

ΔΗΜΟΣ ΞΑΝΘΗΣ
ΔΙΕΥΘΥΝΣΗ ΤΕΧΝΙΚΩΝ ΥΠΗΡΕΣΙΩΝ

ΤΜΗΜΑ ΜΕΛΕΤΩΝ ΕΡΓΩΝ ΣΥΓΚΟΙΝΩΝΙΑΚΩΝ, ΥΔΡΑΥΛΙΚΩΝ, ΕΓΓΕΙΟΒΕΛΤΙΩΤΙΚΩΝ

ΜΕΛΕΤΗ ΑΝΑΠΛΑΣΗΣ ΚΑΙ ΒΕΛΤΙΩΣΗΣ ΟΔΙΚΗΣ ΑΣΦΑΛΕΙΑΣ
ΛΕΩΦΟΡΟΥ ΣΤΡΑΤΟΥ

ΥΔΡΑΥΛΙΚΗ ΜΕΛΕΤΗ

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ

ΗΜΕΡΟΜΗΝΙΑ: ΑΠΡΙΛΙΟΣ 2022

ΟΜΑΔΑ ΜΕΛΕΤΗΣ:

ΕΝΩΣΗ ΟΙΚΟΝΟΜΙΚΩΝ ΦΟΡΕΩΝ

ΠΑΝΤΕΛΗΣ ΑΘΑΝΑΣΙΟΣ, ΑΓΡ.- ΤΟΠΟΓΡΑΦΟΣ ΜΗΧ-ΚΟΣ
ΧΑΤΖΗΣΤΕΦΑΝΟΥ ΗΛΙΑΣ, ΑΓΡ.- ΤΟΠΟΓΡΑΦΟΣ ΜΗΧ-ΚΟΣ
ΣΑΡΡΟΠΟΥΛΟΣ ΚΩΝ-ΝΟΣ, ΜΗΧΑΝΟΛΟΓΟΣ ΜΗΧ-ΚΟΣ

ΣΥΝΤΑΧΘΗΚΕ

Ο ΜΕΛΕΤΗΤΗΣ

ΥΠΟΓΡΑΦΗ

ΗΜ/ΝΙΑ

ΧΑΤΖΗΣΤΕΦΑΝΟΥ Η.

ΑΝΑΘΕΩΡ.

ΕΛΕΓΧΘΗΚΕ - Η ΕΠΙΒΛΕΠΟΥΣΑ
ΞΑΝΘΗ/....../2022

ΕΓΚΡΙΘΗΚΕ - Η ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΗ Τ.Μ.Ε.
ΞΑΝΘΗ/....../2022

ΘΕΩΡΗΘΗΚΕ - Η ΠΡΟΪΣΤΑΜΕΝΗ Δ.Τ.Υ.
ΞΑΝΘΗ/....../2022

ΚΑΜΠΟΥΡΗ ΣΟΥΛΤΑΝΑ
Αγρον. & Τοπογράφος Μηχανικός ΠΕ

ΠΑΠΑΔΟΠΟΥΛΟΥ ΑΡΑΒΕΛΑ
Αρχιτέκτων Μηχανικός ΠΕ

ΜΑΝΑ ΑΙΚΑΤΕΡΙΝΗ
Αγρον. & Τοπογράφος Μηχανικός ΠΕ

ΕΓΚΡΙΤΙΚΗ ΑΠΟΦΑΣΗ : 238/29-6-2022 Απόφαση της Οικονομικής Επιτροπής του Δήμου Ξάνθης

ΠΙΝΑΚΑΣ ΠΕΡΙΕΧΟΜΕΝΩΝ

1. Βασικές αρχές – μεθοδολογία υπολογισμών – παραδοχές	σελ. 2
2. Υπολογισμοί παροχών	σελ. 3
3. Διαστασιολόγηση και στοιχεία διατομών	σελ. 4
4. Υλικό κατασκευής αγωγών	σελ. 7
5. Υδραυλικοί υπολογισμοί	σελ. 7

