



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 βατότητας υφιστάμενων
δασικών δρόμων για την αντιπυρική
προστασία από Λάκκου Σκήτη προς
λιμάνι και προς Καρυές στο
δασόκτημα της Ιεράς Μονής Αγίου
Παύλου»

ΠΡΟΓΡΑΜΜΑ
«ΑΓΡΟΤΙΚΗ ΑΝΑΠΤΥΞΗ ΤΗΣ ΕΛΛΑΔΑΣ 2014 – 2020»



ΜΕΤΡΟ 8.3

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

ΤΕΥΧΗ ΔΗΜΟΠΡΑΤΗΣΗΣ

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΕΙΣ

ΣΥΝΤΑΧΘΗΚΕ
Ο ΕΠΙΒΛΕΠΩΝ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ

ΚΟΥΓΙΟΥΜΤΖΗΣ ΓΕΩΡΓΙΟΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ

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

ΔΡΟΣΑΚΗΣ ΑΝΔΡΕΑΣ
ΠΟΛΙΤΙΚΟΣ ΜΗΧΑΝΙΚΟΣ

ΑΓΙΟΝ ΟΡΟΣ
ΣΕΠΤΕΜΒΡΙΟΣ 2024

ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΕΙΣ ΥΠΟΕΡΓΟΥ 1

A1	Εκσκαφή θεμελίων και τάφρων με χρήση μηχανικών μέσων, χωρίς την καθαρή μεταφορά των προϊόντων εκσκαφής σε εδάφη βραχώδη		Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		20.05.02
α/α	Θέση		υπολογισμός V		m3
ΘΕΣΗ ΜΕΛΕΤΗΣ 1					
			εμβαδόν	μέσο βάθος	
1	Πλάκα Ο/Σ Α	τραπέζιο 1	23,00	0,20	4,60
		τρίγωνο	3,80	0,20	0,76
		τραπέζιο 2	16,62	0,20	3,32
		ορθογώνιο	14,40	0,20	2,88
2	Πλάκα Ο/Σ Β	τραπέζιο 1	22,51	0,20	4,50
		τραπέζιο 2	41,53	0,20	8,31
		τραπέζιο 3	10,01	0,20	2,00
3	Πλάκα Ο/Σ Γ	ορθογώνιο	38,93	0,20	7,79
		τρίγωνο	4,77	0,20	0,95
		τραπέζιο	36,70	0,20	7,34
ΘΕΣΗ ΜΕΛΕΤΗΣ 2					
			μήκος	μέσο εμβαδόν	
4	Τομή 1		1,75	1,05	1,84
5	Τομή 2		2,00	1,41	2,82
6	Τομή 3		1,30	2,27	2,95
7	Τομή 4		1,60	3,96	6,34
8	Τομή 5		0,70	3,79	2,65
9	Τομή 6		0,60	2,04	1,22
10	Τομή 7		0,60	1,07	0,64
			Σύνολο Α1=		60,91

A2	Επίχωση με προϊόντα εκσκαφών, εκβραχισμών ή κατεδαφίσεων	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		20.10
a/a	Θέση	υπολογισμός V		m3
ΘΕΣΗ ΜΕΛΕΤΗΣ 2				
		μήκος	μέσο εμβαδόν	
1	Τομή 1	1,74	0,20	0,35
2	Τομή 2	2,00	0,76	1,52
3	Τομή 3	1,30	2,90	3,77
4	Τομή 4	1,60	5,08	8,13
5	Τομή 5	0,70	2,01	1,41
6	Τομή 6	0,60	0,63	0,38
7	Τομή 7	0,60	0,16	0,10
		Σύνολο Α2=		15,65

A3	Φορτοεκφόρτωση προϊόντων εκσκαφών με μηχανικά μέσα	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε			20.30
α/α	Θέση	υπολογισμός V			m3
		όγκος	επιφάνεια	πάχος	
1	Εκσκαφή θεμελίων και τάφρων με χρήση μηχανικών μέσων, χωρίς την καθαρή μεταφορά των προϊόντων εκσκαφής σε εδάφη βραχώδη	60,91			60,91
2	Επίχωση με προϊόντα εκσκαφών, εκβραχισμών ή κατεδαφίσεων	-15,65			-15,65
		Σύνολο Α3=			45,26

B7	Κατασκευή πλακών πρόσβασης, τοίχων, θωρακίων κλπ με σκυρόδεμα C20/25, για κατασκευή μικρών έργων			Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		B-29.4.5. Σχ.1
a/a	Θέση			υπολογισμός V		m3
ΘΕΣΗ ΜΕΛΕΤΗΣ 1						
				εμβαδόν	μέσο βάθος	
1	Πλάκα Ο/Σ Α	τραπέζιο 1	23,00	0,30	6,90	
		τρίγωνο	3,80	0,30	1,14	
		τραπέζιο 2	16,62	0,30	4,99	
		ορθογώνιο	14,40	0,30	4,32	
2	Πλάκα Ο/Σ Β	τραπέζιο 1	22,51	0,30	6,75	
		τραπέζιο 2	41,53	0,30	12,46	
		τραπέζιο 3	10,01	0,30	3,00	
3	Πλάκα Ο/Σ Γ	ορθογώνιο	38,93	0,30	11,68	
		τρίγωνο	4,77	0,30	1,43	
		τραπέζιο	36,70	0,30	11,01	
			πλάτος	ύψος	μήκος	
4	Πλάκα Ο/Σ Α	στηθαίο	0,15	0,30	12,42	0,56
5	Πλάκα Ο/Σ Β	στηθαίο	0,15	0,30	16,18	0,73
6	Πλάκα Ο/Σ Γ	στηθαίο	0,15	0,30	16,07	0,72
ΘΕΣΗ ΜΕΛΕΤΗΣ 2						
			μήκος	εμβαδόν διατομής		
7	Τομή 1	τοίχος αντιστήριξης	1,74	0,68		1,18
		κατάστρωμα	1,74	1,35		2,35
8	Τομή 2	τοίχος αντιστήριξης	2,00	1,28		2,56
		κατάστρωμα	2,00	1,35		2,70
9	Τομή 3	τοίχος αντιστήριξης	1,30	2,19		2,85
		κατάστρωμα	1,30	1,35		1,76
10	Τομή 4	τοίχος αντιστήριξης	1,60	3,33		5,33
		κατάστρωμα	1,60	1,35		2,16
11	Τομή 5	τοίχος αντιστήριξης	0,70	2,26		1,58
		κατάστρωμα	0,70	1,35		0,95
12	Τομή 6	τοίχος αντιστήριξης	0,60	1,32		0,79
		κατάστρωμα	0,60	1,35		0,81
13	Τομή 7	τοίχος αντιστήριξης	0,60	0,61		0,37
		κατάστρωμα	0,60	1,35		0,81
			μήκος	πλάτος	βάθος	
14	Υπόλοιπο κατάστρωμα		1,14	4,50	0,30	1,54
			2,35	4,50	0,30	3,17
			πλάτος	ύψος	μήκος	
15	Πλάκα Ο/Σ	στηθαίο	0,15	0,30	12,04	0,54
			Σύνολο B7=			97,13

B8	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος B500C εκτός υπογείων έργων	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		B-30.2
a/a	Θέση	υπολογισμός W		kg
		m3	kg/m3	
1	Από B7	97,13	155,00	15.055,15
		Σύνολο B8=		15.055,15

B9	Μικροπάσσαλοι διαμέτρου Φ200	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε			Σ-80.2. Σχ.1
α/α	Θέση	υπολογισμός L			m
	ΘΕΣΗ ΜΕΛΕΤΗΣ 1				
			τεμ	m/τεμ	
1	Πλάκα Ο/Σ Α		13	6	78
			13	6	78
2	Πλάκα Ο/Σ Β		16	6	96
			16	6	96
3	Πλάκα Ο/Σ Γ		17	6	102
			17	6	102
	ΘΕΣΗ ΜΕΛΕΤΗΣ 2				
4	Κατάστρωμα		13	4	52
5	Τοίχος αντιστήριξης		8	3	24
		Σύνολο Β9=			628

ΕΓΚΕΚΡΙΜΕΝΗ ΣΥΝΟΛΙΚΗ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗ ΥΠΟΕΡΓΟΥ 2

Πίνακας εμβαδών μερικών εργασιών από τα σχέδια 2 έως 7.

