το φυσικό έδαφος) = 1.00 μ.		
		Διατομή:		
		πυθμένας = 2.42*1 =	2.42 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 2:1) = 2.42+1*(1/2)*1 =	2.92 μ.	
		Vβ = 0.50*(2.42+2.92)*1*10 =		26.70
		γ. Εκσκαφές τεχνικού εισόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.60 μ.	
		E1,εξ.= 0.50*(4.6+5.6)*1=	5.10 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) = 11.3+2*(1/2)*1=	15.30 μ.	
		E2,εξ.= 0.50*(11.3+15.3)*1=	13.30 τ.μ.	
		Vγ = 0.50*(5.1+13.3)*2.11 =		19.41
		δ. Εκσκαφές τεχνικού εξόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.60 μ.	
		E1,εξ.= 0.50*(4.6+5.6)*1=	5.10 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) = 11.3+2*(1/2)*1=	12.30 μ.	
		E2,εξ.= 0.50*(11.3+12.3)*1=	11.80 τ.μ.	
		Vδ = 0.50*(5.1+11.8)*2.11 =		17.83
			Σύνολο:	142.44

		Θέση	υπολογισμός V	m ³	
2	A-20	Κατασκευή Επιχώματος		ΟΔΟ-1530	
		α. Πίσω από τον κορμό τεχνικού			
		Βάση=	$(2+2*0.3)+2*1+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.	
		Ύψος=	$2.6+0.15+0.85=$	3.60 μ.	
		Στέψη (κλίση πρηνών 2:1) =	$5.1+2*(1/2)*3.6=$	8.70 μ.	
		Vα=	$[0.50*(5.1+8.7)*3.6-2.7*2.6-0.15*5.7-0.5*0.5*2]*10=$	164.65	
		β. Πίσω από τους πτερυγότοιχους:			
		πρίσματα πλήρωσης:	επιφάνεια σε επαφή με την διατομή μεταβατικών έργων κατά μήκος του κορμού:		
		E1=	$0.50*3.6*[2.1+(2.1+3.6*1/2)]$ =	10.80 τ.μ.	
		E2 (στο άκρο του πτερυγότοιχου) =	0.00 τ.μ.		
		Μήκος πρίσματος=	3.65 μ.		
		για τέσσερα πρίσματα: Vβ=	$4*1/3*3.65*10.8$	52.56	
				Σύνολο:	217.21
		Θέση	υπολογισμός V	m ³	
3	A-23	Κατασκευή στρώσης άμμου -σκύρων μεταβλητού πάχους (Εξυγιαντική στρώση)		ΟΔΟ-3211.B	
		α. Κάτω από τον κορμό τεχνικού			
		Μήκος=	10.00 μ.		
		Πάχος=	0.50 μ.		
		Διατομή:			
		Πυθμένας=	2.6	2.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) =	$2.6+2*(1/2)*0.5=$	3.10 μ.	
		Vα=	$0.50*(2.6+3.1)*0.5*10=$	14.25	
		β. Κάτω από το τεχνικού εισόδου:			
		Μέσο πάχος εξυγίανσης=	0.50 μ.		
		Μήκος εξυγίανσης=	2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:			
		Πυθμένας=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) =	$4.6+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.	
		E1,εξ.=	$0.50*(4.6+5.1)*0.5=$	2.43 μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:			
		Πυθμένας=	$9.3+2*0.5=$	4.65 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) =	$4.65+2*(1/2)*0.5=$	5.15 μ.	
		E2,εξ.=	$0.50*(4.65+5.15)*0.5=$	2.45 μ.	
		Vβ=	$0.50*(2.43+2.45)*2.11=$	5.15	
		γ. Κάτω από το τεχνικού εξόδου:			
		Μέσο πάχος εξυγίανσης=	0.50 μ.		
		Μήκος εξυγίανσης=	2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:			
		Πυθμένας=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) =	$4.6+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.	
		E1,εξ.=	$0.50*(4.6+5.1)*0.5=$	2.43 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:			
		Πυθμένας=	$9.3+2*0.5=$	10.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) =	$10.3+2*(1/2)*0.5=$	10.80 μ.	
		E2,εξ.=	$0.50*(10.3+10.8)*0.5=$	5.28 τ.μ.	
		Vγ=	$0.50*(2.43+5.275)*2.11=$	8.13	
				Σύνολο:	27.53

		Θέση	υπολογισμός V	m ³
4	B-29.2.2	Κοιτοστρώσεις, περιβλήματα αγωγών, εξομαλυντικές στρώσεις κλπ από σκυρόδεμα C12/15		ΟΔΟ-2531
		α. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης κορμού οχετού:		
		Μήκος=	$10-3*0.25=$	9.25 μ.
		Πάχος=		0.15 μ.
		Πλάτος=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.
		Vα=	$9.25*0.15*4.6=$	6.38
		β. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης τεχνικού εισόδου - εξόδου:		
		b1 (μικρή βάση) =		2.60 μ.
		b2 (μεγάλη βάση) =		9.30 μ.
		h (μήκος) =	$2.11-0.25=$	1.86 μ.
		Vβ=	$2*0.50*(2.6+9.3)*1.86*0.15=$	3.32
				Σύνολο:
				9.70
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
5	B-29.4.2 Σχ.1	Κατασκευή κιβωτιοειδών οχετών με οπλισμένο σκυρόδεμα C25/30		ΟΔΟ-2551
		α. Κιβώτιο:		
		Διατομή: E=	$2.6*2.6-2*2=$	2.76 τ.μ.
		Vα=	$10*2.76=$	27.60
		β. Κορωνίδες & χαλινά κορμού τεχνικού:		
		Vβ=	$2*2.6*0.25*0.3+3*2.6*0.25*0.5=$	1.37
		γ. Τεχνικών εισόδου - εξόδου:		
		1. Πλάκα δαπέδου:		
		Vγ1=	$1/2*2.11*(2.6+9.3)*0.25*2 =$	6.28
		Τοιχεία:		
		Μήκος τοιχείου μέχρι το χαλινό=	$1.86/\cos 30^\circ =$	2.15 μ.
		Διατομή αρχής=	$(2.6+0.25)*0.25+0.25^2/2 =$	0.74 τ.μ.
		Διατομή τέλους=	$0.25*(0.5+0.25) =$	0.19 τ.μ.
		Vγ2=	$0.5*2.15*(0.74+0.19)*4 =$	4.00
		3. Μετωπικά τοιχεία:		
		Vγ3=	$0.8*0.25*(0.5+0.25+0.5)*4 =$	1.00
		4.Χάλινος:		
		Vγ4=	$9.3*0.25*0.5*2 =$	2.33
				Σύνολο:
				42.58
		Θέση	υπολογισμός B	kg
6	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος B500C εκτός υπογείων έργων		ΟΔΟ-2612
		Κορμός οχετού:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) =	$210.53 \text{ kg/m} * 10 \text{ m} =$	2105.30
		Κορωνίδες & χαλινό:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) =	$112.68+185.56$	298.24
		Τεχνικό εξόδο:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο)=	$453.08+580.64$	1033.72
				Σύνολο:
				3 437.26

		Θέση	υπολογισμός L	m ²
7	B-36	Μόνωση με διπλή ασφαλική επάλειψη	ΟΔΟ-2411	
		εξωτερική επιφάνεια τοιχωμάτων οχετού:		
		E1= 2*10*2.6		52.00
		επιφάνεια πτερυγότοιχων σε επαφή με την επίχωση:		
		E2= 4*0.5*4.2*(0.5+2.6)=		26.04
			Σύνολο:	78.04
		Θέση	υπολογισμός E	m ²
8	B-37.2	Στεγάνωση επιφανειών σκυροδέματος με διπλή στρώση ασφαλτόπανου και τσιμεντοκονίαμα προστασίας	ΟΔΟ-2412	
		επιφάνεια πλάκας οχετού:		
		E= (10-2*0.25)*(2.6+2*2)=		62.70
			Σύνολο:	62.70
		Θέση	υπολογισμός L	m
9	12.03.01	Τσιμεντοσωλήνες διάτρητοι στραγγιστηρίων, εσωτερικής διαμέτρου 200 mm	ΟΔΟ-2861	
		Εκατέρωθεν των τοιχείων του οχετού		
		L1= 2*10=		20.00
		όπισθεν πτερυγοτοιχών		
		L2= 4*4.2=		16.80
			Σύνολο:	36.80
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
10	5.10	Φίλτρα στραγγιστηρίων από διαβαθμισμένα αδρανή	ΟΔΟ-2815	
		Διατομή στραγγιστηρίου: 0,50*0,50		
		V= 36.8*(0.50*0.50-π*0.25 ² /4)		7.39
			Σύνολο:	7.39
		Θέση	υπολογισμός E	m ²
11	B-64.1	Γεωύφασμα στραγγιστηρίων	ΟΙΚ-7914	
		Ανάπτυγμα: 4*0,50+0,40(επικαλ.)	2.40 μ.	
		E= 36.8*2.4 =		88.32
			Σύνολο:	88.32
		Θέση	υπολογισμός L	m
12	B-43.1	Σφράγιση οριζόντιων αρμών με ελαστομερή ασφαλική μαστίχη εφαρμοζόμενη εν θερμώ	ΥΔΡ-6370	
		Αρμοί φορέα		
		L= 1*2.6 =		2.60
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου		
		L= 3*2.6 =		7.80
			Σύνολο:	10.40

		Θέση	υπολογισμός L	m
13	B-43.2	Σφράγιση κατακόρυφων και κεκλιμένων αρμών με πλαστομερή ασφαλτική μαστίχη		ΥΔΡ-6370
		Αρμοί φορέα		
		L=	1*2.6 =	2.60
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου		
		L=	3*2.6 =	7.80
			Σύνολο:	10.40

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ13
ΠΛΑΚΟΣΚΕΠΗΣ ΟΧΕΤΟΣ 2.00x2.00 L=8m

Χ.Θ. 2+880.24ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ=523015 Υ: 4451986

α/α	Άρθρα	Θέση	Υπολογισμός V	m ³
1	B-1	Εκσκαφή θεμελίων τεχνικών έργων και τάφρων πλάτους έως 5,0 m		ΟΔΟ-2151
		α. Εκσκαφές από φυσικό έδαφος έως άνω στάθμη εξυγίανσης: Ενδεικτική επιφάνεια από εγκάρσια τομή του οχετού στον άξονα:		
		E = 10.61 τ.μ.		
		Vα = 10.61 * 8 =		84.88
		β. Εκσκαφές έδρασης \ εξυγίανσης κορμού τεχνικού:		
		Μήκος = 8.00 μ.		
		Βάθος (κάτω από το φυσικό έδαφος) = 1.00 μ.		
		Διατομή:		
		πυθμένας = 2.42*1 =	2.42 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 2:1) = 2.42+1*(1/2)*1 =	2.92 μ.	
		Vβ= 0.50*(2.42+2.92)*1*8 =		21.36
		γ. Εκσκαφές τεχνικού εισόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.60 μ.	
		E1,εξ.= 0.50*(4.6+5.6)*1=	5.10 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 11.3+2*(1/2)*1=	15.30 μ.	
		E2,εξ.= 0.50*(11.3+15.3)*1=	13.30 τ.μ.	
		Vγ= 0.50*(5.1+13.3)*2.11 =		19.41
		δ. Εκσκαφές τεχνικού εξόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.60 μ.	
		E1,εξ.= 0.50*(4.6+5.6)*1=	5.10 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 11.3+2*(1/2)*1=	12.30 μ.	
		E2,εξ.= 0.50*(11.3+12.3)*1=	11.80 τ.μ.	
		Vδ= 0.50*(5.1+11.8)*2.11 =		17.83
			Σύνολο:	143.48
		Θέση	υπολογισμός V	m³
2	A-20	Κατασκευή Επιχώματος		ΟΔΟ-1530
		α.Πίσω από τον κορμό τεχνικού		
		Βάση= (2+2*0.3)+2*1+2*(1/2)*0.5=	5.10 μ.	