1. Βασικές αρχές – μεθοδολογία υπολογισμών - παραδοχές

Κατά την εκπόνηση της μελέτης και τον σχεδιασμό των προτεινόμενων έργων κύρια προτεραιότητα για την οδική ασφάλεια (κυκλοφορία οχημάτων και πεζών) είναι η αποτροπή συγκέντρωσης όμβριων υδάτων στο οδόστρωμα και στις παράπλευρες επιφάνειες (πεζοδρόμια, προκήπια οικοδομών κ.λπ.). Κύρια κριτήρια με τα οποία διαμορφώνονται τα απαραίτητα έργα αποχέτευσης – αποστράγγισης της αρτηρίας και των ισόπεδων κόμβων είναι :

- ✓ η ασφαλής και απρόσκοπτη κυκλοφορία για τα οχήματα και τους πεζούς με την άμεση κατά το δυνατόν απομάκρυνση των ομβρίων υδάτων από τη ζώνη της αρτηρίας και των παράπλευρων επιφανειών
- ✓ η αποκατάσταση της συνέχειας των παρόδιων επιφανειών (νησίδες, πρηνή, φυσικό ή διαμορφωμένο έδαφος)
- ✓ η οδική ασφάλεια κατά τη συντήρηση των έργων λαμβάνοντας υπόψη τις διαμορφούμενες κυκλοφοριακές συνθήκες.

Τα προτεινόμενα έργα υπολογίζονται και διαστασιολογούνται για την παραλαβή των αναμενόμενων απορροών, όπως αυτές προκύπτουν από την επεξεργασία των διαθέσιμων υδρολογικών δεδομένων που αναλυτικά περιγράφονται στη συνέχεια και περιλαμβάνουν :

- επιφανειακά έργα αποστράγγισης του οδοστρώματος (π.χ. ρείθρα, αβαθείς τριγωνικές τάφρους, κ.λπ.)
- υπόγεια δίκτυα αποχέτευσης στα οποία εντάσσονται αγωγοί συλλογής ομβρίων με τα απαραίτητα φρεάτια υδροσυλλογής και φρεάτια συμβολής – επίσκεψης
- μικρά τεχνικά έργα και οχετούς παροχέτευσης των επιφανειακών απορροών, εγκάρσια της αρτηρίας και των προτεινόμενων Ι/Κ προς φυσικούς αποδέκτες (π. Κόσσυθος) ή το υφιστάμενο δίκτυο ομβρίων της πόλης της Ξάνθης.

Η μεθοδολογία των υδραυλικών υπολογισμών ακολουθεί τις απαιτήσεις των Ελληνικών Κανονισμών (Π.Δ. 696/74) και τις σχετικές Οδηγίες Μελετών Οδικών Έργων – Τεύχος 8 : Αποχέτευση – Στράγγιση Υδραυλικά Έργα Οδών (Α.Σ.Υ.Ε.Ο.)

Σχετικά με τις βασικές παραδοχές εκπόνησης των υδραυλικών υπολογισμών ισχύουν τα ακόλουθα :

- α. Για τη διαστασιολόγηση των έργων λαμβάνεται περίοδος επαναφοράς 25 ετών, καθώς η υπό μελέτη Λεωφόρος Στρατού σύμφωνα με την λειτουργική κατάταξη των οδών κατά ΟΜΟΕ-ΚΑΟ ανήκει στην κατηγορία ΓΙΙΙ (αστική αρτηρία) και οι συμβαλλόμενες σε αυτήν οδοί στην κατηγορία ΓΙΥ (κύριες συλλεκτήριες οδοί) (Πίνακας 2.4-5 ΟΜΟΕ-ΑΣΥΕΟ)
- β. Η περιοχή μελέτης εμπίπτει εξ ολοκλήρου εντός του εγκεκριμένου σχεδίου της πόλης της Ξάνθης, πρόκειται δηλαδή για αμιγώς αστική περιοχή και επομένως για τους συντελεστές

απορροής λαμβάνονται υπόψη οι τιμές του Πίνακα 2.5.2-3 των ΟΜΟΕ-ΑΣΥΕΟ. Ειδικότερα εφαρμόζονται ανάλογα με το είδος των επιφανειών οι ακόλουθες τιμές συνυπολογιζόμενου του συντελεστή διόρθωσης $C_f = 1.1$:

- i. Περιοχή κατοικίας : 0.70
- ii. Πάρκα – χώροι πρασίνου : 0.25
- iii. Επιφάνειες οδοστρώματος : 0.90

γ. Οι τιμές του συντελεστή τραχύτητας της εξίσωσης Manning λαμβάνονται από τον Πίνακα 4.3.1-1 των ΟΜΟΕ-ΑΣΥΕΟ

δ. Η αποχέτευση των ομβρίων του οδοστρώματος της αρτηρίας γίνεται διαμέσου των διαμορφούμενων κρασπεδορείθρων με παραδοχή κατάκλισης του οδοστρώματος μέχρι πλάτους 1.75 m ήτοι του ημίσεως του προβλεπόμενου πλάτους ανά κατεύθυνσης κυκλοφορίας.

2. Υπολογισμοί παροχών

Γενικά, η ένταση της βροχόπτωσης θεωρείται ομοιόμορφη σε όλη τη λεκάνη απορροής και για χρονική διάρκεια ίση ή μεγαλύτερη του χρόνου συγκέντρωσης. Η εκτίμηση της έντασης της βροχόπτωσης σχεδιασμού στην υπό μελέτη λεκάνη απορροής βασίστηκε στα δεδομένα του τεύχους «Κατάρτιση ομβρίων καμπυλών σε επίπεδο χώρας», το οποίο συντάχθηκε από την Ειδική Γραμματεία Υδάτων κατ' εφαρμογή της οδηγίας 2007/60/ΕΚ το 2016, στο πλαίσιο κατάρτισης των «Σχεδίων διαχείρισης κινδύνων πλημμύρας λεκανών απορροής ποταμών». Σύμφωνα με τα παραπάνω, η ένταση της βροχόπτωσης περιγράφεται από την σχέση:

$$i = \frac{\lambda' * (T^{\kappa} - \psi')}{(1 + d / \theta)^{\eta}}$$

όπου :

i : Ένταση της βροχής (mm/h) σε δεδομένη διάρκεια καταιγίδας,

T : Περίοδος επανάφοράς (έτη),

d : Διάρκεια καταιγίδας (h) που λαμβάνεται ίση με t_c ,

λ' , κ , ψ' , θ , η : Παράμετροι της καμπύλης, όπως προκύπτουν για κάθε βροχομετρικό σταθμό

Για την εφαρμογή της, χρησιμοποιήθηκαν οι παράμετροι του βροχομετρικού σταθμού «ΞΑΝΘΗ» (Υδατικό διαμέρισμα GR-12 : X=544370.35, Y=4547487.69), με τις εξής τιμές :

λ' : 500

κ : 0.151

$$\psi' : 0.671$$

$$\theta : 0.082$$

$$\eta : 0.708$$

Ο υπολογισμός των παροχών γίνεται με χρήση της ορθολογικής μεθόδου σύμφωνα με τις απαιτήσεις των Ελληνικών Κανονισμών (άρθρο 187, Π.Δ. 696/74) και τις σχετικές οδηγίες Ο.Μ.Ο.Ε. – Τεύχος 8 (Α.Σ.Υ.Ε.Ο.) (κεφ.2.5) :

Κατά την ορθολογική μέθοδο η παροχή απορροής σε μια θέση δίνεται από την σχέση:

$$Q = 0,278 * C * i * A$$

όπου Q : η παροχή υπολογισμού (lit/s)

C : ο συντελεστής απορροής της αιχμής της πλημμύρας

i : η ένταση της βροχόπτωσης σε (mm/ώρα)

A : η επιφάνεια της λεκάνης απορροής (στρέμματα)

Σχετικά με την εκτίμηση του χρόνου συρροής που αποτελεί και τον κρίσιμο χρόνο για τον υπολογισμό των μέγιστων αναμενόμενων παροχών σημειώνουμε τα ακόλουθα:

- α. Στη περίπτωση που η λεκάνη απορροής αποτελείται από τμήμα οδοστρώματος και εξωτερική λεκάνη μικρής σχετικά έκτασης που απορρέει επιφανειακά ο χρόνος συρροής στη κεφαλή του δικτύου μπορεί να λαμβάνεται ίσος με 10 πρώτα λεπτά.
- β. Κατάντη της κεφαλής του δικτύου αποχέτευσης (υπονόμου ή τάφρου) ο κρίσιμος χρόνος συρροής υπολογίζεται ως άθροισμα του χρόνου στην κεφαλή (10 min) και του υδραυλικού χρόνου ροής.