Εργασίες του έργου	Τιμές εμβαδών των εργασιών βάσει τα σχέδια 3 έως 8 (m ²)											
	Ρείθρο με τοίχο αντιστήριξης υπέργειου ύψους από 0,6 m έως 1,0 m στα κατάντη (σχέδιο 2)		Ρείθρο με τοίχο αντιστήριξης υπέργειου ύψους από 1,1 m έως 1,5 m στα κατάντη (σχέδιο 3)		Ρείθρο με τοίχο αντιστήριξης υπέργειου ύψους από 1,6 m έως 2,0 m στα κατάντη (σχέδιο 4)		Ρείθρο με τοίχο αντιστήριξης υπέργειου ύψους 2,5 m στα κατάντη (σχέδιο 5)		Ρείθρο με τοίχο αντιστήριξης υπέργειου ύψους 2,7 m και 3,0 m στα κατάντη (σχέδιο 6)		Ρείθρο με τοίχο αντιστήριξης υπέργειου ύψους 3,5 m στα κατάντη (σχέδιο 7)	
	Για τοίχο κεντρικά της κοίτης	Για τοίχο στα άκρα του ρείθρου	Για τοίχο κεντρικά της κοίτης	Για τοίχο στα άκρα του ρείθρου	Για τοίχο κεντρικά της κοίτης	Για τοίχο στα άκρα του ρείθρου	Για τοίχο κεντρικά της κοίτης	Για τοίχο στα άκρα του ρείθρου	Για τοίχο κεντρικά της κοίτης	Για τοίχο στα άκρα του ρείθρου	Για τοίχο κεντρικά της κοίτης	Για τοίχο στα άκρα του ρείθρου
Εκσκαφές	2,67	2,00	3,13	1,82	3,81	1,33	5,62	1,22	8,82	1,47	10,94	3,64
Επίχωση	0,89	0,18	2,57	0,15	3,52	0,60	5,63	0,63	7,85	1,54	9,67	1,89
Σκυρόδεμα C16/20 τοίχου αντιστήριξης	0,69	0,20	1,30	0,20	1,72	0,36	2,44	0,36	3,16	0,69	3,92	1,19
	0,66		1,26		1,68				2,97			
	0,63		1,22		1,63							
	0,60		1,19		1,59							
	0,57		1,15		1,54							
Οπλισμός S500s τοίχου αντιστήριξης	34,02	19,46	52,23	19,46	67,30	22,91	86,77	22,91	106,74	34,02	124,05	49,56
	33,40		51,34		66,02				103,19			
	32,78		50,45		64,74							
	32,17		49,56		63,46							
	31,55		48,68		62,17							
Στραγγιστήριο	0,09	0,00	0,33	0,00	0,56	0,05	0,89	0,08	0,52	0,16	0,58	0,14

1.1. Ρείθρο με τοίχο αντιστήριξης υπέργειου ύψους 0,6 m έως 1,0 m
(βλ. συνημμένα το σχέδιο 3)

- Εκσκαφές θεμελίων τεχνικών έργων:
(2,67 m² + 2,00 m²)/22,34 m²

- Συμπυκνωμένη επίχωση:
 $(0,89 \text{ m}^2 + 0,18 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,54 \text{ m}^2$
- Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20:
 - A. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 τοίχων αντιστήριξης:
 - α) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
 κεντρικά της κοίτης 1,0 m: $(0,69 \text{ m}^2 + 0,20 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,45 \text{ m}^2$
 - β) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
 κεντρικά της κοίτης 0,9 m: $(0,66 \text{ m}^2 + 0,20 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,43 \text{ m}^2$
 - γ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
 κεντρικά της κοίτης 0,8 m: $(0,63 \text{ m}^2 + 0,20 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,42 \text{ m}^2$
 - δ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
 κεντρικά της κοίτης 0,7 m: $(0,60 \text{ m}^2 + 0,20 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,40 \text{ m}^2$
 - ε) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
 κεντρικά της κοίτης 0,6 m: $(0,57 \text{ m}^2 + 0,20 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,39 \text{ m}^2$
 - B. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 ρείθρου. Υπολογίζεται για την περίπτωση ρείθρου με
 τοίχο αντιστήριξης:
 $(6,0 \text{ m} \times 0,25 \text{ m} + 0,50 \text{ m} \times 0,30 \text{ m}) \times L + 0,5 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times$
 $\times 6,0 \text{ m} \times 2 \dots\dots\dots 1,65 \text{ m}^2 \times L + 1,8 \text{ m}^3$
 και για την περίπτωση ρείθρου χωρίς τοίχο αντιστήριξης:
 $(6,0 \text{ m} \times 0,25 \text{ m} + 0,50 \text{ m} \times 0,30 \text{ m} \times 2) \times L + 0,5 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times$
 $\times 6,0 \text{ m} \times 2 \dots\dots\dots 1,80 \text{ m}^2 \times L + 1,8 \text{ m}^3$
 - Γ. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 ποδιάς μπροστά από τον τοίχο αντιστήριξης:
 $(0,7 \text{ m} \times 0,2 \text{ m} + B_{\text{ποδιάς}} \times 0,2 \text{ m}) \times L_{\text{ποδιάς}} \dots\dots\dots$
- Σιδηρούς οπλισμός:
 - α) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
 κεντρικά της κοίτης 1,0 m: $(34,02 \text{ kg} + 19,46 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 26,74 \text{ kg}$
 - β) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
 κεντρικά της κοίτης 0,9 m: $(33,40 \text{ kg} + 19,46 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 26,43 \text{ kg}$
 - γ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
 κεντρικά της κοίτης 0,8 m: $(32,78 \text{ kg} + 19,46 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 26,12 \text{ kg}$
 - δ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
 κεντρικά της κοίτης 0,7 m: $(32,17 \text{ kg} + 19,46 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 25,82 \text{ kg}$
 - ε) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
 κεντρικά της κοίτης 0,6 m: $(31,55 \text{ kg} + 19,46 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 25,51 \text{ kg}$
- Δομικό πλέγμα:
 - Ρείθρου: $6,0 \text{ m} \times 3,12 \text{ kg/m}^2 \times 2 \dots\dots\dots 37,44 \text{ kg/m}$
 - Ποδιάς μπροστά από τον τοίχο αντιστήριξης:
 $(0,7 \text{ m} \times L_{\text{ποδιάς}} + L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}}) \times 3,12 \text{ kg/m}^2 \times 2 \dots\dots\dots$
 Εδώ $L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}}$ είναι το μήκος και το πλάτος της ποδιάς αντίστοιχα, τα οποία ανα-
 φέρονται στον συγκεντρωτικό πίνακα προμετρήσεων για κάθε συγκεκριμένη θέση ξεχω-
 ριστά.
- Αμμοχάλικο: $(6,0 \text{ m} - 0,5 \text{ m} - 0,5 \text{ m}) \times 0,2 \text{ m} \dots\dots\dots 1,00 \text{ m}^2$
- Στραγγιστήριο: $\dots\dots\dots 0,09 \text{ m}^2$

- Ξυλότυποι χυτών τοίχων:

A. Ξυλότυποι ρείθρου. Υπολογίζονται για την περίπτωση ρείθρου χωρίς τοίχο αντιστήριξης:

$$(0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 2 \times L + (0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 6,0 \text{ m} \dots\dots\dots 1,64 \times L \text{ m} + 4,92 \text{ m}^2$$

και για την περίπτωση ρείθρου με τοίχο αντιστήριξης:

$$(0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times L + (0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 6,0 \text{ m} \dots\dots\dots 0,82 \text{ m} \times L + 4,92 \text{ m}^2$$

B. Ξυλότυποι τοίχου αντιστήριξης:

α) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,0 m: $(0,2 \text{ m} \times 2 + 1,2 \text{ m} \times 2 + 0,1 \text{ m} \times 2 + 0,65 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 2,15 \text{ m}$

β) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 0,9 m: $(0,2 \text{ m} \times 2 + 1,1 \text{ m} \times 2 + 0,1 \text{ m} \times 2 + 0,65 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 2,05 \text{ m}$

γ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 0,8 m: $(0,2 \text{ m} \times 2 + 1,0 \text{ m} \times 2 + 0,1 \text{ m} \times 2 + 0,65 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 1,95 \text{ m}$

δ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 0,7 m: $(0,2 \text{ m} \times 2 + 0,9 \text{ m} \times 2 + 0,1 \text{ m} \times 2 + 0,65 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 1,85 \text{ m}$

ε) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 0,6 m: $(0,2 \text{ m} \times 2 + 0,8 \text{ m} \times 2 + 0,1 \text{ m} \times 2 + 0,65 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 1,75 \text{ m}$

Γ. Ξυλότυποι ποδιάς μπροστά από τον τοίχο:

$$[(0,70 \text{ m} + 0,50 \text{ m}) \times L_{\text{ποδιάς}}] + L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}} \dots\dots\dots$$

1.2. Ρείθρο με τοίχο αντιστήριξης υπέργειου ύψους 1,1 m έως 1,5 m

(βλ. συνημμένα το σχέδιο 4)

- Εκσκαφές θεμελίων τεχνικών έργων:

$$(3,13 \text{ m}^2 + 1,82 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 2,48 \text{ m}^2$$

- Συμπυκνωμένη επίχωση:

$$(2,57 \text{ m}^2 + 0,15 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 1,36 \text{ m}^2$$

- Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20:

A. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 τοίχων αντιστήριξης:

α) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,5 m: $(1,30 \text{ m}^2 + 0,20 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,75 \text{ m}^2$

β) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,4 m: $(1,26 \text{ m}^2 + 0,20 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,73 \text{ m}^2$

γ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,3 m: $(1,22 \text{ m}^2 + 0,20 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,71 \text{ m}^2$

δ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,2 m: $(1,19 \text{ m}^2 + 0,20 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,70 \text{ m}^2$

ε) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,1 m: $(1,15 \text{ m}^2 + 0,20 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,68 \text{ m}^2$

B. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 ρείθρου. Υπολογίζεται για την περίπτωση ρείθρου με τοίχο αντιστήριξης:

$$(6,0 \text{ m} \times 0,25 \text{ m} + 0,50 \text{ m} \times 0,30 \text{ m}) \times L + 0,5 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times 6,0 \text{ m} \times 2 \dots\dots\dots 1,65 \text{ m}^2 \times L + 1,8 \text{ m}^3$$

και για την περίπτωση ρείθρου χωρίς τοίχο αντιστήριξης:

$$(6,0 \text{ m} \times 0,25 \text{ m} + 0,50 \text{ m} \times 0,30 \text{ m} \times 2) \times L + 0,5 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times 6,0 \text{ m} \times 2 \dots\dots\dots 1,80 \text{ m}^2 \times L + 1,8 \text{ m}^3$$

Γ. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 ποδιάς μπροστά από τον τοίχο αντιστήριξης:

$$(0,7 \text{ m} \times 0,2 \text{ m} + B_{\text{ποδιάς}} \times 0,2 \text{ m}) \times L_{\text{ποδιάς}} \dots\dots\dots$$

- Σιδηρούς οπλισμός:

α) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 1,5 m: $(52,23 \text{ kg} + 19,46 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 35,85 \text{ kg}$

β) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 1,4 m: $(51,34 \text{ kg} + 19,46 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 35,40 \text{ kg}$

γ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 1,3 m: $(50,45 \text{ kg} + 19,46 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 34,96 \text{ kg}$

δ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 1,2 m: $(49,56 \text{ kg} + 19,46 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 34,51 \text{ kg}$

ε) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 1,1 m: $(48,68 \text{ kg} + 19,46 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 34,07 \text{ kg}$

- Δομικό πλέγμα:

Ρείθρου: $6,0 \text{ m} \times 3,12 \text{ kg/m}^2 \times 2 \dots\dots\dots 37,44 \text{ kg/m}$

Ποδιάς μπροστά από τον τοίχο αντιστήριξης:

$$(0,7 \text{ m} \times L_{\text{ποδιάς}} + L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}}) \times 3,12 \text{ kg/m}^2 \times 2 \dots\dots\dots$$

Εδώ $L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}}$ είναι το μήκος και το πλάτος της ποδιάς αντίστοιχα, τα οποία αναφέρονται στον συγκεντρωτικό πίνακα προμετρήσεων για κάθε συγκεκριμένη θέση ξεχωριστά.

- Αμμοχάλικο: $(6,0 \text{ m} - 0,5 \text{ m} - 0,5 \text{ m}) \times 0,2 \text{ m} \dots\dots\dots 1,00 \text{ m}^2$

- Στραγγιστήριο: $\dots\dots\dots 0,33 \text{ m}^2$

- Ξυλότυποι χυτών τοίχων:

A. Ξυλότυποι ρείθρου. Υπολογίζονται για την περίπτωση ρείθρου χωρίς τοίχο αντιστήριξης:

$$(0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 2 \times L + (0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 6,0 \text{ m} \dots\dots\dots 1,64 \times L \text{ m} + 4,92 \text{ m}^2$$

και για την περίπτωση ρείθρου με τοίχο αντιστήριξης:

$$(0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times L + (0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 6,0 \text{ m} \dots\dots\dots 0,82 \text{ m} \times L + 4,92 \text{ m}^2$$

B. Ξυλότυποι τοίχου αντιστήριξης:

α) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,5 m: $(0,25 \text{ m} \times 2 + 1,9 \text{ m} \times 2 + 0,1 \text{ m} \times 2 + 0,65 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 2,90 \text{ m}$

β) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,4 m: $(0,25 \text{ m} \times 2 + 1,8 \text{ m} \times 2 + 0,1 \text{ m} \times 2 + 0,65 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 2,80 \text{ m}$

γ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,3 m: $(0,25 \text{ m} \times 2 + 1,7 \text{ m} \times 2 + 0,1 \text{ m} \times 2 + 0,65 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 2,70 \text{ m}$

δ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,2 m: $(0,25 \text{ m} \times 2 + 1,6 \text{ m} \times 2 + 0,1 \text{ m} \times 2 + 0,65 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 2,60 \text{ m}$

ε) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,1 m: $(0,25 \text{ m} \times 2 + 1,5 \text{ m} \times 2 + 0,1 \text{ m} \times 2 + 0,65 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 2,50 \text{ m}$

Γ. Ξυλότυποι ποδιάς μπροστά από τον τοίχο:

$$[(0,70 \text{ m} + 0,50 \text{ m}) \times L_{\text{ποδιάς}}] + L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}} \dots\dots\dots$$

1.3. Ρείθρο με τοίχο αντιστήριξης υπέργειου ύψους 1,6 m έως 2,0 m

(βλ. συνημμένα το σχέδιο 5)

- Εκσκαφές θεμελίων τεχνικών έργων:
 $(3,81 \text{ m}^2 + 1,33 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 2,57 \text{ m}^2$

- Συμπυκνωμένη επίχωση:
 $(3,52 \text{ m}^2 + 0,60 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 2,06 \text{ m}^2$

- Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20:

A. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 τοίχων αντιστήριξης:

α) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 2,0 m: $(1,72 \text{ m}^2 + 0,36 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 1,04 \text{ m}^2$

β) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 1,9 m: $(1,68 \text{ m}^2 + 0,36 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 1,02 \text{ m}^2$

γ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 1,8 m: $(1,63 \text{ m}^2 + 0,36 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 1,00 \text{ m}^2$

δ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 1,7 m: $(1,59 \text{ m}^2 + 0,36 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,98 \text{ m}^2$

ε) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 1,6 m: $(1,54 \text{ m}^2 + 0,36 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,95 \text{ m}^2$

B. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 ρείθρου. Υπολογίζεται για την περίπτωση ρείθρου με τοίχο αντιστήριξης:

$(6,0 \text{ m} \times 0,25 \text{ m} + 0,50 \text{ m} \times 0,30 \text{ m}) \times L + 0,5 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times$
 $\times 6,0 \text{ m} \times 2 \dots\dots\dots 1,65 \text{ m}^2 \times L + 1,8 \text{ m}^3$

και για την περίπτωση ρείθρου χωρίς τοίχο αντιστήριξης:

$(6,0 \text{ m} \times 0,25 \text{ m} + 0,50 \text{ m} \times 0,30 \text{ m} \times 2) \times L + 0,5 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times$
 $\times 6,0 \text{ m} \times 2 \dots\dots\dots 1,80 \text{ m}^2 \times L + 1,8 \text{ m}^3$

Γ. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 ποδιάς μπροστά από τον τοίχο αντιστήριξης:

$(0,7 \text{ m} \times 0,2 \text{ m} + B_{\text{ποδιάς}} \times 0,2 \text{ m}) \times L_{\text{ποδιάς}} \dots\dots\dots$

- Σιδηρούς οπλισμός:

α) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 2,0 m: $(67,30 \text{ kg} + 22,91 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 45,11 \text{ kg}$

β) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 1,9 m: $(66,02 \text{ kg} + 22,91 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 44,47 \text{ kg}$

γ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 1,8 m: $(64,74 \text{ kg} + 22,91 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 43,83 \text{ kg}$

δ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 1,7 m: $(63,46 \text{ kg} + 22,91 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 43,19 \text{ kg}$

ε) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 1,6 m: $(62,17 \text{ kg} + 22,91 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 42,54 \text{ kg}$

- Δομικό πλέγμα:

Ρείθρου: $6,0 \text{ m} \times 3,12 \text{ kg/m}^2 \times 2 \dots\dots\dots 37,44 \text{ kg/m}$

Ποδιάς μπροστά από τον τοίχο αντιστήριξης:

$(0,7 \text{ m} \times L_{\text{ποδιάς}} + L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}}) \times 3,12 \text{ kg/m}^2 \times 2 \dots\dots\dots$

Εδώ $L_{\text{ποδιάς}}$ x $B_{\text{ποδιάς}}$ είναι το μήκος και το πλάτος της ποδιάς αντίστοιχα, τα οποία αναφέρονται στον συγκεντρωτικό πίνακα προμετρήσεων για κάθε συγκεκριμένη θέση ξεχωριστά.