		Υψος=	$2.6+0.15+0.85=$	3.60 μ.	
		Στέψη (κλίση πρηνών 2:1) =	$5.1+2*(1/2)*3.6=$	8.70 μ.	
		Vα=	$[0.50*(5.1+8.7)*3.6-2.7*2.6-0.15*5.7-0.5*0.5*2]*8=$		131.72
		β. Πίσω από τους περυγότοιχους:			
		πρίσματα πλήρωσης:	επιφάνεια σε επαφή με την διατομή μεταβατικών έργων κατά μήκος του κορμού:		
		E1=	$0.50*3.6*[2.1+(2.1+3.6*1/2)]$	10.80 τ.μ.	
		E2 (στο άκρο του περυγότοιχου) =	0.00 τ.μ.		
		Μήκος πρίσματος=	3.65 μ.		
		για τέσσερα πρίσματα: Vβ=	$4*1/3*3.65*10.8$		52.56
				Σύνολο:	184.28
		Θέση	υπολογισμός V		m³
3	A-23	Κατασκευή στρώσης άμμου -σκύρων μεταβλητού πάχους (Εξυγιαντική στρώση)			ΟΔΟ-3211.B
		α. Κάτω από τον κορμό τεχνικού			
		Μήκος=	8.00 μ.		
		Πάχος=	0.50 μ.		
		Διατομή:			
		Πυθμένας=	4.6	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) =	$4.6+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.	
		Vα=	$0.50*(4.6+5.1)*0.5*8=$		19.40
		β. Κάτω από το τεχνικού εισόδου:			
		Μέσο πάχος εξυγίανσης=	0.50 μ.		
		Μήκος εξυγίανσης=	2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:			
		Πυθμένας=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) =	$4.6+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.	
		E1,εξ.=	$0.50*(4.6+5.1)*0.5=$	2.43 μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:			
		Πυθμένας=	$9.3+2*0.5=$	4.65 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) =	$4.65+2*(1/2)*0.5=$	5.15 μ.	
		E2,εξ.=	$0.50*(4.65+5.15)*0.5=$	2.45 μ.	
		Vβ=	$0.50*(2.43+2.45)*2.11=$		5.15
		γ. Κάτω από το τεχνικού εξόδου:			
		Μέσο πάχος εξυγίανσης=	0.50 μ.		
		Μήκος εξυγίανσης=	2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:			
		Πυθμένας=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) =	$4.6+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.	
		E1,εξ.=	$0.50*(4.6+5.1)*0.5=$	2.43 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:			
		Πυθμένας=	$9.3+2*0.5=$	10.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρηνών 1:2) =	$10.3+2*(1/2)*0.5=$	10.80 μ.	
		E2,εξ.=	$0.50*(10.3+10.8)*0.5=$	5.28 τ.μ.	
		Vγ=	$0.50*(2.43+5.275)*2.11=$		8.13
				Σύνολο:	32.68

		Θέση	υπολογισμός V	m ³
4	B-29.2.2	Κοιτοστρώσεις, περιβλήματα αγωγών, εξομαλυντικές στρώσεις κλπ από σκυρόδεμα C12/15		ΟΔΟ-2531
		α. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης κορμού οχετού:		
		Μήκος=	$8-3*0.25=$	7.25 μ.
		Πάχος=		0.15 μ.
		Πλάτος=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.
		Vα=	$7.25*0.15*4.6=$	5.00
		β. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης τεχνικού εισόδου - εξόδου:		
		b1 (μικρή βάση) =		2.60 μ.
		b2 (μεγάλη βάση) =		9.30 μ.
		h (μήκος) =	$2.11-0.25=$	1.86 μ.
		Vβ=	$2*0.50*(2.6+9.3)*1.86*0.15=$	3.32
				Σύνολο:
				8.32
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
5	B-29.4.2 Σχ.1	Κατασκευή κιβωτιοειδών οχετών με οπλισμένο σκυρόδεμα C25/30		ΟΔΟ-2551
		α. Κιβώτιο:		
		Διατομή: E=	$2.6*2.6-2*2=$	2.76 τ.μ.
		Vα=	$8*2.76=$	22.08
		β. Κορωνίδες & χαλινά κορμού τεχνικού:		
		Vβ=	$2*2.6*0.25*0.3+3*2.6*0.25*0.5=$	1.37
		γ. Τεχνικών εισόδου - εξόδου:		
		1. Πλάκα δαπέδου:		
		Vγ1=	$1/2*2.11*(2.6+9.3)*0.25*2 =$	6.28
		Τοιχεία:		
		Μήκος τοιχείου μέχρι το χαλινό=	$1.86/\cos 60^\circ =$	3.72 μ.
		Διατομή αρχής=	$(2.6+0.25)*0.25+0.25^2/2 =$	0.74 τ.μ.
		Διατομή τέλους=	$0.25*(0.5+0.25) =$	0.19 τ.μ.
		Vγ2=	$0.5*3.72*(0.74+0.19)*4 =$	6.92
		3. Μετωπικά τοιχεία:		
		Vγ3=	$0.8*0.25*(0.5+0.25+0.5)*4 =$	1.00
		4.Χάλινο:		
		Vγ4=	$9.3*0.25*0.5*2 =$	2.33
				Σύνολο:
				39.98
		Θέση	υπολογισμός B	kg
6	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος B500C εκτός υπογειών έργων		ΟΔΟ-2612
		Κορμός οχετού:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) =	$210.53 \text{ kg/m} * 8 \text{ m} =$	1684.24
		Κορωνίδες & χαλινοί:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) =	$112.68+185.56$	298.24
		Τεχνικό εξόδο:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο)=	$453.08+580.64$	1033.72
				Σύνολο:
				3 016.20

		Θέση	υπολογισμός L	m ²
7	B-36	Μόνωση με διπλή ασφαλική επάλειψη	ΟΔΟ-2411	
		εξωτερική επιφάνεια τοιχωμάτων οχετού:		
		E1= 2*8*2.6		41.60
		επιφάνεια πτερυγότοιχων σε επαφή με την επίχωση:		
		E2= 4*0.5*4.2*(0.5+2.6)=		26.04
			Σύνολο:	67.64
		Θέση	υπολογισμός E	m ²
8	B-37.2	Στεγάνωση επιφανειών σκυροδέματος με διπλή στρώση ασφαλτόπανου και τσιμεντοκονίαμα προστασίας	ΟΔΟ-2412	
		επιφάνεια πλάκας οχετού:		
		E= (8-2*0.25)*(2.6+2*2)=		49.50
			Σύνολο:	49.50

		Θέση	υπολογισμός L	m
9	12.03.01	Τσιμεντοσωλήνες διάτρητοι στραγγιστηρίων, εσωτερικής διαμέτρου 200 mm		ΟΔΟ-2861
		Εκατέρωθεν των τοιχείων του οχετού		
		L1= 2*8=		16.00
		όπισθεν πτερυγοτόιχων		
		L2= 4*4.2=		16.80
			Σύνολο:	32.80
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
10	5.10	Φίλτρα στραγγιστηρίων από διαβαθμισμένα αδρανή		ΟΔΟ-2815
		Διατομή στραγγιστηρίου:	0,50*0,50	
		V=	$32.8*(0.50*0.50-\pi*0.25^2/4)$	6.59
			=	
			Σύνολο:	6.59
		Θέση	υπολογισμός E	m ²
11	B-64.1	Γεωύφασμα στραγγιστηρίων		ΟΙΚ-7914
		Ανάπτυγμα:	4*0,50+0,40(επικαλ.)	2.40 μ.
		E=	32.8*2.4 =	78.72
			Σύνολο:	78.72
		Θέση	υπολογισμός L	m
12	B-43.1	Σφράγιση οριζόντιων αρμών με ελαστομερή ασφαλτική μαστίχη εφαρμοζόμενη εν θερμώ		ΥΔΡ-6370
		Αρμοί φορέα		
		L=	1*2.6 =	2.60
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου		
		L=	3*2.6 =	7.80
			Σύνολο:	10.40
		Θέση	υπολογισμός L	m
13	B-43.2	Σφράγιση κατακόρυφων και κεκλιμένων αρμών με πλαστομερή ασφαλτική μαστίχη		ΥΔΡ-6370
		Αρμοί φορέα		
		L=	1*2.6 =	2.60
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου		
		L=	3*2.6 =	7.80
			Σύνολο:	10.40

α/α	Άρθρα	Θέση	Υπολογισμός V	m ³
1	B-1	Εκσκαφή θεμελίων τεχνικών έργων και τάφρων πλάτους έως 5,0 m		ΟΔΟ-2151
		α. Εκσκαφές από φυσικό έδαφος έως άνω στάθμη εξυγίανσης:		
		Ενδεικτική επιφάνεια από εγκάρσια τομή του οχετού στον άξονα:		
		E = 7.66 τ.μ.		
		Vα = 7.66 * 8 =		61.28
		β. Εκσκαφές έδρασης \ εξυγίανσης κορμού τεχνικού:		
		Μήκος = 8.00 μ.		
		Βάθος (κάτω από το φυσικό έδαφος) = 1.00 μ.		
		Διατομή:		
		πυθμένας = 2.42*1 =	2.42 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 2:1) = 2.42+1*(1/2)*1 =	2.92 μ.	
		Vβ= 0.50*(2.42+2.92)*1*8 =		21.36
		γ. Εκσκαφές τεχνικού εισόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.60 μ.	
		E1,εξ.= 0.50*(4.6+5.6)*1=	5.10 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) = 11.3+2*(1/2)*1=	15.30 μ.	
		E2,εξ.= 0.50*(11.3+15.3)*1=	13.30 τ.μ.	
		Vγ= 0.50*(5.1+13.3)*2.11 =		19.41
		δ. Εκσκαφές τεχνικού εξόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.60 μ.	
		E1,εξ.= 0.50*(4.6+5.6)*1=	5.10 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) = 11.3+2*(1/2)*1=	12.30 μ.	
		E2,εξ.= 0.50*(11.3+12.3)*1=	11.80 τ.μ.	
		Vδ= 0.50*(5.1+11.8)*2.11 =		17.83
			Σύνολο:	119.88
		Θέση	υπολογισμός V	m³
2	A-20	Κατασκευή Επιχώματος		ΟΔΟ-1530
		α.Πίσω από τον κορμό τεχνικού		
		Βάση= (2+2*0.3)+2*1+2*(1/2)*0.5=	5.10 μ.	
		Ύψος= 2.6+0.15+0.85=	3.60 μ.	
		Στέψη (κλίση πρανών 2:1) = 5.1+2*(1/2)*3.6=	8.70 μ.	

		$V\alpha = [0.50 \cdot (5.1 + 8.7) \cdot 3.6 - 2.7 \cdot 2.6 - 0.15 \cdot 5.7 - 0.5 \cdot 0.5 \cdot 2] \cdot 8 =$		131.72
		β. Πίσω από τους πτερυγότοιχους:		
		πρίσματα πλήρωσης:	επιφάνεια σε επαφή με την οριζόντια μεταρραβή των εργασιών κατά μήκος του κορμού:	
		$E1 = 0.50 \cdot 3.6 \cdot [2.1 + (2.1 + 3.6 \cdot 1/2)] =$	10.80 τ.μ.	
		$E2$ (στο άκρο του πτερυγότοιχου) =	0.00 τ.μ.	
		Μήκος πρίσματος =	3.65 μ.	
		για τέσσερα πρίσματα: $V\beta = 4 \cdot 1/3 \cdot 3.65 \cdot 10.8$		52.56
			Σύνολο:	184.28
		Θέση	υπολογισμός V	m³
3	A-23	Κατασκευή στρώσης άμμου -σκύρων μεταβλητού πάχους (Εξυγιαντική στρώση)		ΟΔΟ-3211.B
		α. Κάτω από τον κορμό τεχνικού		
		Μήκος =	8.00 μ.	
		Πάχος =	0.50 μ.	
		Διατομή:		
		Πυθμένας =	4.6	4.60 μ.
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$4.6 + 2 \cdot (1/2) \cdot 0.5 =$	5.10 μ.
		$V\alpha = 0.50 \cdot (4.6 + 5.1) \cdot 0.5 \cdot 8 =$		19.40
		β. Κάτω από το τεχνικού εισόδου:		
		Μέσο πάχος εξυγίανσης =	0.50 μ.	
		Μήκος εξυγίανσης =	2.11 μ.	
		Διατομή E1, εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας =	$2.6 + 2 \cdot 1 =$	4.60 μ.
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$4.6 + 2 \cdot (1/2) \cdot 0.5 =$	5.10 μ.
		E1, εξ. =	$0.50 \cdot (4.6 + 5.1) \cdot 0.5 =$	2.43 μ.
		Διατομή E2, εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας =	$9.3 + 2 \cdot 0.5 =$	4.65 μ.
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$4.65 + 2 \cdot (1/2) \cdot 0.5 =$	5.15 μ.
		E2, εξ. =	$0.50 \cdot (4.65 + 5.15) \cdot 0.5 =$	2.45 μ.
		$V\beta = 0.50 \cdot (2.43 + 2.45) \cdot 2.11 =$		5.15
		γ. Κάτω από το τεχνικού εξόδου:		
		Μέσο πάχος εξυγίανσης =	0.50 μ.	
		Μήκος εξυγίανσης =	2.11 μ.	
		Διατομή E1, εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας =	$2.6 + 2 \cdot 1 =$	4.60 μ.
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$4.6 + 2 \cdot (1/2) \cdot 0.5 =$	5.10 μ.
		E1, εξ. =	$0.50 \cdot (4.6 + 5.1) \cdot 0.5 =$	2.43 τ.μ.
		Διατομή E2, εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας =	$9.3 + 2 \cdot 0.5 =$	10.30 μ.
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$10.3 + 2 \cdot (1/2) \cdot 0.5 =$	10.80 μ.
		E2, εξ. =	$0.50 \cdot (10.3 + 10.8) \cdot 0.5 =$	5.28 τ.μ.
		$V\gamma = 0.50 \cdot (2.43 + 5.275) \cdot 2.11 =$		8.13
			Σύνολο:	32.68
		Θέση	υπολογισμός V	m³
4	B-29.2.2	Κοιτοστρώσεις, περιβλήματα αγωγών, εξομαλυντικές στρώσεις κλπ από σκυρόδεμα C12/15		ΟΔΟ-2531
		α. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης κορμού οχετού:		
		Μήκος =	$8 - 3 \cdot 0.25 =$	7.25 μ.

