

ΔΗΜΟΤΙΚΗ ΕΠΙΧΕΙΡΗΣΗ ΥΔΡΕΥΣΗΣ – ΑΠΟΧΕΤΕΥΣΗΣ ΘΗΒΑΣ
ΘΕΣΗ ΧΟΡΟΒΟΙΘΑΔΑ, ΑΓΙΟΙ ΘΕΟΔΩΡΟΙ – Τ.Κ. 32200 ΘΗΒΑ
ΤΗΛ.:2262025947 - FAX:2262028464 - E-MAIL:deyathiv@otenet.gr
Διεύθυνση Τεχνικών Υπηρεσιών - Τμήμα Έργων & Μελετών

ΤΙΤΛΟΣ ΜΕΛΕΤΗΣ :

ΜΕΛΕΤΗ ΚΑΤΑΣΚΕΥΗΣ ΔΕΞΑΜΕΝΗΣ ΥΔΡΕΥΣΗΣ
ΤΗΣ ΔΕΥΑΘ ΓΙΑ ΤΗΝ Τ.Κ. ΛΑΥΚΗΣ ΔΗΜΟΥ ΘΗΒΑΙΩΝ

ΟΡΙΣΤΙΚΗ ΜΕΛΕΤΗ

ΘΕΜΑ ΣΧΕΔΙΟΥ:

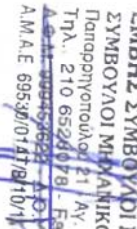
ΣΩΜΑΤΑ ΑΓΚΥΡΩΣΗΣ ΑΓΩΓΩΝ

ΑΡΙΘΜΟΣ ΣΧΕΔΙΟΥ: DR-00-EQ-02

ΚΑΙΜΑΚΑ : 1:20

ΗΜΕΡΟΜΗΝΙΑ : ΝΟΕΜΒΡΙΟΣ 2019

 ΕΜΒΗΣ Σύμβουλοι Μηχανικοί Α.Ε.
Πατριάρχου Πάουλου 21, τ.κ. 15343, Αγία Παρασκευή
τηλ. 210 6528078 - fax. 210 6528760

 ΕΜΒΗΣ ΣΥΜΒΟΥΛΟΙ ΜΗΧΑΝΙΚΟΙ Α.Ε.
ΣΥΜΒΟΥΛΟΙ ΜΗΧΑΝΙΚΟΙ - ΜΕΛΕΤΗΤΕΣ
Πατριάρχου Πάουλου 21, Αγ. Παρασκευή 153 43
Τηλ. 210 6528078 - fax. 210 6528760
Α.Μ.Α.Ε. 6954/01/18/10/16 ΑΡ ΦΑΚ 677068

ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ
ΟΙ ΕΠΙΒΛΕΠΟΝΤΕΣ

Λεωνίδας Κοκκίνης
Πολιτικός Μηχανικός Τ.Ε.

Δημήτριος Μιρότης
Μηχανολόγος Μηχανικός Τ.Ε.

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ
Ο ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΟΣ ΔΙΕΥΘΥΝΤΗΣ
ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΥΠΗΡΕΣΙΩΝ

Σωτήριος Ράπτης
Πολιτικός Μηχανικός

Η επιφάνεια πείκτρωσης από μπετόν A = B x H εξαρτάται από τη φύση του εδάφους.
Στον κάτωθι πίνακα δίνονται τιμές A (cm²) για διάφορες τιμές αντοχής του εδάφους σε θλίψη.

ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΣΩΜΑΤΩΝ ΑΓΚΥΡΩΣΗΣ

ΑΡΙΘΜΟΣ ΑΝΩ ΕΛΑΤΟ ΧΥΤΟΣΙΛΗΡΟ DN150 C40	
ΠΙΕΣΗ ΑΝΤΟΧΥΡΙΑΣ (kg/cm²):	60
D(mm)	150
dI(mm)	164
R (kp)	17.924
α=90° A (cm²)	P1 = 1 kg/cm² 17924,37
	P2 = 2 kg/cm² 8962,18
	P3 = 0,4 kg/cm² 44810,92
R(kp)	9.701
α=45° A (cm²)	P1 = 1 kg/cm² 9701,60
	P2 = 2 kg/cm² 4850,30
	P3 = 0,4 kg/cm² 24251,49
R (kp)	6.561
α=30° A (cm²)	P1 = 1 kg/cm² 6560,77
	P2 = 2 kg/cm² 3280,39
	P3 = 0,4 kg/cm² 16401,93
R (kp)	4.837
α=22° A (cm²)	P1 = 1 kg/cm² 4836,79
	P2 = 2 kg/cm² 2418,40
	P3 = 0,4 kg/cm² 12091,99
R (kp)	2.430
α=11° A (cm²)	P1 = 1 kg/cm² 2429,58
	P2 = 2 kg/cm² 1214,79
	P3 = 0,4 kg/cm² 6073,96