- Αμμοχάλικο: $(6,0 \text{ m} - 0,5 \text{ m} - 0,5 \text{ m}) \times 0,2 \text{ m} \dots\dots\dots 1,00 \text{ m}^2$
- Στραγγιστήριο: $(0,56 \text{ m}^2 + 0,05 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,31 \text{ m}^2$
- Ξυλότυποι χυτών τοίχων:

A. Ξυλότυποι ρείθρου. Υπολογίζονται για την περίπτωση ρείθρου χωρίς τοίχο αντιστήριξης:

$$(0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 2 \times L + (0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 6,0 \text{ m} \dots\dots\dots 1,64 \times L \text{ m} + 4,92 \text{ m}^2$$

και για την περίπτωση ρείθρου με τοίχο αντιστήριξης:

$$(0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times L + (0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 6,0 \text{ m} \dots\dots\dots 0,82 \text{ m} \times L + 4,92 \text{ m}^2$$

B. Ξυλότυποι τοίχου αντιστήριξης:

α) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 2,0 m: $(0,25 \text{ m} \times 2 + 2,4 \text{ m} \times 2 + 0,15 \text{ m} \times 2 + 0,9 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 3,70 \text{ m}$

β) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,9 m: $(0,25 \text{ m} \times 2 + 2,3 \text{ m} \times 2 + 0,15 \text{ m} \times 2 + 0,9 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 3,60 \text{ m}$

γ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,8 m: $(0,25 \text{ m} \times 2 + 2,2 \text{ m} \times 2 + 0,15 \text{ m} \times 2 + 0,9 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 3,50 \text{ m}$

δ) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,7 m: $(0,25 \text{ m} \times 2 + 2,1 \text{ m} \times 2 + 0,15 \text{ m} \times 2 + 0,9 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 3,40 \text{ m}$

ε) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 1,6 m: $(0,25 \text{ m} \times 2 + 2,0 \text{ m} \times 2 + 0,15 \text{ m} \times 2 + 0,9 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 3,30 \text{ m}$

Γ. Ξυλότυποι ποδιάς μπροστά από τον τοίχο:

$$[(0,70 \text{ m} + 0,50 \text{ m}) \times L_{\text{ποδιάς}}] + L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}} \dots\dots\dots$$

1.4. Ρείθρο με τοίχο αντιστήριξης υπέργειου ύψους 2,5 m

(βλ. συνημμένα το σχέδιο 6)

- Εκσκαφές θεμελίων τεχνικών έργων:
 $(5,62 \text{ m}^2 + 1,22 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 3,42 \text{ m}^2$

- Συμπυκνωμένη επίχωση:
 $(5,63 \text{ m}^2 + 0,63 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 3,13 \text{ m}^2$

- Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20:

A. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 τοίχου αντιστήριξης:

$$(2,44 \text{ m}^2 + 0,36 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 1,40 \text{ m}^2$$

B. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 ρείθρου. Υπολογίζεται για την περίπτωση ρείθρου με τοίχο αντιστήριξης:

$$(6,0 \text{ m} \times 0,25 \text{ m} + 0,50 \text{ m} \times 0,30 \text{ m}) \times L + 0,5 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times 6,0 \text{ m} \times 2 \dots\dots\dots 1,65 \text{ m}^2 \times L + 1,8 \text{ m}^3$$

και για την περίπτωση ρείθρου χωρίς τοίχο αντιστήριξης:

$$(6,0 \text{ m} \times 0,25 \text{ m} + 0,50 \text{ m} \times 0,30 \text{ m} \times 2) \times L + 0,5 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times 6,0 \text{ m} \times 2 \dots\dots\dots 1,80 \text{ m}^2 \times L + 1,8 \text{ m}^3$$

Γ. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 ποδιάς μπροστά από τον τοίχο αντιστήριξης:

$$(0,7 \text{ m} \times 0,2 \text{ m} + B_{\text{ποδιάς}} \times 0,2 \text{ m}) \times L_{\text{ποδιάς}} \dots\dots\dots$$

- Σιδηρούς οπλισμός:
 $(86,77 \text{ kg} + 22,91 \text{ kg})/2 \dots\dots\dots 54,84 \text{ kg}$
- Δομικό πλέγμα:
 Ρείθρου: $6,0 \text{ m} \times 3,12 \text{ kg/m}^2 \times 2 \dots\dots\dots 37,44 \text{ kg/m}$
 Ποδιάς μπροστά από τον τοίχο αντιστήριξης:
 $(0,7 \text{ m} \times L_{\text{ποδιάς}} + L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}}) \times 3,12 \text{ kg/m}^2 \times 2 \dots\dots\dots$
 Εδώ $L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}}$ είναι το μήκος και το πλάτος της ποδιάς αντίστοιχα, τα οποία αναφέρονται στον συγκεντρωτικό πίνακα προμετρήσεων για κάθε συγκεκριμένη θέση ξεχωριστά.
- Αμμοχάλικο: $(6,0 \text{ m} - 0,5 \text{ m} - 0,5 \text{ m}) \times 0,2 \text{ m} \dots\dots\dots 1,00 \text{ m}^2$
- Στραγγιστήριο: $(0,89 \text{ m}^2 + 0,08 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,49 \text{ m}^2$
- Ξυλότυποι χυτών τοίχων:
 Α. Ξυλότυποι ρείθρου. Υπολογίζονται για την περίπτωση ρείθρου χωρίς τοίχο αντιστήριξης:
 $(0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 2 \times L + (0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 6,0 \text{ m} \dots\dots\dots 1,64 \times L \text{ m} + 4,92 \text{ m}^2$
 και για την περίπτωση ρείθρου με τοίχο αντιστήριξης:
 $(0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times L + (0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 6,0 \text{ m} \dots\dots\dots 0,82 \text{ m} \times L + 4,92 \text{ m}^2$
 Β. Ξυλότυποι τοίχου αντιστήριξης:
 $(0,30 \text{ m} \times 2 + 3,0 \text{ m} \times 2 + 0,15 \text{ m} \times 2 + 0,9 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 4,35 \text{ m}$
 Γ. Ξυλότυποι ποδιάς μπροστά από τον τοίχο:
 $[(0,70 \text{ m} + 0,50 \text{ m}) \times L_{\text{ποδιάς}}] + L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}} \dots\dots\dots$

1.5. Ρείθρο με τοίχο αντιστήριξης υπέργειου ύψους 2,7 m και 3,0 m
 (βλ. συνημμένα το σχέδιο 7)

- Εκσκαφές θεμελίων τεχνικών έργων:
 $(8,82 \text{ m}^2 + 1,47 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 5,15 \text{ m}^2$
- Συμπυκνωμένη επίχωση:
 $(7,85 \text{ m}^2 + 1,54 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 4,70 \text{ m}^2$
- Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20:
 Α. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 τοίχων αντιστήριξης:
 α) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
 κεντρικά της κοίτης 3,0 m: $(3,16 \text{ m}^2 + 0,69 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 1,93 \text{ m}^2$
 β) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
 κεντρικά της κοίτης 2,7 m: $(2,97 \text{ m}^2 + 0,69 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 1,83 \text{ m}^2$
 Β. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 ρείθρου. Υπολογίζεται για την περίπτωση ρείθρου με τοίχο αντιστήριξης:
 $(6,0 \text{ m} \times 0,25 \text{ m} + 0,50 \text{ m} \times 0,30 \text{ m}) \times L + 0,5 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times$
 $\times 6,0 \text{ m} \times 2 \dots\dots\dots 1,65 \text{ m}^2 \times L + 1,8 \text{ m}^3$
 και για την περίπτωση ρείθρου χωρίς τοίχο αντιστήριξης:
 $(6,0 \text{ m} \times 0,25 \text{ m} + 0,50 \text{ m} \times 0,30 \text{ m} \times 2) \times L + 0,5 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times$
 $\times 6,0 \text{ m} \times 2 \dots\dots\dots 1,80 \text{ m}^2 \times L + 1,8 \text{ m}^3$
 Γ. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 ποδιάς μπροστά από τον τοίχο αντιστήριξης:
 $(0,7 \text{ m} \times 0,2 \text{ m} + B_{\text{ποδιάς}} \times 0,2 \text{ m}) \times L_{\text{ποδιάς}} \dots\dots\dots$

- Σιδηρούς οπλισμός:
 - α) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 3,0 m: $(106,74 \text{ kg} + 34,02 \text{ kg})/2$ 70,38 kg
 - β) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης
κεντρικά της κοίτης 2,7 m: $(103,19 \text{ kg} + 34,02 \text{ kg})/2$ 68,61 kg
- Δομικό πλέγμα:
 - Ρείθρου: $6,0 \text{ m} \times 3,12 \text{ kg/m}^2 \times 2$ 37,44 kg/m
 - Ποδιάς μπροστά από τον τοίχο αντιστήριξης:
 $(0,7 \text{ m} \times L_{\text{ποδιάς}} + L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}}) \times 3,12 \text{ kg/m}^2 \times 2$
Εδώ $L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}}$ είναι το μήκος και το πλάτος της ποδιάς αντίστοιχα, τα οποία αναφέρονται στον συγκεντρωτικό πίνακα προμετρήσεων για κάθε συγκεκριμένη θέση ξεχωριστά.
- Αμμοχάλικο: $(6,0 \text{ m} - 0,5 \text{ m} - 0,5 \text{ m}) \times 0,2 \text{ m}$ 1,00 m²
- Στραγγιστήριο: $(0,52 \text{ m}^2 + 0,16 \text{ m}^2)/2$ 0,34 m²
- Ξυλότυποι χυτών τοίχων:
 - A. Ξυλότυποι ρείθρου. Υπολογίζονται για την περίπτωση ρείθρου χωρίς τοίχο αντιστήριξης:
 $(0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 2 \times L + (0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 6,0 \text{ m}$ $1,64 \times L \text{ m} + 4,92 \text{ m}^2$
και για την περίπτωση ρείθρου με τοίχο αντιστήριξης:
 $(0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times L + (0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 6,0 \text{ m}$ $0,82 \text{ m} \times L + 4,92 \text{ m}^2$
 - B. Ξυλότυποι τοίχου αντιστήριξης:
 - α) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 3,0 m: $(0,30 \text{ m} \times 2 + 3,5 \text{ m} \times 2 + 0,20 \text{ m} \times 2 + 1,2 \text{ m} \times 2)/2$ 5,20 m
 - β) σε περίπτωση υπέργειου ύψους του τοίχου αντιστήριξης κεντρικά της κοίτης 2,7 m: $(0,30 \text{ m} \times 2 + 3,2 \text{ m} \times 2 + 0,20 \text{ m} \times 2 + 1,2 \text{ m} \times 2)/2$ 4,90 m[†]
 - Γ. Ξυλότυποι ποδιάς μπροστά από τον τοίχο:
 $[(0,70 \text{ m} + 0,50 \text{ m}) \times L_{\text{ποδιάς}}] + L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}}$