		Πάχος=	0.15 μ.	
		Πλάτος= $2.6+2*1=$	4.60 μ.	
		Vα= $7.25*0.15*4.6=$		5.00
		β. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης τεχνικού εισόδου - εξόδου:		
		b1 (μικρή βάση) =	2.60 μ.	
		b2 (μεγάλη βάση) =	9.30 μ.	
		h (μήκος) = $2.11-0.25=$	1.86 μ.	
		Vβ= $2*0.50*(2.6+9.3)*1.86*0.15=$		3.32
			Σύνολο:	8.32
		Θέση	υπολογισμός V	m³
5	B-29.4.2 Σχ.1	Κατασκευή κιβωτιοειδών οχετών με οπλισμένο σκυρόδεμα C25/30		ΟΔΟ-2551
		α. Κιβώτιο:		
		Διατομή: E= $2.6*2.6-2*2=$	2.76 τ.μ.	
		Vα= $8*2.76=$		22.08
		β. Κορωνίδες & χαλινά κορμού τεχνικού:		
		Vβ= $2*2.6*0.25*0.3+3*2.6*0.25*0.5=$		1.37
		γ. Τεχνικών εισόδου - εξόδου:		
		1. Πλάκα δαπέδου:		
		Vγ1= $1/2*2.11*(2.6+9.3)*0.25*2 =$		6.28
		Τοιχεία:		
		Μήκος τοιχείου μέχρι το χαλινό= $1.86/\cos60^\circ =$	3.72 μ.	
		Διατομή αρχής= $(2.6+0.25)*0.25+0.25^2/2 =$	0.74 τ.μ.	
		Διατομή τέλους= $0.25*(0.5+0.25) =$	0.19 τ.μ.	
		Vγ2= $0.5*3.72*(0.74+0.19)*4 =$		6.92
		3. Μετωπικά τοιχεία:		
		Vγ3= $0.8*0.25*(0.5+0.25+0.5)*4 =$		1.00
		4.Χάλινος:		
		Vγ4= $9.3*0.25*0.5*2 =$		2.33
			Σύνολο:	39.98
		Θέση	υπολογισμός B	kg
6	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος B500C εκτός υπογείων έργων		ΟΔΟ-2612
		Κορμός οχετού:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) = $210.53 \text{ kg/m} * 8 \text{ m} =$		1684.24
		Κορωνίδες & χαλινό:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) = $112.68+185.56$		298.24
		Τεχνικό εξόδου:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο)= $453.08+580.64$		1033.72
			Σύνολο:	3 016.20
		Θέση	υπολογισμός L	m²
7	B-36	Μόνωση με διπλή ασφαλική επάλειψη		ΟΔΟ-2411
		εξωτερική επιφάνεια τοιχωμάτων οχετού:		
		E1= $2*8*2.6$		41.60
		επιφάνεια πτερυγότοιχων σε επαφή με την επίχωση:		
		E2= $4*0.5*4.2*(0.5+2.6)=$		26.04

				Σύνολο:	67.64
		Θέση	υπολογισμός E		m²
8	B-37.2	Στεγάνωση επιφανειών σκυροδέματος με διπλή στρώση ασφαλτόπανου και τσιμεντοκονίαμα προστασίας		ΟΔΟ-2412	
		επιφάνεια πλάκας οχετού:			
		E= (8*2*0.25)*(2.6+2*2)=			49.50
				Σύνολο:	49.50
		Θέση	υπολογισμός L		m
9	12.03.01	Τσιμεντοσωλήνες διάτρητοι στραγγιστηρίων, εσωτερικής διαμέτρου 200 mm		ΟΔΟ-2861	
		Εκατέρωθεν των τοιχείων του οχετού			
		L1= 2*8=			16.00
		όπισθεν πτερυγοτοίχων			
		L2= 4*4.2=			16.80
				Σύνολο:	32.80
		Θέση	υπολογισμός V		m³
10	5.10	Φίλτρα στραγγιστηρίων από διαβαθμισμένα αδρανή		ΟΔΟ-2815	
		Διατομή στραγγιστηρίου:	0,50*0,50		
		V=	32.8*(0.50*0.50-π*0.25 ² /4)		6.59
			=		
				Σύνολο:	6.59
		Θέση	υπολογισμός E		m²
11	B-64.1	Γεωύφασμα στραγγιστηρίων		ΟΙΚ-7914	
		Ανάπτυγμα:	4*0,50+0,40(επικαλ.)	2.40 μ.	
		E=	32.8*2.4 =		78.72
				Σύνολο:	78.72
		Θέση	υπολογισμός L		m
12	B-43.1	Σφράγιση οριζόντιων αρμών με ελαστομερή ασφαλτική μαστίχη		ΥΔΡ-6370	
		Αρμοί φορέα			
		L=	1*2.6 =		2.60
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου			
		L=	3*2.6 =		7.80
				Σύνολο:	10.40

α/α	Άρθρα	Θέση	Υπολογισμός V	m ³
1	B-1	Εκσκαφή θεμελίων τεχνικών έργων και τάφρων πλάτους έως 5,0 m		ΟΔΟ-2151
		α. Εκσκαφές από φυσικό έδαφος έως άνω στάθμη εξυγίανσης:		
		Ενδεικτική επιφάνεια από εγκάρσια τομή του οχετού στον άξονα:		
		E = 11.50 τ.μ.		
		Vα = 11.5 * 12 =		138.00
		β. Εκσκαφές έδρασης \ εξυγίανσης κορμού τεχνικού:		
		Μήκος = 12.00 μ.		
		Βάθος (κάτω από το φυσικό έδαφος) = 1.00 μ.		
		Διατομή:		
		πυθμένας = 2.42*1 =	2.42 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 2:1) = 2.42+1*(1/2)*1 =	2.92 μ.	
		Vβ= 0.50*(2.42+2.92)*1*12 =		32.04
		γ. Εκσκαφές τεχνικού εισόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.60 μ.	
		E1,εξ.= 0.50*(4.6+5.6)*1=	5.10 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 11.3+2*(1/2)*1=	15.30 μ.	
		E2,εξ.= 0.50*(11.3+15.3)*1=	13.30 τ.μ.	
		Vγ= 0.50*(5.1+13.3)*2.11 =		19.41
		δ. Εκσκαφές τεχνικού εξόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.60 μ.	
		E1,εξ.= 0.50*(4.6+5.6)*1=	5.10 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 11.3+2*(1/2)*1=	12.30 μ.	
		E2,εξ.= 0.50*(11.3+12.3)*1=	11.80 τ.μ.	
		Vδ= 0.50*(5.1+11.8)*2.11 =		17.83
			Σύνολο:	207.28
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
2	A-20	Κατασκευή Επιχώματος		ΟΔΟ-1530
		α.Πίσω από τον κορμό τεχνικού		
		Βάση= (2+2*0.3)+2*1+2*(1/2)*0.5=	5.10 μ.	
		Ύψος= 2.6+0.15+0.85=	3.60 μ.	

		Στέψη (κλίση πρανών 2:1) =	$5.1+2*(1/2)*3.6=$	8.70 μ.	
		Vα=	$[0.50*(5.1+8.7)*3.6-2.7*2.6-0.15*5.7-0.5*0.5*2]*12=$		197.58
		β. Πίσω από τους πτερυγότοιχους:			
		πρίσματα πλήρωσης:	επιφάνεια σε επαφή με την διατομή μεταβατικών έργων κατά μήκος του κορμού:		
		E1=	$0.50*3.6*[2.1+(2.1+3.6*1/2)]$ =	10.80 τ.μ.	
		E2 (στο άκρο του πτερυγότοιχου) =	0.00 τ.μ.		
		Μήκος πρίσματος=	3.65 μ.		
		για τέσσερα πρίσματα: Vβ=	$4*1/3*3.65*10.8$		52.56
				Σύνολο:	250.14
		Θέση	υπολογισμός V		m ³
3	A-23	Κατασκευή στρώσης άμμου -σκύρων μεταβλητού πάχους (Εξυγιαντική στρώση)			ΟΔΟ-3211.B
		α. Κάτω από τον κορμό τεχνικού			
		Μήκος=	12.00 μ.		
		Πάχος=	0.50 μ.		
		Διατομή:			
		Πυθμένας=	2.6	2.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$2.6+2*(1/2)*0.5=$	3.10 μ.	
		Vα=	$0.50*(2.6+3.1)*0.5*12=$		17.10
		β. Κάτω από το τεχνικού εισόδου:			
		Μέσο πάχος εξυγίανσης=	0.50 μ.		
		Μήκος εξυγίανσης=	3.65 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:			
		Πυθμένας=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$4.6+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.	
		E1,εξ.=	$0.50*(4.6+5.1)*0.5=$	2.43 μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:			
		Πυθμένας=	$9.3+2*0.5=$	4.65 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$4.65+2*(1/2)*0.5=$	5.15 μ.	
		E2,εξ.=	$0.50*(4.65+5.15)*0.5=$	2.45 μ.	
		Vβ=	$0.50*(2.43+2.45)*3.65=$		8.91
		γ. Κάτω από το τεχνικού εξόδου:			
		Μέσο πάχος εξυγίανσης=	0.50 μ.		
		Μήκος εξυγίανσης=	3.65 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:			
		Πυθμένας=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$4.6+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.	
		E1,εξ.=	$0.50*(4.6+5.1)*0.5=$	2.43 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:			
		Πυθμένας=	$9.3+2*0.5=$	10.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$10.3+2*(1/2)*0.5=$	10.80 μ.	
		E2,εξ.=	$0.50*(10.3+10.8)*0.5=$	5.28 τ.μ.	
		Vγ=	$0.50*(2.43+5.275)*3.65=$		14.06
				Σύνολο:	40.07

		Θέση	υπολογισμός V	m ³
4	B-29.2.2	Κοιτοστρώσεις, περιβλήματα αγωγών, εξομαλυντικές στρώσεις κλπ από σκυρόδεμα C12/15		ΟΔΟ-2531
		α. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης κορμού οχετού:		
		Μήκος=	$12-3*0.25=$	11.25 μ.
		Πάχος=		0.15 μ.
		Πλάτος=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.
		Vα=	$11.25*0.15*4.6=$	7.76
		β. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης τεχνικού εισόδου - εξόδου:		
		b1 (μικρή βάση) =		2.60 μ.
		b2 (μεγάλη βάση) =		9.30 μ.
		h (μήκος) =	$2.11-0.25=$	1.86 μ.
		Vβ=	$2*0.50*(2.6+9.3)*1.86*0.15=$	3.32
				Σύνολο: 11.08
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
5	B-29.4.2 Σχ.1	Κατασκευή κιβωτιοειδών οχετών με οπλισμένο σκυρόδεμα C25/30		ΟΔΟ-2551
		α. Κιβώτιο:		
		Διατομή: E=	$2.6*2.6-2*2=$	2.76 τ.μ.
		Vα=	$12*2.76=$	33.12
		β. Κορωνίδες & χαλινά κορμού τεχνικού:		
		Vβ=	$2*2.6*0.25*0.3+3*2.6*0.25*0.5=$	1.37
		γ. Τεχνικών εισόδου - εξόδου:		
		1. Πλάκα δαπέδου:		
		Vγ1=	$1/2*2.11*(2.6+9.3)*0.25*2 =$	6.28
		Τοιχεία:		
		Μήκος τοιχείου μέχρι το χαλινό=	$1.86/\cos 30^\circ =$	2.15 μ.
		Διατομή αρχής=	$(2.6+0.25)*0.25+0.25^2/2 =$	0.74 τ.μ.
		Διατομή τέλους=	$0.25*(0.5+0.25) =$	0.19 τ.μ.
		Vγ2=	$0.5*2.15*(0.74+0.19)*4 =$	4.00
		3. Μετωπικά τοιχεία:		
		Vγ3=	$0.8*0.25*(0.5+0.25+0.5)*4 =$	1.00
		4.Χάλινος:		
		Vγ4=	$9.3*0.25*0.5*2 =$	2.33
				Σύνολο: 48.10
		Θέση	υπολογισμός B	kg
6	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος B500C εκτός υπογείων έργων		ΟΔΟ-2612
		Κορμός οχετού:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) =	$210.53 \text{ kg/m} * 12 \text{ m} =$	2526.36
		Κορωνίδες & χαλινό:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) =	$112.68+185.56$	298.24
		Τεχνικό εξόδου:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο)=	$453.08+580.64$	1033.72
				Σύνολο: 3 858.32

		Θέση	υπολογισμός L	m ²
7	B-36	Μόνωση με διπλή ασφαλική επάλειψη	ΟΔΟ-2411	
		εξωτερική επιφάνεια τοιχωμάτων οχετού:		
		E1= 2*12*2.6		62.40
		επιφάνεια πτερυγότοιχων σε επαφή με την επίχωση:		
		E2= 4*0.5*4.2*(0.5+2.6)=		26.04
			Σύνολο:	88.44
		Θέση	υπολογισμός E	m ²
8	B-37.2	Στεγάνωση επιφανειών σκυροδέματος με διπλή στρώση ασφαλτόπανου και τσιμεντοκονίαμα προστασίας	ΟΔΟ-2412	
		επιφάνεια πλάκας οχετού:		
		E= (12-2*0.25)*(2.6+2*2)=		75.90
			Σύνολο:	75.90
		Θέση	υπολογισμός L	m
9	12.03.01	Τσιμεντοσωλήνες διάτρητοι στραγγιστηρίων, εσωτερικής διαμέτρου 200 mm	ΟΔΟ-2861	
		Εκατέρωθεν των τοιχείων του οχετού		
		L1= 2*12=		24.00
		όπισθεν πτερυγοτοιχών		
		L2= 4*4.2=		16.80
			Σύνολο:	40.80
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
10	5.10	Φίλτρα στραγγιστηρίων από διαβαθμισμένα αδρανή	ΟΔΟ-2815	
		Διατομή στραγγιστηρίου: 0,50*0,50		
		V= 40.8*(0.50*0.50-π*0.25 ² /4)		8.20
		=		
			Σύνολο:	8.20
		Θέση	υπολογισμός E	m ²
11	B-64.1	Γεωύφασμα στραγγιστηρίων	ΟΙΚ-7914	
		Ανάπτυγμα: 4*0,50+0,40(επικαλ.)	2.40 μ.	
		E= 40.8*2.4 =		97.92
			Σύνολο:	97.92
		Θέση	υπολογισμός L	m
12	B-43.1	Σφράγιση οριζόντιων αρμών με ελαστομερή ασφαλική μαστίχη εφαρμοζόμενη εν θερμώ	ΥΔΡ-6370	
		Αρμοί φορέα		
		L= 2*2.6 =		5.20
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου		
		L= 4*2.6 =		10.40
			Σύνολο:	15.60

		Θέση	υπολογισμός L	m
13	B-43.2	Σφράγιση κατακόρυφων και κεκλιμένων αρμών με πλαστομερή ασφαλτική μαστίχη		ΥΔΡ-6370
		Αρμοί φορέα		
		L= 2*2.6 =		5.20
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου		
		L= 4*2.6 =		10.40
			Σύνολο:	15.60