ΑΡΙΘΜΟΣ ΑΝΩ HDPE Φ200 PN12,5	
ΠΙΕΣΗ ΑΝΤΟΧΥΡΙΑΣ (kg/cm²):	18,75
D(mm)	200
dI(mm)	170,6
R (kp)	6.061
α=90° A (cm²)	P1 = 1 kg/cm² 6061,28
	P2 = 2 kg/cm² 3030,64
	P3 = 0,4 kg/cm² 15153,20
R(kp)	3.280
α=45° A (cm²)	P1 = 1 kg/cm² 3280,34
	P2 = 2 kg/cm² 1640,17
	P3 = 0,4 kg/cm² 8200,85
R (kp)	2.219
α=30° A (cm²)	P1 = 1 kg/cm² 2218,58
	P2 = 2 kg/cm² 1109,29
	P3 = 0,4 kg/cm² 5546,45
R (kp)	1.636
α=22° A (cm²)	P1 = 1 kg/cm² 1635,60
	P2 = 2 kg/cm² 817,80
	P3 = 0,4 kg/cm² 4089,01
R (kp)	822
α=11° A (cm²)	P1 = 1 kg/cm² 821,58
	P2 = 2 kg/cm² 410,79
	P3 = 0,4 kg/cm² 2053,96

Οι υπολογισμοί των ως άνω πινάκων έχουν γίνει για την πίεση δοκιμής του δικτύου, δηλ. 1,5 φορές την ονομαστική πίεση λειτουργίας του αγωγού και με επιτρεπόμενα φορτία εδάφους κατά DIN 1055.

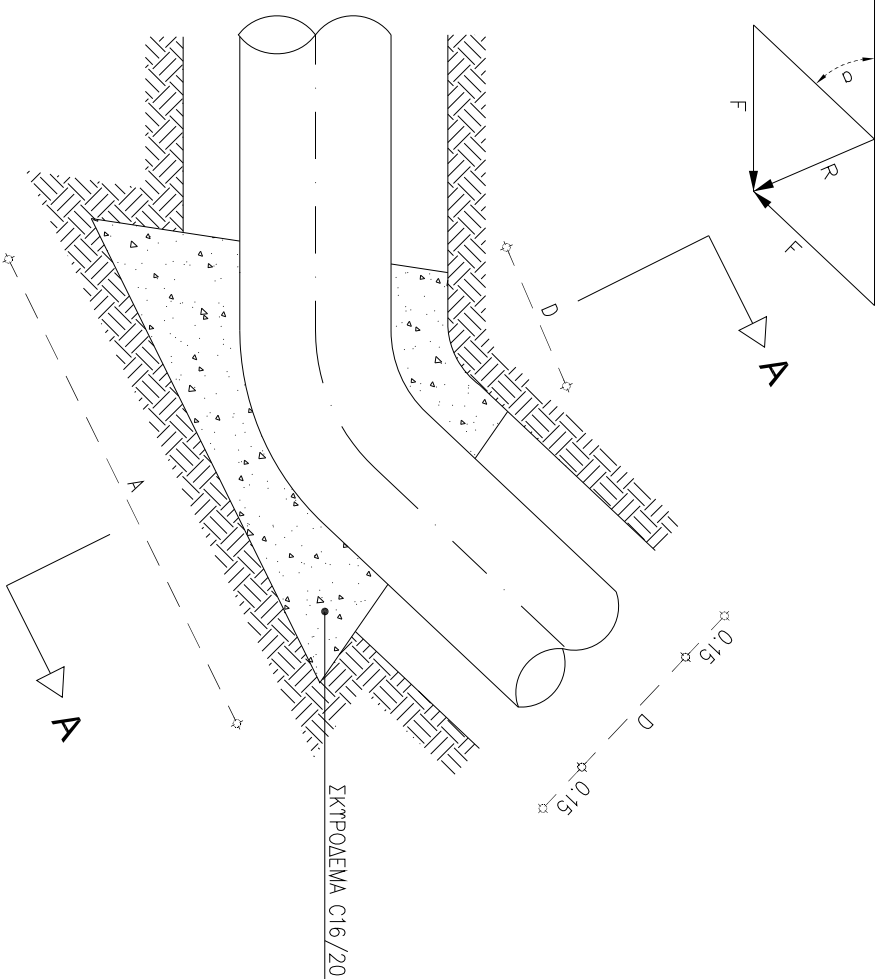
Δόσικη Δυνάμη : $F = \frac{dI^2 \pi}{4} \cdot p \text{ (kp)}$

Η συνισταμένη των Δυνάμεων που εφαρμόζεται επί των ειδ. τεμαχίων λόγω ολόκληρης διεύθυνσης : $R = 2 \cdot \eta \cdot \frac{\alpha}{2} \cdot \frac{dI^2 \pi}{4} \cdot p \text{ (kp)}$

Γωνία α	11°	22°	30°	45°	90°
2 ηη· α/2	0,1916	0,3816	0,5180	0,7650	1,4140

D = Εξωτ. Διάμετρος Σωλήνα (mm)
dI = Εσωτ. Διάμετρος Σωλήνα (mm)
p = Εσωτ. Πίεση Δοκιμής (kp/cm²)
p1= Αντοχή του εδάφους στη θλίψη (kp/cm²)
A = BxH Επιφάνεια πείκτρωσης από μπετόν (cm²)

ΚΑΤΟΨΗ



ΤΟΜΗ Α-Α