1.6. Ρείθρο με τοίχο αντιστήριξης υπέργειου ύψους 3,5 m
(βλ. συνημμένα το σχέδιο 8)

- Εκσκαφές θεμελίων τεχνικών έργων:
 $(10,94 \text{ m}^2 + 3,64 \text{ m}^2)/2$ 7,29 m²
- Συμπυκνωμένη επίχωση:
 $(9,67 \text{ m}^2 + 1,89 \text{ m}^2)/2$ 5,78 m²
- Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20:
 - A. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 τοίχου αντιστήριξης:
 $(3,92 \text{ m}^2 + 1,19 \text{ m}^2)/2$ 2,56 m²
 - B. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 ρείθρου. Υπολογίζεται για την περίπτωση ρείθρου με τοίχο αντιστήριξης:
 $(6,0 \text{ m} \times 0,25 \text{ m} + 0,50 \text{ m} \times 0,30 \text{ m}) \times L + 0,5 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times 6,0 \text{ m} \times 2$ $1,65 \text{ m}^2 \times L + 1,8 \text{ m}^3$
και για την περίπτωση ρείθρου χωρίς τοίχο αντιστήριξης:
 $(6,0 \text{ m} \times 0,25 \text{ m} + 0,50 \text{ m} \times 0,30 \text{ m} \times 2) \times L + 0,5 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times$

$$x 6,0 \text{ m} \times 2 \dots\dots\dots 1,80 \text{ m}^2 \times L + 1,8 \text{ m}^3$$

Γ. Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20 ποδιάς μπροστά από τον τοίχο αντιστήριξης:

$$(0,7 \text{ m} \times 0,2 \text{ m} + B_{\text{ποδιάς}} \times 0,2 \text{ m}) \times L_{\text{ποδιάς}} \dots\dots\dots$$

- Σιδηρούς οπλισμός:
(124,05 kg + 49,56 kg)/2 86,81 kg

- Δομικό πλέγμα:

$$\text{Ρείθρου: } 6,0 \text{ m} \times 3,12 \text{ kg/m}^2 \times 2 \dots\dots\dots 37,44 \text{ kg/m}$$

Ποδιάς μπροστά από τον τοίχο αντιστήριξης:

$$(0,7 \text{ m} \times L_{\text{ποδιάς}} + L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}}) \times 3,12 \text{ kg/m}^2 \times 2 \dots\dots\dots$$

Εδώ $L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}}$ είναι το μήκος και το πλάτος της ποδιάς αντίστοιχα, τα οποία αναφέρονται στον συγκεντρωτικό πίνακα προμετρήσεων για κάθε συγκεκριμένη θέση ξεχωριστά.

- Αμμοχάλικο: $(6,0 \text{ m} - 0,5 \text{ m} - 0,5 \text{ m}) \times 0,2 \text{ m} \dots\dots\dots 1,00 \text{ m}^2$
- Στραγγιστήριο: $(0,58 \text{ m}^2 + 0,14 \text{ m}^2)/2 \dots\dots\dots 0,36 \text{ m}^2$
- Ξυλότυποι χυτών τοίχων:

Α. Ξυλότυποι ρείθρου. Υπολογίζονται για την περίπτωση ρείθρου χωρίς τοίχο αντιστήριξης:

$$(0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 2 \times L + (0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 6,0 \text{ m} \dots\dots\dots 1,64 \times L \text{ m} + 4,92 \text{ m}^2$$

και για την περίπτωση ρείθρου με τοίχο αντιστήριξης:

$$(0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times L + (0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 6,0 \text{ m} \dots\dots\dots 0,82 \text{ m} \times L + 4,92 \text{ m}^2$$

Β. Ξυλότυποι τοίχου αντιστήριξης:

$$(0,35 \text{ m} \times 2 + 3,9 \text{ m} \times 2 + 0,25 \text{ m} \times 2 + 1,6 \text{ m} \times 2)/2 \dots\dots\dots 6,10 \text{ m}$$

Γ. Ξυλότυποι ποδιάς μπροστά από τον τοίχο:

$$[(0,70 \text{ m} + 0,50 \text{ m}) \times L_{\text{ποδιάς}}] + L_{\text{ποδιάς}} \times B_{\text{ποδιάς}} \dots\dots\dots$$

1.7. Ρείθρο χωρίς τοίχο αντιστήριξης

(βλ. συνημμένα τα σχέδια 2 έως 7)

- Εκσκαφές θεμελίων τεχνικών έργων:
 $(6,0 \text{ m} + 0,5 \text{ m} + 0,5 \text{ m}) \times 0,55 \text{ m} \dots\dots\dots 3,85 \text{ m}^2$
- Σκυρόδεμα κατηγορίας C16/20:
 $(6,0 \text{ m} \times 0,25 \text{ m} + 0,50 \text{ m} \times 0,30 \text{ m} \times 2) \times L + 0,5 \text{ m} \times 0,3 \text{ m} \times$
 $x 6,0 \text{ m} \times 2 \dots\dots\dots 1,80 \text{ m}^2 \times L + 1,8 \text{ m}^3$
- Δομικό πλέγμα: $6,0 \text{ m} \times 3,12 \text{ kg/m}^2 \times 2 \dots\dots\dots 37,44 \text{ kg/m}$
- Αμμοχάλικο: $(6,0 \text{ m} - 0,5 \text{ m} - 0,5 \text{ m}) \times 0,2 \text{ m} \dots\dots\dots 1,00 \text{ m}^2$
- Ξυλότυποι: $(0,55 \text{ m} + 0,27 \text{ m}) \times 4 \dots\dots\dots 3,28 \text{ m}$

1.8. Λιθοπένδυση του κατάντη μετώπου των τοίχων αντιστήριξης

(αφορά τους τοίχους αντιστήριξης στα ρείθρα στις θέσεις Α.30 έως Α.35)

- Λιθοπένδυση ορατών επιφανειών:

$$[(H_{\text{άξονας}} + H_{\text{άκρα}})/2] \times 0,3 \text{ m} \times L \dots\dots\dots$$

Εδώ $H_{\text{άξονας}}$ και $H_{\text{άκρα}}$ είναι το υπέργειο ύψος των τοίχων αντιστήριξης στον άξονα και στα άκρα των ρείθρων αντίστοιχα, ενώ το L είναι το μήκος του ρείθρου.