α/α	Άρθρα	Θέση	Υπολογισμός V	m ³
1	B-1	Εκσκαφή θεμελίων τεχνικών έργων και τάφρων πλάτους έως 5,0 m		ΟΔΟ-2151
		α. Εκσκαφές από φυσικό έδαφος έως άνω στάθμη εξυγίανσης:		
		Ενδεικτική επιφάνεια από εγκάρσια τομή του οχετού στον άξονα:		
		E = 8.86 τ.μ.		
		Vα = 8.86 * 8 =		70.88
		β. Εκσκαφές έδρασης \ εξυγίανσης κορμού τεχνικού:		
		Μήκος = 8.00 μ.		
		Βάθος (κάτω από το φυσικό έδαφος) = 1.00 μ.		
		Διατομή:		
		πυθμένας = 2.42*1 =	2.42 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 2:1) = 2.42+1*(1/2)*1 =	2.92 μ.	
		Vβ= 0.50*(2.42+2.92)*1*8 =		21.36
		γ. Εκσκαφές τεχνικού εισόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.60 μ.	
		E1,εξ.= 0.50*(4.6+5.6)*1=	5.10 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 11.3+2*(1/2)*1=	15.30 μ.	
		E2,εξ.= 0.50*(11.3+15.3)*1=	13.30 τ.μ.	
		Vγ= 0.50*(5.1+13.3)*2.11 =		19.41
		δ. Εκσκαφές τεχνικού εξόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.60 μ.	
		E1,εξ.= 0.50*(4.6+5.6)*1=	5.10 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) = 11.3+2*(1/2)*1=	12.30 μ.	
		E2,εξ.= 0.50*(11.3+12.3)*1=	11.80 τ.μ.	
		Vδ= 0.50*(5.1+11.8)*2.11 =		17.83
			Σύνολο:	129.48
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
2	A-20	Κατασκευή Επιχώματος		ΟΔΟ-1530
		α.Πίσω από τον κορμό τεχνικού		
		Βάση= (2+2*0.3)+2*1+2*(1/2)*0.5=	5.10 μ.	
		Ύψος= 2.6+0.15+0.85=	3.60 μ.	
		Στέψη (κλίση πρτανών 2:1) = 5.1+2*(1/2)*3.6=	8.70 μ.	

		$V\alpha = [0.50 \cdot (5.1 + 8.7) \cdot 3.6 - 2.7 \cdot 2.6 - 0.15 \cdot 5.7 - 0.5 \cdot 0.5 \cdot 2] \cdot 8.86 =$		145.88
		β. Πίσω από τους πτερυγότοιχους:		
		πρίσματα πλήρωσης:	επιφάνεια σε επαφή με την οριζόντιη μεταρραβή των εργαζομένων κατά μήκος του κορμού:	
		$E1 = 0.50 \cdot 3.6 \cdot [2.1 + (2.1 + 3.6 \cdot 1/2)] =$	10.80 τ.μ.	
		$E2$ (στο άκρο του πτερυγότοιχου) =	0.00 τ.μ.	
		Μήκος πρίσματος =	3.65 μ.	
		για τέσσερα πρίσματα: $V\beta = 4 \cdot 1/3 \cdot 3.65 \cdot 10.8$		52.56
			Σύνολο:	198.44
		Θέση	υπολογισμός V	m³
3	A-23	Κατασκευή στρώσης άμμου -σκύρων μεταβλητού πάχους (Εξυγιαντική	ΟΔΟ-3211.B	
		α. Κάτω από τον κορμό τεχνικού		
		Μήκος =	8.00 μ.	
		Πάχος =	0.50 μ.	
		Διατομή:		
		Πυθμένας =	4.6	4.60 μ.
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$4.6 + 2 \cdot (1/2) \cdot 0.5 =$	5.10 μ.
		$V\alpha = 0.50 \cdot (4.6 + 5.1) \cdot 8 =$		19.40
		β. Κάτω από το τεχνικού εισόδου:		
		Μέσο πάχος εξυγιάνσης =	0.50 μ.	
		Μήκος εξυγιάνσης =	2.11 μ.	
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας =	$2.6 + 2 \cdot 1 =$	4.60 μ.
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$4.6 + 2 \cdot (1/2) \cdot 0.5 =$	5.10 μ.
		E1,εξ. =	$0.50 \cdot (4.6 + 5.1) \cdot 0.5 =$	2.43 μ.
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας =	$9.3 + 2 \cdot 0.5 =$	4.65 μ.
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$4.65 + 2 \cdot (1/2) \cdot 0.5 =$	5.15 μ.
		E2,εξ. =	$0.50 \cdot (4.65 + 5.15) \cdot 0.5 =$	2.45 μ.
		$V\beta = 0.50 \cdot (2.43 + 2.45) \cdot 2.11 =$		5.15
		γ. Κάτω από το τεχνικού εξόδου:		
		Μέσο πάχος εξυγιάνσης =	0.50 μ.	
		Μήκος εξυγιάνσης =	2.11 μ.	
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας =	$2.6 + 2 \cdot 1 =$	4.60 μ.
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$4.6 + 2 \cdot (1/2) \cdot 0.5 =$	5.10 μ.
		E1,εξ. =	$0.50 \cdot (4.6 + 5.1) \cdot 0.5 =$	2.43 τ.μ.
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας =	$9.3 + 2 \cdot 0.5 =$	10.30 μ.
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) =	$10.3 + 2 \cdot (1/2) \cdot 0.5 =$	10.80 μ.
		E2,εξ. =	$0.50 \cdot (10.3 + 10.8) \cdot 0.5 =$	5.28 τ.μ.
		$V\gamma = 0.50 \cdot (2.43 + 5.275) \cdot 2.11 =$		8.13
			Σύνολο:	32.68

		Θέση	υπολογισμός V	m ³
4	B-29.2.2	Κοιτοστρώσεις, περιβλήματα αγωγών, εξομαλυντικές στρώσεις κλπ από	ΟΔΟ-2531	
		α. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης κορμού οχετού:		
		Μήκος=	$8-3*0.25=$	7.25 μ.
		Πάχος=		0.15 μ.
		Πλάτος=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.
		Vα=	$7.25*0.15*4.6=$	5.00
		β. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης τεχνικού εισόδου - εξόδου:		
		b1 (μικρή βάση) =		2.60 μ.
		b2 (μεγάλη βάση) =		9.30 μ.
		h (μήκος) =	$2.11-0.25=$	1.86 μ.
		Vβ=	$2*0.50*(2.6+9.3)*1.86*0.15=$	3.32
			Σύνολο:	8.32
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
5	B-29.4.2 Σχ.1	Κατασκευή κιβωτιοειδών οχετών με οπλισμένο σκυρόδεμα C25/30	ΟΔΟ-2551	
		α. Κιβώτιο:		
		Διατομή: E=	$2.6*2.6-2*2=$	2.76 τ.μ.
		Vα=	$8*2.76=$	22.08
		β. Κορωνίδες & χαλινά κορμού τεχνικού:		
		Vβ=	$2*2.6*0.25*0.3+3*2.6*0.25*0.5=$	1.37
		γ. Τεχνικών εισόδου - εξόδου:		
		1. Πλάκα δαπέδου:		
		Vγ1=	$1/2*2.11*(2.6+9.3)*0.25*2 =$	6.28
		Τοιχεία:		
		Μήκος τοιχείου μέχρι το χαλινό=	$1.86/\cos 60^\circ =$	3.72 μ.
		Διατομή αρχής=	$(2.6+0.25)*0.25+0.25^2/2 =$	0.74 τ.μ.
		Διατομή τέλους=	$0.25*(0.5+0.25) =$	0.19 τ.μ.
		Vγ2=	$0.5*3.72*(0.74+0.19)*4 =$	6.92
		3. Μετωπικά τοιχεία:		
		Vγ3=	$0.8*0.25*(0.5+0.25+0.5)*4 =$	1.00
		4.Χάλινος:		
		Vγ4=	$9.3*0.25*0.5*2 =$	2.33
			Σύνολο:	39.98
		Θέση	υπολογισμός B	kg
6	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος B500C εκτός υπογειών έργων	ΟΔΟ-2612	
		Κορμός οχετού:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) =	$210.53 \text{ kg/m} * 8 \text{ m} =$	1684.24
		Κορωνίδες & χαλινό:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) =	$112.68+185.56$	298.24
		Τεχνικό εξόδο:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο)=	$453.08+580.64$	1033.72
			Σύνολο:	3 016.20

		Θέση	υπολογισμός L	m ²
7	B-36	Μόνωση με διπλή ασφαλική επάλειψη	ΟΔΟ-2411	
		εξωτερική επιφάνεια τοιχωμάτων οχετού:		
		E1= 2*8*2.6		41.60
		επιφάνεια πτερυγότοιχων σε επαφή με την επίχωση:		
		E2= 4*0.5*4.2*(0.5+2.6)=		26.04
			Σύνολο:	67.64
		Θέση	υπολογισμός E	m ²
8	B-37.2	Στεγάνωση επιφανειών σκυροδέματος με διπλή στρώση ασφαλτόπανου	ΟΔΟ-2412	
		επιφάνεια πλάκας οχετού:		
		E= (8-2*0.25)*(2.6+2*2)=		49.50
			Σύνολο:	49.50
		Θέση	υπολογισμός L	m
9	12.03.01	Τσιμεντοσωλήνες διάτρητοι στραγγιστηρίων, εσωτερικής διαμέτρου 200	ΟΔΟ-2861	
		Εκατέρωθεν των τοιχείων του οχετού		
		L1= 2*8=		16.00
		όπισθεν πτερυγοτοιχών		
		L2= 4*4.2=		16.80
			Σύνολο:	32.80
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
10	5.10	Φίλτρα στραγγιστηρίων από διαβαθμισμένα αδρανή	ΟΔΟ-2815	
		Διατομή στραγγιστηρίου: 0,50*0,50		
		V= 32.8*(0.50*0.50-π*0.25 ² /4)		6.59
		=		
			Σύνολο:	6.59
		Θέση	υπολογισμός E	m ²
11	B-64.1	Γεώφασμα στραγγιστηρίων	ΟΙΚ-7914	
		Ανάπτυγμα: 4*0,50+0,40(επικαλ.)	2.40 μ.	
		E= 32.8*2.4 =		78.72
			Σύνολο:	78.72
		Θέση	υπολογισμός L	m
12	B-43.1	Σφράγιση οριζόντιων αρμών με ελαστομερή ασφαλική μαστίχη	ΥΔΡ-6370	
		Αρμοί φορέα		
		L= 1*2.6 =		2.60
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου		
		L= 3*2.6 =		7.80
			Σύνολο:	10.40

		Θέση	υπολογισμός L	m
13	B-43.2	Σφράγιση κατακόρυφων και κεκλιμένων αρμών με πλαστομερή ασφαλτική μαστίχη		ΥΔΡ-6370
		Αρμοί φορέα		
		L= 1*2.6 =		2.60
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου		
		L= 3*2.6 =		7.80
			Σύνολο:	10.40

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΚΡΕΒΑΤΟΣ-ΚΑΓΚΕΛΟ L=4+281ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ17
ΠΛΑΚΟΣΚΕΠΗΣ ΟΧΕΤΟΣ 2.00x2.00 L=10m

Χ.Θ. 4+031.53ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ=522449 Υ: 4451514

α/α	Άρθρα	Θέση	Υπολογισμός V	m ³
1	B-1	Εκσκαφή θεμελίων τεχνικών έργων και τάφρων πλάτους έως 5,0 m		ΟΔΟ-2151
		α. Εκσκαφές από φυσικό έδαφος έως άνω στάθμη εξυγίανσης:		
		Ενδεικτική επιφάνεια από εγκάρσια τομή του οχετούστον άξονα:		
		E = 8.33 τ.μ.		
		Vα = 8.33 * 10 =		83.30
		β. Εκσκαφές έδρασης \ εξυγίανσης κορμού τεχνικού:		
		Μήκος = 10.00 μ.		
		Βάθος (κάτω από το φυσικό έδαφος) = 1.00 μ.		
		Διατομή:		
		πυθμένας = 2.42*1 =	2.42 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 2:1) = 2.42+1*(1/2)*1 =	2.92 μ.	
		Vβ = 0.50*(2.42+2.92)*1*10 =		26.70
		γ. Εκσκαφές τεχνικού εισόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 2:1) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.10 μ.	
		E1,εξ.= 0.50*(4.6+5.1)*1=	4.85 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 2:1) = 11.3+1*(1/2)*1=	11.80 μ.	
		E2,εξ.= 0.50*(11.3+11.8)*1=	11.55 τ.μ.	
		Vγ = 0.50*(4.85+11.55)*2.11 =		17.30
		δ. Εκσκαφές τεχνικού εξόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής= 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής= 2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 2.6+2*1=	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 2:1) = 4.6+2*(1/2)*1=	5.60 μ.	
		E1,εξ.= 0.50*(4.6+5.6)*1=	5.10 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας= 9.3+2*1=	11.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 2:1) = 11.3+2*(1/2)*1=	14.30 μ.	
		E2,εξ.= 0.50*(11.3+14.3)*1=	12.80 τ.μ.	
		Vδ = 0.50*(5.1+12.8)*2.11 =		18.88
				Σύνολο: 146.18
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
2	A-20	Κατασκευή Επιχώματος		ΟΔΟ-1530
		α.Πίσω από τον κορμό τεχνικού		
		Βάση= (2+2*0.3)+2*1+2*(1/2)*0.5=	5.10 μ.	

		Υψος=	$2.6+0.15+0.85=$	3.60 μ.	
		Στέψη (κλίση πρτανών 2:1) =	$5.1+2*(1/2)*3.6=$	8.70 μ.	
		Vα=	$[0.50*(5.1+8.7)*3.6-2.7*2.6-0.15*5.7-0.5*0.5*2]*10=$		164.65
		β. Πίσω από τους πτερυγότοιχους:			
		πρίσματα πλήρωσης:	επιφάνεια σε επαφή με την διατομή μεταβατικών έργων κατά μήκος του κορμού:		
		E1=	$0.50*3.6*[2.11+(2.11+3.6*1/2)] =$	10.84 τ.μ.	
		E2 (στο άκρο του πτερυγότοιχου) =	0.00 τ.μ.		
		Μήκος πρίσματος=	3.65 μ.		
		για τέσσερα πρίσματα: Vβ=	$4*1/3*3.65*10.84$		52.75
				Σύνολο:	217.40
		Θέση	υπολογισμός V		m ³
3	A-23	Κατασκευή στρώσης άμμου -σκύρων μεταβλητού πάχους (Εξυγιαντική στρώση)			ΟΔΟ-3211.Β
		α. Κάτω από τον κορμό τεχνικού			
		Μήκος=	10.00 μ.		
		Πάχος=	0.50 μ.		
		Διατομή:			
		Πυθμένας=	2.6	2.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) =	$2.6+2*(1/2)*0.5=$	3.10 μ.	
		Vα=	$0.50*(2.6+3.1)*0.5*10=$		14.25
		β. Κάτω από το τεχνικού εισόδου:			
		Μέσο πάχος εξυγίανσης=	0.50 μ.		
		Μήκος εξυγίανσης=	2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εισόδου:			
		Πυθμένας=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) =	$4.6+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.	
		E1,εξ.=	$0.50*(4.6+5.1)*0.5=$	2.43 μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εισόδου:			
		Πυθμένας=	$9.3+2*0.5=$	4.65 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) =	$4.65+2*(1/2)*0.5=$	5.15 μ.	
		E2,εξ.=	$0.50*(4.65+5.15)*0.5=$	2.45 μ.	
		Vβ=	$0.50*(2.43+2.45)*2.11=$		5.15
		γ. Κάτω από το τεχνικού εξόδου:			
		Μέσο πάχος εξυγίανσης=	0.50 μ.		
		Μήκος εξυγίανσης=	2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:			
		Πυθμένας=	$2.6+2*1=$	4.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) =	$4.6+2*(1/2)*0.5=$	5.10 μ.	
		E1,εξ.=	$0.50*(4.6+5.1)*0.5=$	2.43 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:			
		Πυθμένας=	$9.3+2*0.5=$	10.30 μ.	
		στέψη (κλίση πρτανών 1:2) =	$10.3+2*(1/2)*0.5=$	10.80 μ.	
		E2,εξ.=	$0.50*(10.3+10.8)*0.5=$	5.28 τ.μ.	
		Vγ=	$0.50*(2.43+5.275)*2.11=$		8.13
				Σύνολο:	27.53

		Θέση	υπολογισμός V	m ³
4	B-29.2.2	Κοιτοστρώσεις, περιβλήματα αγωγών, εξομαλυντικές στρώσεις κλπ από σκυρόδεμα C12/15	ΟΔΟ-2531	
		α. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης κορμού οχετού:		
		Μήκος= $10-3*0.25=$	9.25 μ.	
		Πάχος=	0.15 μ.	
		Πλάτος= $2.6+2*1=$	4.60 μ.	
		Vα= $9.25*0.15*4.6=$		6.38
		β. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης τεχνικού εισόδου - εξόδου:		
		b1 (μικρή βάση) =	2.60 μ.	
		b2 (μεγάλη βάση) =	9.30 μ.	
		h (μήκος) = $2.11-0.25=$	1.86 μ.	
		Vβ= $2*0.50*(2.6+9.3)*1.86*0.15=$		3.32
			Σύνολο:	9.70
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
5	B-29.4.2 Σχ.1	Κατασκευή κιβωτιοειδών οχετών με οπλισμένο σκυρόδεμα C25/30	ΟΔΟ-2551	
		α. Κιβώτιο:		
		Διατομή: E= $2.6*2.6-2*2=$	2.76 τ.μ.	
		Vα= $10*2.76=$		27.60
		β. Κορωνίδες & χαλινά κορμού τεχνικού:		
		Vβ= $2*2.6*0.25*0.3+3*2.6*0.25*0.5=$		1.37
		γ. Τεχνικών εισόδου - εξόδου:		
		1. Πλάκα δαπέδου:		
		Vγ1= $1/2*2.11*(2.6+9.3)*0.25*2 =$		6.28
		Τοιχεία:		
		Μήκος τοιχείου μέχρι το χαλινό= $1.86/\cos 30^\circ =$	2.15 μ.	
		Διατομή αρχής= $(2.6+0.25)*0.25+0.25^2/2 =$	0.74 τ.μ.	
		Διατομή τέλους= $0.25*(0.5+0.25) =$	0.19 τ.μ.	
		Vγ2= $0.5*2.15*(0.74+0.19)*4 =$		4.00
		3. Μετωπικά τοιχεία:		
		Vγ3= $0.8*0.25*(0.5+0.25+0.5)*4 =$		1.00
		4. Χαλίνος:		
		Vγ4= $9.3*0.25*0.5*2 =$		2.33
			Σύνολο:	42.58
		Θέση	υπολογισμός B	kg
6	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος B500C εκτός υπογειών έργων	ΟΔΟ-2612	
		Κορμός οχετού:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) = $210.53 \text{ kg/m} * 10 \text{ m} =$		2105.30
		Κορωνίδες & χαλινό:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) = $112.68+185.56$		298.24
		Τεχνικό εξόδο:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) = $453.08+580.64$		1049.53
			Σύνολο:	3 453.07

		Θέση	υπολογισμός L	m ²
7	B-36	Μόνωση με διπλή ασφαλτική επάλειψη	ΟΔΟ-2411	
		εξωτερική επιφάνεια τοιχωμάτων οχετού:		
		E1= 2*10*2.6		52.00
		επιφάνεια πτερυγότοιχων σε επαφή με την επίχωση:		
		E2= 4*0.5*4.2*(0.5+2.6)=		26.04
			Σύνολο:	78.04
		Θέση	υπολογισμός E	m ²
8	B-37.2	Στεγάνωση επιφανειών σκυροδέματος με διπλή στρώση ασφαλτόπανου και τσιμεντοκονίαμα προστασίας	ΟΔΟ-2412	
		επιφάνεια πλάκας οχετού:		
		E= (10-2*0.25)*(2.6+2*2)=		62.70
			Σύνολο:	62.70
		Θέση	υπολογισμός L	m
9	12.03.01	Τσιμεντοσωλήνες διάτρητοι στραγγιστηρίων, εσωτερικής διαμέτρου 200 mm	ΟΔΟ-2861	
		Εκατέρωθεν των τοιχείων του οχετού		
		L1= 2*10=		20.00
		όπισθεν πτερυγοτοιχών		
		L2= 4*4.2=		16.80
			Σύνολο:	36.80
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
10	5.10	Φίλτρα στραγγιστηρίων από διαβαθμισμένα αδρανή	ΟΔΟ-2815	
		Διατομή στραγγιστηρίου:	0,50*0,50	
		V= 36.8*(0.50*0.50-π*0.25 ² /4)		7.39
			Σύνολο:	7.39
		Θέση	υπολογισμός E	m ²
11	B-64.1	Γεωύφασμα στραγγιστηρίων	ΟΙΚ-7914	
		Ανάπτυγμα: 4*0,50+0,40(επικαλ.)	2.40 μ.	
		E= 36.8*2.4 =		88.32
			Σύνολο:	88.32
		Θέση	υπολογισμός L	m
12	B-43.1	Σφράγιση οριζόντιων αρμών με ελαστομερή ασφαλτική μαστίχη εφαρμοζόμενη εν θερμώ	ΥΔΡ-6370	
		Αρμοί φορέα		
		L= 1*2.6 =		2.60
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου		
		L= 3*2.6 =		7.80
			Σύνολο:	10.40

		Θέση	υπολογισμός L	m
13	B-43.2	Σφράγιση κατακόρυφων και κεκλιμένων αρμών με πλαστομερή ασφαλτική μαστίχη		ΥΔΡ-6370
		Αρμοί φορέα		
		L= 1*2.6 =		2.60
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου		
		L= 3*2.6 =		7.80
			Σύνολο:	10.40

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΣΟΦΟΝΙΟΣ-ΜΕΤΑΜΟΡΦΩΣΗ-ΜΟΝΑΣΤΗΡΙ L=1+250ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ18
ΡΕΙΘΡΟ 14.00Χ5.00

Χ.Θ. 0+247.78ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ: 524338 Υ: 4452055

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-18) $E_1=2.79m^2$	m ³	15.00	2.79		41.85	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-18) $E_2=0.87m^2$	m ³	15.00	0.87		13.05	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-18) $E_3=2.05m^2$	m ³	15.00	2.05		30.75	
		Σύνολο					85.65	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 15Χ5.5Χ0.25	m ³	15.00	5.50	0.25	20.63	
		Σύνολο					20.63	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				85.65	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	20.63	8.09	32.52	62.11	
		Σύνολο					23.54	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 14.2Χ5.7Χ0.1	m ³	14.20	5.70	0.10	8.09	
		Σύνολο					8.09	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 14Χ5.5Χ0.25=	m ³	14.00	5.50	0.25	19.25	
β		Τοιχείο Ανάντι 14Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	14.00	0.25	0.65	2.28	
γ		Τοιχείο Κατάντι 14Χ0.25Χ(2+1)=	m ³	14.00	0.25	3.00	10.50	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					33.39	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 692.98	
		Σύνολο					2 692.98	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(14,0μ. \times 5,0μ.) = 70,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m2 (από Πίνακα Οπλισμού)		70m2 x 12,34Kg/m2			863.80	
		Σύνολο					863.80	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 14.2Χ5.7	m ²	14.20	5.70		80.94	
		Σύνολο					80.94	

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΣΟΦΟΝΙΟΣ-ΜΕΤΑΜΟΡΦΩΣΗ-ΜΟΝΑΣΤΗΡΙ L=1+250ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ19
ΡΕΙΘΡΟ 22.00Χ5.00

Χ.Θ. 0+469.23ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ: 524268 Υ: 4451913

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-19) $E_1=2.58m^2$	m ³	23.00	2.58		59.34	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-19) $E_2=0.99m^2$	m ³	23.00	0.99		22.77	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-19) $E_3=1.22m^2$	m ³	23.00	1.22		28.06	
		Σύνολο					110.17	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 23Χ5.5Χ0.25	m ³	23.00	5.50	0.25	31.63	
		Σύνολο					31.63	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				110.17	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Μεταβατικών Επιχωμάτων	m ³	31.63	12.65	45.37	91.02	
		Σύνολο					19.15	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 22.2Χ5.7Χ 0.1	m ³	22.20	5.70	0.10	12.65	
		Σύνολο					12.65	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 22Χ5.5Χ0.25=	m ³	22.00	5.50	0.25	30.25	
β		Τοιχείο Ανάντι 22Χ0.25Χ(1-0.25)=	m ³	22.00	0.25	0.75	4.13	
γ		Τοιχείο Κατάντι 22Χ0.25Χ(1.5+0.5)=	m ³	22.00	0.25	2.00	11.00	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					46.74	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 900.73	
		Σύνολο					2 900.73	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(22,0μ. x 5,0μ). = 110,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m ² (από Πίνακα Οπλισμού)		110m ² x 12,34Kg/m ²			1 357.40	
		Σύνολο					1 357.40	
7	B-64	Γεωφάσματα						
	B-64.2	Γεωφάσματα Διαχωρισμού 22.2Χ5.7	m ²	22.20	5.70		126.54	
		Σύνολο					126.54	

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-20) $E_1=2.55m^2$	m ³	23.00	2.55		58.65	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-20) $E_2=0.87m^2$	m ³	23.00	0.87		20.01	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-20) $E_3=1.98m^2$	m ³	23.00	1.98		45.54	
		Σύνολο					124.20	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 23Χ5.5Χ0.25	m ³	23.00	5.50	0.25	31.63	
		Σύνολο					31.63	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				124.20	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	31.63	12.65	50.32	95.97	
		Σύνολο					28.23	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 22.2Χ5.7Χ0.1	m ³	22.20	5.70	0.10	12.65	
		Σύνολο					12.65	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 22Χ5.5Χ0.25=	m ³	22.00	5.50	0.25	30.25	
β		Τοιχείο Ανάντι 22Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	22.00	0.25	0.65	3.58	
γ		Τοιχείο Κατάντι 22Χ0.25Χ(2+1)=	m ³	22.00	0.25	3.00	16.50	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					51.69	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				3 927.66	
		Σύνολο					3 927.66	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(22,0μ. \times 5,0μ.) = 110,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m ² (από Πίνακα Οπλισμού)		110m ² x 12,34Kg/m ²			1 357.40	
		Σύνολο					1 357.40	
7	B-64	Γεωφάσματα						
	B-64.2	Γεωφάσματα Διαχωρισμού 22.2Χ5.7	m ²	22.20	5.70		126.54	
		Σύνολο					126.54	

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΜΟΝΑΣΤΗΡΙ-ΣΠΗΛΙΑ ΑΓ. ΔΙΟΝΥΣΙΟΥ L=3+381ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ21
ΡΕΙΘΡΟ 14.00Χ5.00

Χ.Θ. 0+319.17ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ: 524646 Υ: 4452083