2. Συγκεντρωτικός πίνακας προμετρήσεων

Α/Α	Είδος τεχνικού	Μήκος τεχνικού, L (m)	Μήκος ποδιάς μπροστά από τον τοίχο, (m)	Πλάτος ποδιάς μπροστά από τον τοίχο, (m)	Υψος τοίχου αντιστήριξης στον άξονα της κοίτης (m)	Υψος τοίχου αντιστήριξης στα άκρα του ρείθρου (m)	Προμετρήσεις εργασιών ανά μέτρο μήκους του τεχνικού									Συνολικές προμετρήσεις εργασιών του τεχνικού μήκους L, (m)									
							Εκσκαφές, (m³)	Συμπικνωμένη επίχωση, (m³)	Σιδηρούς σπλισμός, (kg)	Σκυρόδεμα C16/20, (m³)	Δομικό πλέγμα, (kg/m)	Αμμοχάλικο, (m³)	Στραγγιστήριο, (m³)	Ξυλότυποι, (m)	Λιθεπένδυση του καπάντη μετώπου των τοίχων αντιστήριξης, (m²)	Εκσκαφές, (m³)	Συμπικνωμένη επίχωση, (m³)	Σιδηρούς σπλισμός, (kg)	Σκυρόδεμα C16/20, (m³)	Δομικό πλέγμα, (kg)	Αμμοχάλικο, (m³)	Στραγγιστήριο, (m³)	Ξυλότυποι, (m²)	Αρμολί, (m)	Λιθεπένδυση του καπάντη μετώπου των τοίχων αντιστήριξης, (m²)
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26
A.1	Ρείθρο	26,5	3,0	8,0	0,7	0,3	2,34	0,54	25,82	5,59	91,73	1,00	0,05	16,79		62,01	14,31	684,10	61,35	1.155,02	25,50	1,33	103,28	6,00	
A.2	Ρείθρο	9,5	2,0	4,0	2,0	0,7	2,57	2,06	45,11	5,43	66,77	1,00	0,31	14,64		24,42	19,57	428,50	29,24	414,34	8,50	2,95	58,26		
A.3	Ρείθρο	11,5	2,0	4,0			3,85			3,60	37,44	1,00		6,56		44,28			22,50	430,56	10,50		23,78		
A.4	Ρείθρο	9,0	2,0	4,0	1,5	0,5	2,48	1,36	35,85	5,14	66,77	1,00	0,17	13,84		22,32	12,24	322,61	25,28	395,62	8,00	1,53	48,80		
A.5	Ρείθρο	9,0	2,0	4,0	2,0	0,7	2,57	2,06	45,11	5,43	66,77	1,00	0,31	14,64		23,13	18,54	405,95	27,89	395,62	8,00	2,79	56,00		
A.6	Ρείθρο	12,5	2,0	4,0			3,85			3,60	37,44	1,00		6,56		48,13			24,30	468,00	11,50		25,42		
A.7	Ρείθρο	12,0	2,0	4,0	1,4	0,5	2,48	1,36	35,40	5,12	66,77	1,00	0,17	13,74		29,76	16,32	424,80	32,24	507,94	11,00	2,04	58,76		
A.8	Ρείθρο	12,0	2,0	4,0	1,3	0,4	2,48	1,36	34,96	5,10	66,77	1,00	0,17	13,64		29,76	16,32	419,46	32,00	507,94	11,00	2,04	57,56		
A.9	Ρείθρο	16,0	2,0	8,0	0,6	0,3	2,34	0,54	25,51	5,58	91,73	1,00	0,05	16,69		37,44	8,64	408,08	37,92	707,62	15,00	0,80	64,44	6,00	
A.10	Ρείθρο	16,5	2,0	8,0	1,5	0,5	2,48	1,36	35,85	5,94	91,73	1,00	0,17	17,84		40,92	22,44	591,44	44,88	726,34	15,50	2,81	84,70	6,00	
A.11	Ρείθρο	11,0	2,0	4,0	1,5	0,5	2,48	1,36	35,85	5,14	66,77	1,00	0,17	13,84		27,28	14,96	394,30	30,08	470,50	10,00	1,87	56,24		
A.12	Ρείθρο	11,5	2,0	4,0	1,2	1,0	2,90	1,73	41,79	5,33	66,77	1,00	0,21	14,19		33,35	19,90	480,59	33,47	489,22	10,50	2,42	62,13		
A.13	Τοίχος αντίληξης	5,0			1,0	1,0	2,67	0,89	34,02	0,69			0,09	2,80		13,35	4,45	170,10	3,45				14,00		
A.14	Ρείθρο	11,0	2,0	4,0	0,7	0,3	2,34	0,54	25,82	4,79	66,77	1,00	0,05	12,79		25,74	5,94	283,97	26,23	470,50	10,00	0,55	44,69		
A.15	Ρείθρο	12,0	2,0	4,0	1,6	0,6	2,57	2,06	42,54	5,34	66,77	1,00	0,31	14,24		30,84	24,72	510,48	34,88	507,94	11,00	3,72	64,76		

Α/Α	Είδος τεχνικού	Μήκος τεχνικού, L (m)	Μήκος ποδιάς μπροστά από τον τοίχο, (m)	Πλάτος ποδιάς μπροστά από τον τοίχο, (m)	Ύψος τοίχου αντιστήριξης στον άξονα της κοίτης (m)	Ύψος τοίχου αντιστήριξης στα άκρα του ρείθρου (m)	Προμετρήσεις εργασιών ανά μέτρο μήκους του τεχνικού									Συνολικές προμετρήσεις εργασιών του τεχνικού μήκους L, (m)									
							Εκσκαφές, (m³)	Συμπικνωμένη επίχωση, (m³)	Σιδηρούς σπλισμός, (kg)	Σκυρόδεμα C16/20, (m³)	Δομικό πλέγμα, (kg/m)	Αμμοχάλικο, (m³)	Στραγγιστήριο, (m²)	Ξυλότυποι, (m)	Λιθεπένδυση του καπάντη μετώπου των τοίχων αντιστήριξης, (m²)	Εκσκαφές, (m³)	Συμπικνωμένη επίχωση, (m³)	Σιδηρούς σπλισμός, (kg)	Σκυρόδεμα C16/20, (m³)	Δομικό πλέγμα, (kg)	Αμμοχάλικο, (m³)	Στραγγιστήριο, (m²)	Ξυλότυποι, (m²)	Αρμολί, (m)	Λιθεπένδυση του καπάντη μετώπου των τοίχων αντιστήριξης, (m³)
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26
A.16	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	1,8	0,6	2,57	2,06	43,83	5,39	66,77	1,00	0,31	14,44		20,56	16,48	350,60	24,88	358,18	7,00	2,48	49,88		
A.17	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	1,4	0,5	2,48	1,36	35,40	5,12	66,77	1,00	0,17	13,74		19,84	10,88	283,20	22,72	358,18	7,00	1,36	44,28		
A.18	Ρείθρο	11,5	2,0	4,0	1,6	0,6	2,57	2,06	42,54	5,34	66,77	1,00	0,31	14,24		29,56	23,69	489,21	33,58	489,22	10,50	3,57	62,70		
A.19	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	1,2	0,4	2,48	1,36	34,51	5,09	66,77	1,00	0,17	13,54		19,84	10,88	276,08	22,48	358,18	7,00	1,36	42,68		
A.20	Ρείθρο	9,5	2,0	4,0	1,6	0,6	2,57	2,06	32,73	5,34	66,77	1,00	0,31	14,24		24,42	19,57	310,89	28,38	414,34	8,50	2,95	54,46		
A.21	Ρείθρο	9,0	2,0	4,0			3,85			3,60	37,44	1,00		6,56		34,65			18,00	336,96	8,00		19,68		
A.22	Ρείθρο	12,5	2,0	4,0			3,85			3,60	37,44	1,00		6,56		48,13			24,30	468,00	11,50		25,42		
A.23	Ρείθρο	10,5	2,0	4,0	1,2	0,4	2,48	1,36	34,51	5,09	66,77	1,00	0,17	13,54		26,04	14,28	362,36	28,36	451,78	9,50	1,79	51,23		
A.24	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	1,5	0,5	2,48	1,36	35,85	5,14	66,77	1,00	0,17	13,84		19,84	10,88	286,76	22,88	358,18	7,00	1,36	45,08		
A.25	Ρείθρο	16,0	2,0	8,0	2,0	0,7	2,57	2,06	45,11	6,23	91,73	1,00	0,31	18,64		41,12	32,96	721,68	48,32	707,62	15,00	4,96	95,64	6,00	
A.26	Ρείθρο	13,5	2,0	8,0	1,2	0,4	2,48	1,36	34,51	5,89	91,73	1,00	0,17	17,54		33,48	18,36	465,89	37,01	614,02	12,50	2,30	69,49	6,00	
A.27	Ρείθρο	12,0	2,0	4,0	2,0	0,7	2,57	2,06	45,11	5,43	66,77	1,00	0,31	14,64		30,84	24,72	541,26	35,96	507,94	11,00	3,72	69,56		
A.28	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	3,5	1,2	7,29	5,78	4,31	3,45	37,44	1,00	0,36	0,82		58,32	46,24	34,44	15,00	299,52	7,00	2,88	9,83		
A.29	Ρείθρο	10,0	2,0	4,0			3,85			3,60	37,44	1,00		6,56		38,50			19,80	374,40	9,00		21,32		
A.30	Ρείθρο	11,0	2,0	4,0	3,5	1,2	7,29	5,78	86,81	6,95	66,77	1,00	0,36	17,04	0,70	80,19	63,58	954,86	49,99	470,50	10,00	3,96	91,44		7,70
A.31	Ρείθρο	13,0	3,0	8,0	3,5	1,2	7,29	5,78	86,81	7,75	91,73	1,00	0,36	21,04	0,70	94,77	75,14	1.128,47	61,75	649,58	12,00	4,68	122,48	6,00	9,10
A.32	Ρείθρο	22,0	3,0	8,0	3,0	1,0	5,15	4,70	70,38	7,12	91,73	1,00	0,34	20,14	0,60	113,30	103,40	1.548,36	85,78	986,54	21,00	7,48	164,96	6,00	13,20
A.33	Ρείθρο	11,5	2,0	4,0	3,0	1,0	5,15	4,70	70,38	6,32	66,77	1,00	0,34	16,14	0,60	59,23	54,05	809,37	44,85	489,22	10,50	3,91	84,55		6,90