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-21) $E_1=2.60m^2$	m ³	15.00	2.60		39.00	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-21) $E_2=0.84m^2$	m ³	15.00	0.84		12.60	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-21) $E_3=1.93m^2$	m ³	15.00	1.93		28.95	
		Σύνολο					80.55	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 15Χ5.5Χ0.25	m ³	15.00	5.50	0.25	20.63	
		Σύνολο					20.63	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m ³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				80.55	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	20.63	8.09	32.52	62.11	
		Σύνολο					18.44	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 14.2Χ5.7Χ0.1	m ³	14.20	5.70	0.10	8.09	
		Σύνολο					8.09	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 14Χ5.5Χ0.25=	m ³	14.00	5.50	0.25	19.25	
β		Τοιχείο Ανάντι 14Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	14.00	0.25	0.65	2.28	
γ		Τοιχείο Κατάντι 14Χ0.25Χ(2+1)=	m ³	14.00	0.25	3.00	10.50	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					33.39	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 692.98	
		Σύνολο					2 692.98	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(14,0μ. \times 5,0μ.) = 70,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m2 (από Πίνακα Οπλισμού)		70m2 x 12,34Kg/m2			863.80	
		Σύνολο					863.80	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 14.2Χ5.7	m ²	14.20	5.70		80.94	
		Σύνολο					80.94	

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ ΔΑΣΙΚΟΥ
ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ, ΤΗΣ Ι.Μ.
ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΜΟΝΑΣΤΗΡΙ-ΣΠΗΛΙΑ ΑΓ. ΔΙΟΝΥΣΙΟΥ L=3+381ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ22
ΠΛΑΚΟΣΚΕΠΗΣ ΟΧΕΤΟΣ 1.00x1.00 L=9,0m

Χ.Θ. 0+835.72ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ=524957 Υ: 4452143

α/α	Άρθρα	Θέση	Υπολογισμός V	m ³
1	B-1	Εκσκαφή θεμελίων τεχνικών έργων και τάφρων πλάτους έως 5,0 m		ΟΔΟ-2151
		α. Εκσκαφές από φυσικό έδαφος έως άνω στάθμη εξυγίανσης: Ενδεικτική επιφάνεια από εγκάρσια τομή του οχετού στον άξονα:		
		E = 7.93 τ.μ.		
		Vα = 7.93 * 9 =		71.37
		β. Εκσκαφές έδρασης \ εξυγίανσης κορμού τεχνικού:		
		Μήκος = 9.00 μ.		
		Βάθος (κάτω από το φυσικό έδαφος) = 0.50 μ.		
		Διατομή:		
		πυθμένας = 1.87*0.5 =	0.94 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 2:1) = 0.935+2*(1/2)*0.5 =	1.44 μ.	
		Vβ = 0.50*(0.935+1.435)*1*9 =		5.33
		γ. Εκσκαφές τεχνικού εισόδου (φρεάτιο):		
		Μέσο βάθος εκσκαφής = 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής = 1.40 μ.		
		Διατομή:		
		πυθμένας = 1.6+2*1 =	3.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:3) = 3.6+2*(3/2)*1 =	4.60 μ.	
		Vγ = 0.50*(3.6+4.6)*1*1.4 =		5.74
		δ. Εκσκαφές τεχνικού εξόδου:		
		Μέσο βάθος εκσκαφής = 1.00 μ.		
		Μήκος εκσκαφής = 2.11 μ.		
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας = 1.5+2*1 =	3.50 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) = 3.5+1*(1/2)*1 =	4.00 μ.	
		E1,εξ. = 0.50*(3.5+4)*1 =	3.75 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας = 8.27+2*1 =	10.27 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) = 10.27+2*(1/2)*1 =	11.27 μ.	
		E2,εξ. = 0.50*(10.27+11.27)*1 =	10.77 τ.μ.	
		Vδ = 0.50*(3.75+10.77)*2.11 =		15.32
			Σύνολο:	97.76
		Θέση	υπολογισμός V	m³
2	A-20	Κατασκευή Επιχώματος		ΟΔΟ-1530
		α.Πίσω από τον κορμό τεχνικού		
		Βάση =	(+2*1+2*0)+2*0.25+2*(3/2)*1 =	3.50 μ.
		Ύψος =	1+1.5+0.15 =	2.65 μ.
		Στέψη (κλίση πρανών 2:1) =	3.5+2*(1/2)*2.65 =	6.15 μ.

		$V\alpha = [0.50 \cdot (3.5 + 6.15) \cdot 2.65 - 0.1 \cdot 1.5 \cdot 1.3 - 3.5 \cdot 0.5 \cdot 2] \cdot 9 =$		65.13
		β. Πίσω από τους πτερυγότοιχους:		
		πρίσματα πλήρωσης:	επιφάνεια σε επαφή με την διατομή μεταβατικών έργων κατά μήκος του κορμού:	
		$E1 = 0.50 \cdot 2.65 \cdot [0.5 + (0.5 + 2.65 \cdot 3/2)] =$	6.59 τ.μ.	
		$E2$ (στο άκρο του πτερυγότοιχου) =	0.00 τ.μ.	
		Μήκος πρίσματος =	2.11 μ.	
		για δύο πρίσματα: $V\beta = 2 \cdot 1/3 \cdot 2.11 \cdot 6.59$		9.27
		γ. Πίσω από τον κορμό του φρεατίου		
		Βάση = $(3.7 + 2 \cdot 1.2) + 2 \cdot 1 + 2 \cdot 3/2 \cdot 3.7$	4.90 μ.	
		Ύψος = $0.25 + 1.5 =$	1.75 μ.	
		Στέψη (κλίση πρανών 2:1) = $4.9 + 2 \cdot (1/2) \cdot 1.75 =$	6.65 μ.	
		$V\gamma = [0.50 \cdot (4.9 + 6.65) \cdot 1.75 - 0.25 \cdot 3.6 - 1.5 \cdot 1.34 - 3.5 \cdot 0.5 \cdot 2] \cdot 1.6 =$		5.91
			Σύνολο:	80.31
		Θέση	υπολογισμός V	m³
3	A-23	Κατασκευή στρώσης άμμου -σκύρων μεταβλητού πάχους (Εξυγιαντική στρώση)	ΟΔΟ-3211.B	
		α. Κάτω από τον κορμό τεχνικού		
		Μήκος =	9.00 μ.	
		Πάχος =	0.50 μ.	
		Διατομή:		
		Πυθμένας =	1.6	1.60 μ.
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) = $1.6 + 2 \cdot (1/2) \cdot 0.5 =$	2.10 μ.	
		$V\alpha = 0.50 \cdot (1.6 + 2.1) \cdot 0.5 \cdot 9 =$		8.33
		β. Κάτω από το τεχνικού εισόδου (φρεάτιο):		
		Μέσο πάχος εξυγίανσης =	1.00 μ.	
		Μήκος εξυγίανσης =	1.40 μ.	
		Διατομή:		
		Πυθμένας = $1.6 + 2 \cdot 1 =$	3.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 2:1) = $3.6 + 2 \cdot (1/2) \cdot 1 =$	4.60 μ.	
		$V\beta = 0.50 \cdot (3.6 + 4.6) \cdot 1 \cdot 1.4 =$		5.74
		γ. Κάτω από το τεχνικού εξόδου:		
		Μέσο πάχος εξυγίανσης =	0.50 μ.	
		Μήκος εξυγίανσης =	3.65 μ.	
		Διατομή E1,εξ. στην αρχή του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας = $2.6 + 2 \cdot 0.5 =$	3.60 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) = $3.6 + 2 \cdot (1/2) \cdot 0.5 =$	4.10 μ.	
		$E1,εξ. = 0.50 \cdot (3.6 + 4.1) \cdot 0.5 =$	1.93 τ.μ.	
		Διατομή E2,εξ. στο τέλος του τεχνικού εξόδου:		
		Πυθμένας = $7.85 + 2 \cdot 0.5 =$	8.85 μ.	
		στέψη (κλίση πρανών 1:2) = $8.85 + 2 \cdot (1/2) \cdot 0.5 =$	9.35 μ.	
		$E2,εξ. = 0.50 \cdot (8.85 + 9.35) \cdot 0.5 =$	4.55 τ.μ.	
		$V\gamma = 0.50 \cdot (1.93 + 4.55) \cdot 3.65 =$		11.83
			Σύνολο:	25.90

		Θέση	υπολογισμός V	m ³
4	B-29.2.2	Κοιτοστρώσεις, περιβλήματα αγωγών, εξομαλυντικές στρώσεις κλπ από σκυρόδεμα C12/15		ΟΔΟ-2531
		α. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης κορμού οχετού:		
		Μήκος=	$9-3*0.25=$	8.25 μ.
		Πάχος=		0.15 μ.
		Πλάτος=	$1.5+2*1=$	3.50 μ.
		Vα=	$8.25*0.15*3.5=$	4.33
		β. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης τεχνικού εισόδου - εξόδου:		
		b1 (μικρή βάση) =		1.50 μ.
		b2 (μεγάλη βάση) =		8.27 μ.
		h (μήκος) =	$9-0.25=$	8.75 μ.
		Vβ=	$2*0.50*(1.5+8.27)*8.75*0.15=$	12.82
		γ. Σκυρόδεμα εξομάλυνσης τεχνικού εισόδου (φρεάτιο):		
		Μήκος=		1.40 μ.
		Πάχος=		0.25 μ.
		Πλάτος=	$+2*0.25=$	3.60 μ.
		Vβ=	$1.4*0.25*3.6=$	0.45
				Σύνολο:
				17.60
		Θέση	υπολογισμός V	m ³
5	B-29.4.2 Σχ.1	Κατασκευή κιβωτιοειδών οχετών με οπλισμένο σκυρόδεμα C25/30		ΟΔΟ-2551
		α. Κιβώτιο:		
		Διατομή: E=	$1.5*1.5-1*1=$	1.25 τ.μ.
		Vα=	$9*1.25=$	11.25
		β. Κορωνίδες & χαλινά κορμού τεχνικού:		
		Vβ=	$2*1.5*0.25*0.25+3*1.5*0.25*0.5=$	0.75
		γ. Τεχνικό εισόδου φρεάτιο:		
		1. Πλάκα δαπέδου:		
		Vγ1=	$1.6*1.4*0.25=$	0.56
		2. Τοιχεία:		
		Μήκος πλαινού τοιχείου=		1.20 μ.
		Μήκος πίσω τοιχείου=		1.60 μ.
		Πάχος τοιχείων=		0.25 μ.
		Ύψος τοιχείων=	$1.5-0.25=$	1.25 μ.
		Vγ2=	$1.2*1.25*0.25*2+1.6*1.25*0.25=$	1.25
		γ. Τεχνικό - εξόδου:		
		1. Πλάκα δαπέδου:		
		Vγ1=	$1/2*2.11*(1.5+8.27)*0.25*2=$	5.15
		Τοιχεία:		
		Μήκος τοιχείου μέχρι το χαλινό=	$1.65/\cos 30^\circ =$	1.91 μ.
		Διατομή αρχής=	$(1.8+0.25)*0.25+0.25^2/2 =$	0.47 τ.μ.
		Διατομή τέλους=	$0.25*(0.5+0.25) =$	0.19 τ.μ.
		Vγ2=	$0.5*1.91*(0.47+0.19)*4 =$	2.52

		3. Μετωπικά τοιχεία:		
		$V\gamma3= 0.4*0.25*(0+0.25+0.5)*2 =$		0.15
		4.Χάλινος:		
		$V\gamma4= 8.27*0.25*0.5*2 =$		2.07
			Σύνολο:	23.70
		Θέση	υπολογισμός B	kg
6	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος B500C εκτός υπογειών έργων	ΟΔΟ-2612	
		Κορμός οχετού:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) =	$92.64 \text{ kg/m} * 9 \text{ m} =$	833.76
		Κορωνίδες & χαλινοί:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο) G2=	$25.11 \text{ kg} * 2 + 51.6 \text{ kg} * 3 =$	154.80
		Τεχνικό εξόδου:		
		(σύμφωνα με το σχέδιο)=	258.16	258.16
		Τεχνικό εισόδου (φρεάτιο):		
		G3=	$75.93 \text{ kg/m}^3 * 0.56 \text{ m}^3 =$	42.52
			Σύνολο:	1 289.24
		Θέση	υπολογισμός L	m²
7	B-36	Μόνωση με διπλή ασφαλτική επάλειψη	ΟΔΟ-2411	
		εξωτερική επιφάνεια τοιχωμάτων οχετού:		
		E1=	$2*9*2.6$	46.80
		επιφάνεια πτερυγοτόιχων σε επαφή με την επίχωση:		
		E2=	$4*0.5*4.2*(0.5+2.6)=$	26.04
			Σύνολο:	72.84
		Θέση	υπολογισμός E	m²
8	B-37.2	Στεγάνωση επιφανειών σκυροδέματος με διπλή στρώση ασφαλτόπανου και τσιμεντοκονίαμα προστασίας	ΟΔΟ-2412	
		επιφάνεια πλάκας οχετού:		
		E=	$(9-2*0.25)*(2.6+2*2)=$	56.10
			Σύνολο:	56.10
		Θέση	υπολογισμός L	m
9	12.03.01	Τσιμεντοσωλήνες διάτρητοι στραγγιστηρίων, εσωτερικής διαμέτρου 200 mm	ΟΔΟ-2861	
		Εκατέρωθεν των τοιχείων του οχετού		
		L1=	$2*9=$	18.00
		όπισθεν πτερυγοτόιχων		
		L2=	$4*4.2=$	16.80
			Σύνολο:	34.80