Α/Α	Είδος τεχνικού	Μήκος τεχνικού, L (m)	Μήκος ποδιάς μπροστά από τον τοίχο, (m)	Πλάτος ποδιάς μπροστά από τον τοίχο, (m)	Υψος τοίχου αντιστήριξης στον άξονα της κοίτης (m)	Υψος τοίχου αντιστήριξης στα άκρα του ρείθρου (m)	Προμετρήσεις εργασιών ανά μέτρο μήκους του τεχνικού									Συνολικές προμετρήσεις εργασιών του τεχνικού μήκους L, (m)									
							Εκσκαφές, (m³)	Συμπικνωμένη επίχωση, (m³)	Σιδηρούς σπλισμός, (kg)	Σκυρόδεμα C16/20, (m³)	Δομικό πλέγμα, (kg/m)	Αμμοχάλικο, (m³)	Στραγγιστήριο, (m³)	Ξυλότυποι, (m)	Λιθεπένδυση του καπάνη μετώπου των τοίχων αντιστήριξης, (m²)	Εκσκαφές, (m³)	Συμπικνωμένη επίχωση, (m³)	Σιδηρούς σπλισμός, (kg)	Σκυρόδεμα C16/20, (m³)	Δομικό πλέγμα, (kg)	Αμμοχάλικο, (m³)	Στραγγιστήριο, (m³)	Ξυλότυποι, (m²)	Αρμολί, (m)	Λιθεπένδυση του καπάνη μετώπου των τοίχων αντιστήριξης, (m²)
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26
A.34	Ρείθρο	9,0	2,0	4,0	3,0	1,0	5,15	4,70	70,38	6,32	66,77	1,00	0,34	16,14	0,60	46,35	42,30	633,42	35,90	395,62	8,00	3,06	69,50		5,40
A.35	Ρείθρο	13,5	2,0	8,0	3,0	1,0	5,15	4,70	70,38	7,12	91,73	1,00	0,34	20,14	0,60	69,53	63,45	950,13	53,61	614,02	12,50	4,59	104,59	6,00	8,10
B.1	Ρείθρο	26,5	3,0	8,0	1,0	0,7	2,67	0,89	33,10	5,84	91,73	1,00	0,09	17,34		70,76	23,59	877,02	67,97	1.155,02	25,50	2,39	117,85	6,00	
B.2	Ρείθρο	15,0	2,0	8,0	1,0	0,6	2,67	0,89	32,79	5,82	91,73	1,00	0,09	17,34		40,05	13,35	491,78	39,48	670,18	14,00	1,35	71,62	6,00	
B.3	Ρείθρο	22,5	3,0	8,0	1,0	0,6	2,67	0,89	32,79	5,82	91,73	1,00	0,09	17,34		60,08	20,03	737,66	58,32	1.005,26	21,50	2,03	104,97	6,00	
B.4	Ρείθρο	12,0	2,0	4,0	2,0	0,7	2,57	2,06	45,11	5,43	66,77	1,00	0,31	14,64		30,84	24,72	541,26	35,96	507,94	11,00	3,72	69,56		
B.5	Τοίχος αντιξής	7,0			2,5	2,5	5,62	5,63	86,77	2,44				6,60		39,34	39,41	607,39	17,08				46,20		
B.6	Ρείθρο	9,5	2,0	4,0	2,5	0,8	3,42	3,13	54,84	5,79	66,77	1,00	0,59	15,29		32,49	29,74	520,98	32,66	414,34	8,50	5,56	64,44		
B.7	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	1,6	0,6	2,57	2,06	42,54	5,34	66,77	1,00	0,36	14,24		20,56	16,48	340,32	24,48	358,18	7,00	2,84	48,28		
B.8	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	1,6	0,6	2,57	2,06	42,54	5,34	66,77	1,00	0,36	14,24		20,56	16,48	340,32	24,48	358,18	7,00	2,84	48,28		
B.9	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	1,5	0,5	2,48	1,36	35,85	5,14	66,77	1,00	0,17	13,84		19,84	10,88	286,76	22,88	358,18	7,00	1,36	45,08		
B.10	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0			3,85			3,60	37,44	1,00		6,56		30,80			16,20	299,52	7,00		18,04		
B.11	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0			3,85			3,60	37,44	1,00		6,56		30,80			16,20	299,52	7,00		18,04		
B.12	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	1,7	0,6	2,57	2,06	43,19	5,37	66,77	1,00	0,36	14,34		20,56	16,48	345,48	24,72	358,18	7,00	2,84	49,08		
B.13	Ρείθρο	10,0	2,0	4,0	1,5	0,5	2,48	1,36	35,85	5,14	66,77	1,00	0,17	13,84		24,80	13,60	358,45	27,68	433,06	9,00	1,70	52,52		
B.14	Ρείθρο	9,5	2,0	4,0	2,0	0,7	2,57	2,06	45,11	5,43	66,77	1,00	0,31	14,64		24,42	19,57	428,50	29,24	414,34	8,50	2,95	58,26		
B.15	Ρείθρο	11,0	2,0	4,0	2,0	0,7	2,57	2,06	45,11	5,43	66,77	1,00	0,31	14,64		28,27	22,66	496,16	33,27	470,50	10,00	3,41	65,04		

Α/Α	Είδος τεχνικού	Μήκος τεχνικού, L (m)	Μήκος ποδιάς μπροστά από τον τοίχο, (m)	Πλάτος ποδιάς μπροστά από τον τοίχο, (m)	Υψος τοίχου αντιστήριξης στον άξονα της κοίτης (m)	Υψος τοίχου αντιστήριξης στα άκρα του ρείθρου (m)	Προμετρήσεις εργασιών ανά μέτρο μήκους του τεχνικού									Συνολικές προμετρήσεις εργασιών του τεχνικού μήκους L, (m)									
							Εκσκαφές, (m³)	Συμπικνωμένη επίχωση, (m³)	Σιδηρούς σπλισμός, (kg)	Σκυρόδεμα C16/20, (m³)	Δομικό πλέγμα, (kg/m)	Αμμοχάλικο, (m³)	Στραγγιστήριο, (m³)	Ξυλότυποι, (m)	Λιθεπένδυση του κατόντη μετώπου των τοίχων αντιστήριξης, (m²)	Εκσκαφές, (m³)	Συμπικνωμένη επίχωση, (m³)	Σιδηρούς σπλισμός, (kg)	Σκυρόδεμα C16/20, (m³)	Δομικό πλέγμα, (kg)	Αμμοχάλικο, (m³)	Στραγγιστήριο, (m³)	Ξυλότυποι, (m²)	Αρμολι, (m)	Λιθεπένδυση του κατόντη μετώπου των τοίχων αντιστήριξης, (m³)
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26
B.16	Ρείθρο	11,0	2,0	4,0	1,6	0,6	2,57	2,06	42,54	5,34	66,77	1,00	0,36	14,24		28,27	22,66	467,94	32,28	470,50	10,00	3,91	60,64		
B.17	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	0,6	0,3	2,34	0,54	25,51	4,78	66,77	1,00	0,05	12,69		18,72	4,32	204,04	20,00	358,18	7,00	0,40	35,88		
B.18	Ρείθρο	9,5	2,0	4,0	1,8	0,6	2,57	2,06	43,83	5,39	66,77	1,00	0,36	14,44		24,42	19,57	416,34	28,86	414,34	8,50	3,37	56,36		
B.19	Ρείθρο	11,0	2,0	4,0	1,5	0,5	2,48	1,36	35,85	5,14	66,77	1,00	0,17	13,84		27,28	14,96	394,30	30,08	470,50	10,00	1,87	56,24		
B.20	Ρείθρο	10,0	2,0	4,0	2,0	0,7	2,57	2,06	45,11	5,43	66,77	1,00	0,31	14,64		25,70	20,60	451,05	30,58	433,06	9,00	3,10	60,52		
B.21	Ρείθρο	11,5	3,0	4,0	2,5	0,8	3,42	3,13	54,84	5,79	66,77	1,00	0,59	15,29		39,33	36,00	630,66	39,70	518,54	10,50	6,73	79,98		
B.22	Ρείθρο	10,5	3,0	4,0	2,5	0,8	3,42	3,13	54,84	5,79	66,77	1,00	0,59	15,29		35,91	32,87	575,82	36,65	481,10	9,50	6,14	74,81		
B.23	Τοίχος αντι-ξηλ	7,0			2,5	2,5	5,62	5,63	86,77	2,44				6,60		39,34	39,41	607,39	17,08				46,20		
B.24	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	3,0	1,0	5,15	4,70	70,38	6,32	66,77	1,00	0,34	16,14		41,20	37,60	563,04	32,32	358,18	7,00	2,72	63,48		
B.25	Ρείθρο	16,0	2,0	8,0	2,0	2,0	3,81	3,52	67,30	6,91	91,73	1,00	0,56	20,24		60,96	56,32	1.076,80	59,20	707,62	15,00	8,96	121,24	6,00	
B.26	Ρείθρο	10,5	2,0	4,0	3,5	1,2	7,29	5,78	86,81	6,95	66,77	1,00	0,36	17,04		76,55	60,69	911,45	47,89	451,78	9,50	3,78	87,98		
Γ.1	Ρείθρο	11,5	2,0	4,0	1,4	0,5	2,48	1,36	35,40	1,67	29,33			8,00		28,52	15,64	407,10	10,28	58,66			42,60		
Γ.2	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	0,8	0,7	2,67	0,89	32,48	5,01	66,77	1,00	0,09	13,24		21,36	7,12	259,80	21,84	358,18	7,00	0,72	40,28		
Γ.3	Ρείθρο	11,5	2,0	4,0	1,2	1,0	2,90	1,73	41,79	5,33	66,77	1,00	0,21	14,19		33,35	19,90	480,59	33,47	489,22	10,50	2,42	62,13		
Γ.4	Ρείθρο	19,0	3,0	8,0	1,6	0,6	2,57	2,06	32,73	6,14	91,73	1,00	0,31	18,24		48,83	39,14	621,78	56,42	874,22	18,00	5,89	110,80	6,00	
Γ.5	Ρείθρο	9,5	2,0	4,0	0,8	0,3	2,34	0,54	26,12	4,81	66,77	1,00	0,05	12,89		22,23	5,13	248,14	23,35	414,34	8,50	0,48	41,64		
Γ.6	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	1,7	0,6	2,57	2,06	43,19	5,37	66,77	1,00	0,31	14,34		20,56	16,48	345,48	24,72	358,18	7,00	2,48	49,08		

Α/Α	Είδος τεχνικού	Μήκος τεχνικού, L (m)	Μήκος ποδιάς μπροστά από τον τοίχο, (m)	Πλάτος ποδιάς μπροστά από τον τοίχο, (m)	Υψος τοίχου αντιστήριξης στον άξονα της κοίτης (m)	Υψος τοίχου αντιστήριξης στα άκρα του ρείθρου (m)	Προμετρήσεις εργασιών ανά μέτρο μήκους του τεχνικού									Συνολικές προμετρήσεις εργασιών του τεχνικού μήκους L, (m)									
							Εκσκαφές, (m³)	Συμπικνωμένη επίχωση, (m³)	Σιδηρούς σπλισμός, (kg)	Σκυρόδεμα C16/20, (m³)	Δομικό πλέγμα, (kg/m)	Αμμοχάλικο, (m³)	Στραγγιστήριο, (m²)	Ξυλότυποι, (m)	Λιθεπένδυση του καπάνη μετώπου των τοίχων αντιστήριξης, (m²)	Εκσκαφές, (m³)	Συμπικνωμένη επίχωση, (m³)	Σιδηρούς σπλισμός, (kg)	Σκυρόδεμα C16/20, (m³)	Δομικό πλέγμα, (kg)	Αμμοχάλικο, (m³)	Στραγγιστήριο, (m²)	Ξυλότυποι, (m²)	Αρμολογία, (m)	Λιθεπένδυση του καπάνη μετώπου των τοίχων αντιστήριξης, (m²)
1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26
Γ.7	Ρείθρο	11,0	2,0	4,0	1,2	0,4	2,48	1,36	34,51	5,09	66,77	1,00	0,17	13,54		27,28	14,96	379,61	29,53	470,50	10,00	1,87	52,94		
Γ.8	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	1,5	0,5	2,48	1,36	35,85	5,14	66,77	1,00	0,17	13,84		19,84	10,88	286,76	22,88	358,18	7,00	1,36	45,08		
Γ.9	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0			3,85			3,60	37,44	1,00		6,56		30,80			16,20	299,52	7,00		18,04		
Γ.10	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	1,3	0,4	2,48	1,36	34,96	5,10	66,77	1,00	0,17	13,64		19,84	10,88	279,64	22,56	358,18	7,00	1,36	43,48		
Γ.11	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	1,8	0,6	2,57	2,06	43,83	5,39	66,77	1,00	0,31	14,44		20,56	16,48	350,60	24,88	358,18	7,00	2,48	49,88		
Γ.12	Ρείθρο	8,0	2,0	4,0	1,8	0,6	2,57	2,06	43,83	5,39	66,77	1,00	0,31	14,44		20,56	16,48	350,60	24,88	358,18	7,00	2,48	49,88		
Γ.13	Ρείθρο	11,0	2,0	4,0	1,4	0,5	2,48	1,36	35,40	5,12	66,77	1,00	0,17	13,74		27,28	14,96	389,40	29,86	470,50	10,00	1,87	55,14		
Γ.14	Ρείθρο	13,5	2,0	8,0	2,0	0,7	2,57	2,06	45,11	6,23	91,73	1,00	0,31	18,64		34,70	27,81	608,92	41,60	614,02	12,50	4,19	84,34	6,00	
Γ.15	Ρείθρο	10,5	2,0	4,0	1,7	0,6	2,57	2,06	43,19	5,37	66,77	1,00	0,31	14,34		26,99	21,63	453,44	31,30	451,78	9,50	3,26	59,63		
Γ.16	Ρείθρο	10,5	2,0	4,0	1,7	0,6	2,57	2,06	43,19	5,37	66,77	1,00	0,31	14,34		26,99	21,63	453,44	31,30	451,78	9,50	3,26	59,63		
Σύνολο εργασιών:																2.742,70	1.700,29	34.600,96	2.469,51	35.858,78	754,00	189,27	4.606,72	84,00	50,40

Σημειώνεται ότι με διαφορετικό χρώμα αναφέρονται τα ρείθρα με το υπέργειο ύψος του τοίχου αντιστήριξης στα άκρα του ρείθρου διαφορετικό από το 1/3 εκείνου κεντρικά του ρείθρου.

ΤΡΟΠΟΠΟΙΗΣΕΙΣ ΕΠΙ ΤΗΣ ΕΓΚΕΚΡΙΜΕΝΗΣ ΣΥΝΟΛΙΚΗΣ ΠΡΟΜΕΤΡΗΣΗΣ ΤΟΥ ΥΠΟΕΡΓΟΥ 2

A4	Κατασκευή επιχωμάτων	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		A-20
α/α	Θέση	υπολογισμός V		m3
1	από εγκεκριμένη συνολική προμέτρηση			1700,29
2	από θέση Α.28			-46,24
3	από θέση Α.34			-42,30
Σύνολο Α4=				1.611,75

A5	Κατασκευή στρώσης άμμου - σκύρων μεταβλητού πάχους	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		A-23
α/α	Θέση	υπολογισμός V		m3
1	από εγκεκριμένη συνολική προμέτρηση			754,00
2	από θέση Α.28			-7,00
3	από θέση Α.34			-8,00
Σύνολο Α5=				739,00

A6	Προμήθεια κοκκώδους υλικού μεγέθους κόκκων έως 200 mm	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		A-19
α/α	Θέση	υπολογισμός V		m3
1	από άρθρο Α4			1611,75
2	αντικατάσταση ακατάλληλου υλικού εκσκαφών		20%	
3				322,35
Σύνολο Α6=				322,35

B10	Εκσκαφή θεμελίων τεχνικών έργων και τάφρων πλάτους έως 5,00 m	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		B-1
a/a	Θέση	υπολογισμός V		m3
1	από εγκεκριμένη συνολική προμέτρηση			2742,70
2	από θέση Α.28			-58,32
3	από θέση Α.34			-46,35
Σύνολο B10=				2.638,03

B11	Κατασκευή τοίχων, θωρακίων κλπ με σκυρόδεμα C20/25	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		B-29.4.5.
a/a	Θέση	υπολογισμός V		m3
1	από θέση Α.13			3,45
2	από θέση Β.5			17,08
3	από θέση Β.23			17,08
Σύνολο B11=				37,61

B13	Χάλυβας οπλισμού σκυροδέματος B500C εκτός υπογείων έργων	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		B-30.2.
a/a	Θέση	υπολογισμός W		kg
1	από εγκεκριμένη συνολική προμέτρηση			34600,96
2	από θέση Α.28			-34,44
3	από θέση Α.34			-633,42
Σύνολο B13=				33.933,10

B14	Χαλύβδινο δομικό πλέγμα B500C εκτός υπογείων έργων	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		B-30.3.
a/a	Θέση	υπολογισμός W		kg
1	από εγκεκριμένη συνολική προμέτρηση			35858,78
2	από θέση Α.28			-299,52
3	από θέση Α.34			-395,62
Σύνολο B14=				35.163,64

B15	Αργολιθοδομές με ασβεστοτσιμεντοκονίαμα των 150 kg τσιμέντου, μιάς ορατής όψεως	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε	42.05.02
a/a	Θέση	υπολογισμός V	m3
		Σύνολο B15=	50,40

B16	Σφράγιση οριζόντιων αρμών με ελαστομερή ασφαλτική μαστίχη εφαρμοζόμενη εν θερμώ	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε	B-43.1
a/a	Θέση	υπολογισμός L	m
		Σύνολο B16=	84,00

B17	Λιθοπληρώσεις τάφρων και στραγγιστηρίων	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		41.01
a/a	Θέση	υπολογισμός V		m3
1	από εγκεκριμένη συνολική προμέτρηση			189,27
2	από θέση Α.28			-2,88
3	από θέση Α.34			-3,06
Σύνολο B17=				183,33

B18	Κατασκευή πλακών οδοστρώσας σε συνδυασμό με τοίχο αντιστήριξης με σκυρόδεμα C20/25	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		B-29.4.5. Σχ.1
α/α	Θέση	υπολογισμός V		m3
1	από εγκεκριμένη συνολική προμέτρηση			2469,51
2	από θέση Α.28			-15,00
3	από θέση Α.34			-35,90
4	από άρθρο Β11			-37,61
Σύνολο Β18=				2.381,00

B19	Διαμόρφωση όψεων ημιξέστων, εμπλέκτων, ψευδοϊσοδόμων λιθοδομών	Σχετικό Α.Τ.Ο.Ε		45.05.01
α/α	Θέση	υπολογισμός E		m2
1	από άρθρο Β19			50,40
2	αναγωγή από m ³ σε m ²		0,30	
3				168,00
Σύνολο Β19=				168,00

Θεσσαλονίκη, Ιούλιος 2024
Ο Συντάξας



Κουγιουμτζής Γεώργιος