		Θέση	υπολογισμός V	m ³
10	5.10	Φίλτρα στραγγιστηρίων από διαβαθμισμένα αδρανή	ΟΔΟ-2815	
		Διατομή στραγγιστηρίου:	0,50*0,50	
		V=	$34.8*(0.50*0.50-\pi*0.25^2/4) =$	6.99
			Σύνολο:	6.99
		Θέση	υπολογισμός E	m ²
11	B-64.1	Γεωύφασμα στραγγιστηρίων	ΟΙΚ-7914	
		Ανάπτυγμα:	4*0,50+0,40(επικαλ.)	2.40 μ.
		E=	34.8*2.4 =	83.52
			Σύνολο:	83.52
		Θέση	υπολογισμός L	m
12	B-43.1	Σφράγιση οριζόντιων αρμών με ελαστομερή ασφαλτική μαστίχη εφαρμοζόμενη εν θερμώ	ΥΔΡ-6370	
		Αρμοί φορέα	L= 2*2.6 =	5.20
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου	L= 4*2.6 =	10.40
			Σύνολο:	15.60
		Θέση	υπολογισμός L	m
13	B-43.2	Σφράγιση κατακόρυφων και κεκλιμένων αρμών με πλαστομερή ασφαλτική μαστίχη	ΥΔΡ-6370	
		Αρμοί φορέα	L= 2*2.6 =	5.20
		Αρμοί οχετού και τεχνικών εισόδου-εξόδου	L= 4*2.6 =	10.40
			Σύνολο:	15.60

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΜΟΝΑΣΤΗΡΙ-ΣΠΗΛΙΑ ΑΓ. ΔΙΟΝΥΣΙΟΥ L=3+381ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ23

Χ.Θ. 1+589.14ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87

ΡΕΙΘΡΟ 10.00Χ5.00

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-23) $E_1=2.12m^2$	m ³	11.00	2.12		23.32	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-23) $E_2=0.87m^2$	m ³	11.00	0.87		9.57	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-23) $E_3=2.15m^2$	m ³	11.00	2.15		23.65	
		Σύνολο					56.54	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 11Χ5.5Χ0.25	m ³	11.00	5.50	0.25	15.13	
		Σύνολο					15.13	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				56.54	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	15.13	5.81	24.87	46.43	
		Σύνολο					10.11	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 10.2Χ5.7Χ0.1	m ³	10.20	5.70	0.10	5.81	
		Σύνολο					5.81	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 10Χ5.5Χ0.25=	m ³	10.00	5.50	0.25	13.75	
β		Τοιχείο Ανάντι 10Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	10.00	0.25	0.65	1.63	
γ		Τοιχείο Κατάντι 10Χ0.25Χ(2.5+1)=	m ³	10.00	0.25	3.50	8.75	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					25.49	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 235.48	
		Σύνολο					2 235.48	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(10,0μ. \times 5,0μ.) = 50,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m2 (από Πίνακα Οπλισμού)		50m2 x 12,34Kg/m2			617.00	
		Σύνολο					617.00	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 10.2Χ5.7	m ²	10.20	5.70		58.14	
		Σύνολο					58.14	

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΜΟΝΑΣΤΗΡΙ-ΣΠΗΛΙΑ ΑΓ. ΔΙΟΝΥΣΙΟΥ L=3+381ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ24

Χ.Θ. 1+846.22ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ: 524554 Υ: 4451734

ΡΕΙΘΡΟ 12.00Χ5.00

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-24) $E_1=2.58m^2$	m ³	13.00	2.58		33.54	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-24) $E_2=0.84m^2$	m ³	13.00	0.84		10.92	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-24) $E_3=1.91m^2$	m ³	13.00	1.91		24.83	
		Σύνολο					69.29	
2	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m ³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				60.39	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	16.50	6.95	23.08	46.53	
		Σύνολο					13.86	
3	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης Εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 12Χ5.5Χ0.25	m ³	12.00	5.50	0.25	16.50	
		Σύνολο					16.50	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 12.2Χ5.5Χ 0.1	m ³	12.20	5.70	0.10	6.95	
		Σύνολο					6.95	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C30/37						
		Ρείθρο 12Χ5.5Χ 0.25=	m ³	12.00	5.50	0.25	16.50	
		Τοιχείο Ανάντι 12Χ0.25Χ 0.9=	m ³	12.00	0.25	0.65	1.95	
		Τοιχείο Κατάντι 12Χ 0.25Χ(0.5+1)=	m ³	12.00	0.25	1.50	3.75	
		Δοκός αρχής 5.5Χ0.2Χ 0.15=	m ³	5.50	0.15	0.20	0.17	
		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.2Χ 0.25=	m ³	5.50	0.25	0.20	0.28	
		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.2Χ 0.25=	m ³	5.50	0.25	0.20	0.28	
		Δοκός τέλους 5.5Χ0.2Χ 0.15=	m ³	5.50	0.15	0.20	0.17	
		Σύνολο					23.08	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 484.37	
		Σύνολο					2 484.37	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(12,0μ. x 5,0μ.) = 60,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m ² (από Πίνακα Οπλισμού)		60m ² x 12,34Kg/m ²			740.40	
		Σύνολο					740.40	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 12.2Χ5.5	m ²	12.20	5.70		69.54	
		Σύνολο					69.54	

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΜΟΝΑΣΤΗΡΙ-ΣΠΗΛΙΑ ΑΓ. ΔΙΟΝΥΣΙΟΥ L=3+381ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ25

Χ.Θ. 2+042.76ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ: 524466 Υ: 4451571

ΡΕΙΘΡΟ 16.00Χ5.00

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-25) $E_1=2.13m^2$	m^3	17.00	2.13		36.21	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-25) $E_2=0.87m^2$	m^3	17.00	0.87		14.79	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-25) $E_3=2.37m^2$	m^3	17.00	2.37		40.29	
		Σύνολο					91.29	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 17Χ5.5Χ0.25	m^3	17.00	5.50	0.25	23.38	
		Σύνολο					23.38	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m^3					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m^3				91.29	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Μεταβατικών Επιχωμάτων	m^3	23.38	9.23	38.96	72.57	
		Σύνολο					18.72	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 16.2Χ5.7Χ0.1	m^3	16.20	5.70	0.10	9.23	
		Σύνολο					9.23	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 16Χ5.5Χ0.25=	m^3	16.00	5.50	0.25	22.00	
β		Τοιχείο Ανάντι 16Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m^3	16.00	0.25	0.65	2.60	
γ		Τοιχείο Κατάντι 16Χ0.25Χ(2.5+1)=	m^3	16.00	0.25	3.50	14.00	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m^3	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m^3	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m^3	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m^3	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					39.96	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 755.41	
		Σύνολο					2 755.41	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(16,0μ. x 5,0μ). = 80,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m ² (από Πίνακα Οπλισμού)		80m ² x 12,34Kg/m ²			987.20	
		Σύνολο					987.20	
7	B-64	Γεωφάσματα						
	B-64.2	Γεωφάσματα Διαχωρισμού 16.2Χ5.7	m^2	16.20	5.70		92.34	
		Σύνολο					92.34	

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-26) $E_1=2.64m^2$	m ³	15.00	2.64		39.60	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-26) $E_2=0.87m^2$	m ³	15.00	0.87		13.05	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-26) $E_3=2.34m^2$	m ³	15.00	2.34		35.10	
		Σύνολο					87.75	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 15Χ5.5Χ0.25	m ³	15.00	5.50	0.25	20.63	
		Σύνολο					20.63	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				87.75	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	20.63	8.09	34.27	63.86	
		Σύνολο					23.89	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 14.2Χ5.7Χ0.1	m ³	14.20	5.70	0.10	8.09	
		Σύνολο					8.09	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 14Χ5.5Χ0.25=	m ³	14.00	5.50	0.25	19.25	
β		Τοιχείο Ανάντι 14Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	14.00	0.25	0.65	2.28	
γ		Τοιχείο Κατάντι 14Χ0.25Χ(2.5+1)=	m ³	14.00	0.25	3.50	12.25	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					35.14	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 906.78	
		Σύνολο					2 906.78	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(14,00μ. x 5,0μ). = 70,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m2 (από Πίνακα Οπλισμού)		70m2 x 12,34Kg/m2			863.80	
		Σύνολο					863.80	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 14.2Χ5.7	m ²	14.20	5.70		80.94	
		Σύνολο					80.94	

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΤΜΗΜΑΤΟΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ
ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ, ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ,
ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΜΟΝΑΣΤΗΡΙ-ΣΠΗΛΙΑ ΑΓ. ΔΙΟΝΥΣΙΟΥ L=3+381ΧΛΜ

ΑΝΑΛΥΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΤΕΧΝΙΚΟΥ Τ27

Χ.Θ. 2+530.70ΧΛΜ
ΚΕΝΤΡΟΒ. ΣΥΝΤΕΤ. ΕΓΣΑ87
Χ: 524155 Υ: 4451449

ΡΕΙΘΡΟ 12.00Χ5.00

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-27) $E_1=2.31m^2$	m ³	13.00	2.31		30.03	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-27) $E_2=0.87m^2$	m ³	13.00	0.87		11.31	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-27) $E_3=1.93m^2$	m ³	13.00	1.93		25.09	
		Σύνολο					66.43	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 13Χ5.5Χ0.25	m ³	13.00	5.50	0.25	17.88	
		Σύνολο					17.88	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				66.43	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	17.88	6.95	28.06	53.64	
		Σύνολο					12.79	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 12.2Χ5.7Χ0.1	m ³	12.20	5.70	0.10	6.95	
		Σύνολο					6.95	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 12Χ5.5Χ0.25=	m ³	12.00	5.50	0.25	16.50	
β		Τοιχείο Ανάντι 12Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	12.00	0.25	0.65	1.95	
γ		Τοιχείο Κατάντι 12Χ0.25Χ(2+1)=	m ³	12.00	0.25	3.00	9.00	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					28.81	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 387.57	
		Σύνολο					2 387.57	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(12,0μ. \times 5,0μ.) = 60,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m ² (από Πίνακα Οπλισμού)		60m ² x 12,34Kg/m ²			740.40	
		Σύνολο					740.40	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 12.2Χ5.7	m ²	12.20	5.70		69.54	
		Σύνολο					69.54	

α/α	Άρθρο	Εργασία	Μονάδα Μέτρησης	Διαστάσεις (m)			Μερική Ποσότητα	Συνολική Ποσότητα
				Εμβαδόν				
				Μήκος	Πλάτος	Ύψος		
1	B-1	Εκσκαφές						
		Εκσκαφή ρείθρου (Από σχέδιο T-28) $E_1=2.75m^2$	m ³	17.00	2.75		46.75	
		Εκσκαφή τοίχου ανάντι (Από σχέδιο T-28) $E_2=0.87m^2$	m ³	17.00	0.87		14.79	
		Εκσκαφή τοίχου Κατάντι (Από σχέδιο T-28) $E_3=1.93m^2$	m ³	17.00	1.93		32.81	
		Σύνολο					94.35	
2	A-23	Διαμόρφωση Εξυγίανσης εδάφους						
		Επίστρωση στρώματος κροκάλων 17Χ5.5Χ0.25	m ³	17.00	5.50	0.25	23.38	
		Σύνολο					23.38	
3	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	m³					
		Αθροίσματα Εκσκαφών	m ³				94.35	
		Η διαφορά (του Αθροίσματος των εκσκαφών) από το (Αθροισμα της Εξυγίανσης+Αθροίσματα Σκυροδεμάτων) Δίνουν τον Όγκο των Επιχωμάτων	m ³	23.38	9.23	36.96	70.57	
		Σύνολο					23.78	
4	B-29.2.1	Άοπλο Σκυρόδεμα C12/15						
		Σκυρόδεμα C12/15 16.2Χ5.7Χ0.1	m ³	16.20	5.70	0.10	9.23	
		Σύνολο					9.23	
5	ΣΧΕΤ. B-29.4.1	Σκυρόδεμα οπλισμένο C25/30						
α		Ρείθρο 16Χ5.5Χ0.25=	m ³	16.00	5.50	0.25	22.00	
β		Τοιχείο Ανάντι 16Χ0.25Χ(0.9-0.25)=	m ³	16.00	0.25	0.65	2.60	
γ		Τοιχείο Κατάντι 16Χ0.25Χ(2+1)=	m ³	16.00	0.25	3.00	12.00	
δ		Δοκός αρχής 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ε		Δοκός μέσης 1 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
στ		Δοκός μέσης 2 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
ζ		Δοκός τέλους 5.5Χ0.25Χ0.25=	m ³	5.50	0.25	0.25	0.34	
		Σύνολο					37.96	
6	B-30	Οπλισμός						
	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος Κατηγορίας B500C (από πίνακες οπλισμού)	Kgr				2 998.38	
		Σύνολο					2 998.38	
	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα κατηγορίας B500C εκτός υπογειών έργων	Kgr					
		Επιφάνεια Ρείθρου (Από Σχέδιο T1) $E=(16,0μ. \times 5,0μ.) = 80,00τ.μ.$						
		Βάρος πλέγματος ανά τρέχον μέτρο οδοστρώματος: 12,34Kg/m2 (από Πίνακα Οπλισμού)		80m2 x 12,34Kg/m2			987.20	
		Σύνολο					987.20	
7	B-64	Γεωυφάσματα						
	B-64.2	Γεωυφάσματα Διαχωρισμού 16.2Χ5.7	m ²	16.20	5.70		92.34	
		Σύνολο					92.34	

ΠΙΝΑΚΑΣ ΟΠΛΙΣΜΩΝ

ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΒΑΡΟΥΣ ΣΙΔΗΡΟΥ ΟΠΛΙΣΜΟΥ ΑΝΑ ΤΕΤΡΑΓΩΝΙΚΟ ΜΕΤΡΟ ΚΑΤΑΣΤΡΩΜΑΤΟΣ ΟΔΟΥ

α/α	Περιγραφή Θέσης Οπλισμού	Διάμετρος	Σχήμα Οπλισμού	Μήκος Τεμαχίου	Αριθμός όμοιων τεμαχίων	Ολικό Μήκος Ανά Διατομή
1	Οπλισμός Άνω πλάκας καταστρώματος κατά πλάτος	Φ10	1,00 τρ.μ	1.00	5.00	5.00
2	Οπλισμός Άνω πλάκα καταστρώματος κατά μήκος	Φ10	1,00 τρ.μ	1.00	5.00	5.00
3	Οπλισμός Πλέγματος Κάτω πλάκας καταστρώματος κατά πλάτος	Φ10	1,00 τρ.μ	1.00	5.00	5.00
4	Οπλισμός Πλέγματος Κάτω πλάκας καταστρώματος κατά μήκος	Φ10	1,00 τρ.μ	1.00	5.00	5.00
Συνολικό μήκος ανά Διατομή (μ)						20.00
Βάρος ανα Τρέχον Μέτρο Διατομή (kgr/μ)						0.617
Συνολικό Βάρος ανά τετραγωνικό μέτρο Καταστρώματος (Kgr/μ²)						12.34
Συνολικό Βάρος (Kgr)						12.34

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟΝ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΚΑΙ ΑΠΟΚΑΤΑΣΤΑΣΗ ΤΗΣ ΒΑΤΟΤΗΤΑΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΚΡΕΒΑΤΟΣ-ΚΑΓΚΕΛΟ (Τ11-Τ17) L=4+281ΧΛΜ - ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΜΟΝΑΣΤΗΡΙ-ΜΕΤΑΜΟΡΦΩΣΗ-ΣΟΦΟΝΙΟΣ (Τ18-Τ20) L=1+250ΧΛΜ

ΣΥΝΟΠΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ 2

A.T.	α/α Τιμολογ.	Είδος εργασίας	Άρθρο Αναθεώρησης	Μονάδα	T11	T12	T13	T14	T15	T16	T17	T18	T19	T20	ΣΥΝΟΛΙΚΗ ΠΟΣΟΤΗΤΑ
ΟΜΑΔΑ: ΧΩΜΑΤΟΥΡΓΙΚΑ - ΕΚΣΚΑΦΕΣ															
1	B-1	Εκσκαφή Θεμελίων Τεχνικών Έργων και Τάφρων Πλάτους έως 5,00μ	ΟΔΟ 2151	m ³	113.16	142.44	143.48	119.88	207.28	129.48	146.18	85.65	110.17	124.20	1321.92
2	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	ΟΔΟ 1530	m ³	184.28	217.21	184.28	184.28	250.14	198.44	217.40	23.54	19.15	28.23	1506.95
3	A-23	Κατασκευή στρώσης Άμμου-Σκύρων μεταβλητού πάχους	ΟΔΟ-3121A	m ³	32.68	27.53	32.68	32.68	40.07	32.68	27.53	20.63	31.63	31.63	309.74
ΟΜΑΔΑ : ΚΑΤΑΣΚΕΥΕΣ ΑΠΟ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΑ															
5	B-29.2.1	Κατασκευή ρειθρων, τάφρων κλπ με σκυρόδεμα C12/15 άοπλο	ΟΔΟ-2531	m ³								8.09	12.65	12.65	33.39
6	B-29.2.2	Κοιτοστρώσεις, περιβλήματα αγωγών, εξομαλυντικές στρώσεις κλπ από σκυρόδεμα C12/15	ΟΔΟ-2531	m ³	8.77	9.70	8.32	8.32	11.08	8.32	9.70				64.21
7	Σχετ. B-29.4.1	Κατασκευή ρειθρων, επενδεδυμένων τάφρων, διαμορφώσεις πυθμένα κλπ. με σκυρόδεμα με σκυρόδεμα C25/30	ΟΔΟ-2551	m ³								33.39	46.74	51.69	131.82
8	B-29.4.2 Σχ.1	Κατασκευή κιβωτιοειδών οχετών με οπλισμένο σκυρόδεμα C25/30	ΟΔΟ-2551	m ³	40.38	42.58	39.98	39.98	48.10	39.98	42.58				293.58
9	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος B500C	ΟΔΟ-2612	kg	3016.20	3437.26	3016.20	3016.20	3858.32	3016.20	3453.07	2692.98	2900.73	3927.66	32334.82
10	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα B500C	ΥΔΡ-7018	kg								863.80	1357.40	1357.40	3578.60
ΟΜΑΔΑ: ΕΠΕΞΕΡΓΑΣΙΑ ΕΠΙΦΑΝΕΙΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ – ΜΟΝΩΣΕΙΣ - ΑΡΜΟΙ															
11	B-36	Μόνωση με διπλή ασφαλτική επάλειψη	ΟΔΟ-2411	m ²	67.64	78.04	67.64	67.64	88.44	67.64	78.04				515.08
12	B-37.2	Στεγάνωση επιφανειών σκυροδέματος με διπλή στρώση ασφαλτόπανου και τσιμεντοκονίαμα προστασίας	ΟΔΟ-2412	m ²	49.50	62.70	49.50	49.50	75.90	49.50	62.70				399.30
13	B-43.1	Σφράγιση οριζόντιων αρμών με ελαστομερή ασφαλτική μαστίχη εφαρμοζόμενη εν θερμώ	ΥΔΡ-6370	m	10.40	10.40	10.40	10.40	15.60	10.40	10.40				78.00
14	B-43.2	Σφράγιση κατακόρυφων και κεκλιμένων αρμών με πλαστομερή ασφαλτική μαστίχη	ΥΔΡ-6370	m	10.40	10.40	10.40	10.40	15.60	10.40	10.40				78.00
ΟΜΑΔΑ: ΓΕΩΥΦΑΣΜΑΤΑ															
15	B-64.1	Γεώφασμα στραγγιστηρίων	ΟΙΚ-7914	m ²	78.72	88.32	78.72	78.72	97.92	78.72	88.32				589.44
16	B-64.2	Γεώφασμα διαχωρισμού	ΟΙΚ-7914	m ²								80.94	126.54	126.54	334.02
ΟΜΑΔΑ: ΕΠΙΧΩΜΑΤΑ - ΕΠΙΧΩΣΕΙΣ															
4	5.10	Φίλτρα στραγγιστηρίων από διαβαθμισμένα αδρανή	ΟΔΟ-2815	m ³	6.59	7.39	6.59	6.59	8.20	6.59	7.39				49.34
ΟΜΑΔΑ: ΜΕΤΑΛΛΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΚΑΙ ΚΑΤΑΣΚΕΥΕΣ, ΣΥΣΚΕΥΕΣ ΔΙΚΤΥΩΝ - ΣΩΛΗΝΩΣΕΩΝ, ΣΩΛΗΝΩΣΕΙΣ - ΔΙΚΤΥΑ															
17	12.03.01	Τσιμεντοσωλήνες διάτρητοι στραγγιστηρίων, εσωτερικής διαμέτρου 200mm	ΟΔΟ-2861	m	32.80	36.80	32.80	32.80	40.80	32.80	36.80				245.60

ΙΕΡΑ ΜΟΝΗ ΦΙΛΟΘΕΟΥ
ΑΓΙΟΝ ΟΡΟΣ

ΕΡΓΟ: ΒΕΛΤΙΩΣΗ ΚΑΙ ΑΠΟΚΑΤΑΣΤΑΣΗ ΤΗΣ ΒΑΤΟΤΗΤΑΣ ΤΟΥ ΥΦΙΣΤΑΜΕΝΟΥ ΔΑΣΙΚΟΥ ΟΔΙΚΟΥ ΔΙΚΤΥΟΥ ΑΝΤΙΠΥΡΙΚΗΣ ΠΡΟΣΤΑΣΙΑΣ ΤΗΣ Ι.Μ. ΦΙΛΟΘΕΟΥ

ΘΕΣΗ: ΔΙΑΔΡΟΜΗ ΜΟΝΑΣΤΗΡΙ-ΣΠΗΛΙΑ ΑΓ. ΔΙΟΝΥΣΙΟΥ (T21-T28) L=3+381ΧΛΜ

ΣΥΝΟΠΤΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ 3

A.T.	α/α Τιμολογ.	Είδος εργασίας	Άρθρο Αναθεώρησης	Μονάδα	T21	T22	T23	T24	T25	T26	T27	T28	ΣΥΝΟΛΙΚΗ ΠΟΣΟΤΗΤΑ	ΣΥΝΟΛΙΚΗ ΠΟΣΟΤΗΤΑ ΑΠΟ ΟΛΕΣ ΤΙΣ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΕΙΣ
ΟΜΑΔΑ: ΧΩΜΑΤΟΥΡΓΙΚΑ - ΕΚΣΚΑΦΕΣ														
1	B-1	Εκκαφή Θεμελίων Τεχνικών Έργων και Τάφρων Πλάτους έως 5,00μ	ΟΔΟ 2151	m ³	80.55	97.76	56.54	69.29	91.29	87.75	66.43	94.35	643.96	2983.45
2	A-20	Κατασκευή Επιχώματος	ΟΔΟ 1530	m ³	18.44	80.31	10.11	13.86	18.72	23.89	12.79	23.78	201.90	1960.91
3	A-23	Κατασκευή στρώσης Άμμου-Σκύρων μεταβλητού πάχους	ΟΔΟ-3121A	m ³	20.63	25.90	15.13	16.50	23.38	20.63	17.88	23.38	163.43	733.09
ΟΜΑΔΑ : ΚΑΤΑΣΚΕΥΕΣ ΑΠΟ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΑ														
5	B-29.2.1	Κατασκευή ρείθρων, τάφρων κλπ με σκυρόδεμα C12/15 άοπλο	ΟΔΟ-2531	m ³	8.09		5.81	6.95	9.23	8.09	6.95	9.23	54.35	190.87
6	B-29.2.2	Κοιτοστρώσεις, περιβλήματα αγωγών, εξομαλυντικές στρώσεις κλπ από σκυρόδεμα C12/15	ΟΔΟ-2531	m ³		17.60							17.60	81.81
7	Σχετ. B-29.4.1	Κατασκευή ρείθρων, επενδεδυμένων τάφρων, διαμορφώσεις πυθμένα κλπ. με σκυρόδεμα με σκυρόδεμα C25/30	ΟΔΟ-2551	m ³	33.39		25.49	23.08	39.96	35.14	28.81	37.96	223.83	758.11
8	B-29.4.2 Σχ.1	Κατασκευή κιβωτιοειδών οχετών με οπλισμένο σκυρόδεμα C25/30	ΟΔΟ-2551	m ³		23.70							23.70	317.28
9	B-30.2	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος B500C	ΟΔΟ-2612	kg	2692.98	1289.24	2235.48	2484.37	2755.41	2906.78	2387.57	2998.38	19750.21	82375.70
10	B-30.3	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα B500C	ΥΔΡ-7018	kg	863.80		617.00	740.40	987.20	863.80	740.40	987.20	5799.80	20422.70
ΟΜΑΔΑ: ΕΠΕΞΕΡΓΑΣΙΑ ΕΠΙΦΑΝΕΙΩΝ ΣΚΥΡΟΔΕΜΑΤΟΣ – ΜΟΝΩΣΕΙΣ - ΑΡΜΟΙ														
11	B-36	Μόνωση με διπλή ασφαλτική επάλειψη	ΟΔΟ-2411	m ²		72.84							72.84	587.92
12	B-37.2	Στεγάνωση επιφανειών σκυροδέματος με διπλή στρώση ασφαλτόπανου και τσιμεντοκονίαμα προστασίας	ΟΔΟ-2412	m ²		56.10							56.10	455.40
13	B-43.1	Σφράγιση οριζόντιων αρμών με ελαστομερή ασφαλτική μαστίχη εφαρμοζόμενη εν θερμώ	ΥΔΡ-6370	m		15.60							15.60	93.60
14	B-43.2	Σφράγιση κατακόρυφων και κεκλιμένων αρμών με πλαστομερή ασφαλτική μαστίχη	ΥΔΡ-6370	m		15.60							15.60	93.60
ΟΜΑΔΑ: ΓΕΩΦΑΣΜΑΤΑ														
15	B-64.1	Γεώφασμα στραγγιστηρίων	ΟΙΚ-7914	m ²		83.52							83.52	672.96
16	B-64.2	Γεώφασμα διαχωρισμού	ΟΙΚ-7914	m ²	80.94		58.14	69.54	92.34	80.94	69.54	92.34	543.78	1909.50
ΟΜΑΔΑ: ΕΠΙΧΩΜΑΤΑ - ΕΠΙΧΩΣΕΙΣ														
4	5.10	Φίλτρα στραγγιστηρίων από διαβαθμισμένα αδρανή	ΟΔΟ-2815	m ³		6.99							6.99	56.33
ΟΜΑΔΑ: ΜΕΤΑΛΛΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΚΑΙ ΚΑΤΑΣΚΕΥΕΣ, ΣΥΣΚΕΥΕΣ ΔΙΚΤΥΩΝ - ΣΩΛΗΝΩΣΕΩΝ, ΣΩΛΗΝΩΣΕΙΣ - ΔΙΚΤΥΑ														
17	12.03.01	Τσιμεντοσωλήνες διάτρητοι στραγγιστηρίων, εσωτερικής διαμέτρου 200 mm	ΟΔΟ-2861	m		34.80							34.80	280.40

ΣΥΝΤΑΧΘΗΚΕ

ΤΟΥΠΛΙΚΙΩΤΗΣ ΔΗΜ. ΑΠΟΣΤΟΛΟΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΟΛΟΓΟΣ Α.Π.Θ.
ΑΛ. ΣΒΟΛΟΥ 1 • ΤΡΙΑΔΙ • 57001 • ΘΕΣ/ΝΙΚΗ
ΤΗΛ: 2310 989.440 • FAX: 2310 460.482
ΑΦΜ: 064829460 • ΔΟΥ: Ζ' ΘΕΣ/ΝΙΚΗΣ

ΤΟΥΠΛΙΚΙΩΤΗΣ ΑΠΟΣΤΟΛΟΣ
ΔΑΣΟΛΟΓΟΣ - ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΟΛΟΓΟΣ

ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ & ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ

Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ ΤΗΣ ΤΗΣ Τ.Υ.
ΤΗΣ ΙΕΡΑΣ ΚΟΙΝΟΤΗΤΑΣ ΑΓΙΟΥ ΟΡΟΥΣ

ΔΡΟΣΑΚΗΣ ΑΝΔΡΕΑΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