Τα φερτά υλικά του καταστρώματος της οδού και των παράπλευρων επιφανειών συγκρατούνται κυρίως στα φρεάτια υδροσυλλογής.

3. Διαστασιολόγηση και στοιχεία διατομών

Για το σύνολο των περιπτώσεων υπολογισμού αγωγών με ελεύθερη ροή εφαρμόζεται η συνθήκη συνέχειας σε συνδυασμό με τον τύπο του MANNING - STRICKLER :

$$Q = A * V \text{ (m}^3\text{/s)} \quad (1)$$

$$V = (1/n) * R^{2/3} * S^{1/2} \quad (2)$$

όπου : Q = η παροχή (m³/s)

A = η υγρά διατομή (m²)

V = η ταχύτητα ροής (m/s)

$(1/n) =$ ο συντελεστής τραχύτητας που εξαρτάται από τις ιδιότητες των τοιχωμάτων ($m^{1/3}/s$)

$R =$ η υδραυλική ακτίνα $R = A/\pi$ (m)

$\pi =$ η βρεχόμενη περίμετρος (m)

$S =$ η κλίση της γραμμής ενέργειας σε απόλυτο αριθμητικό μέγεθος (π.χ. $S = 0,01$). Για ομοιόμορφη ροή η κλίση S είναι ίση με την κλίση πυθμένα.

Ο καθορισμός των ορίων των ταχυτήτων ροής βασίστηκε στις οδηγίες των Ελληνικών Κανονισμών (άρθρο 187, Π.Δ. 696/74), στις οδηγίες Ο.Μ.Ο.Ε. – Τεύχος 8 (Α.Σ.Υ.Ε.Ο.) και στις οδηγίες Ο.Σ.Μ.Ε.Ο. της ΕΓΝΑΤΙΑΣ ΟΔΟΥ Α.Ε.

Οι σωληνωτοί αγωγοί πρέπει να υπολογίζονται έτσι ώστε ακόμη και με την ελάχιστη ποσότητα νερού να υπάρχουν όσο το δυνατόν λιγότερες αποθέσεις. Για τον λόγο αυτό επιβάλλεται για λόγους αυτοκαθαρισμού, η ελάχιστη ταχύτητα ροής για τους αγωγούς κάθε είδους με παροχή ίση προς το 1/10 της παροχής ολικής πλήρωσης, να μην είναι μικρότερη από 0,6 m/s. Για ειδικές περιπτώσεις (π.χ. αποφυγής αντλιοστασίου κλπ.) επιτρέπονται παρεκκλίσεις από τους κανόνες καθορισμού της ελάχιστης επιτρεπόμενης κατά μήκος κλίσης, απαιτείται όμως σύμφωνη γνώμη της Υπηρεσίας.

Σχετικά με τα μέγιστα επιτρεπόμενα ύψη πλήρωσης των κλειστών αγωγών για συνθήκες ελεύθερης ροής (όχι υπό πίεση) εφαρμόζονται οι οδηγίες των Ελληνικών Κανονισμών (άρθρο 187, Π.Δ. 696/74) και οι οδηγίες ΟΜΟΕ–ΑΣΥΕΟ (κεφ. 6). Συγκεκριμένα το μέγιστο επιτρεπόμενο ύψος πλήρωσης (y_{max}) των σωληνωτών αγωγών κυκλικής διατομής σε σχέση με την εσωτερική διάμετρο αυτών (D), δηλαδή ο λόγος y_{max}/D , ορίζεται :

- Για αγωγούς $D \leq 0,40$ m : $y_{max}/D = 0,50$
- Για αγωγούς $0,40 < D \leq 0,60$ m : $y_{max}/D = 0,60$
- Για αγωγούς $D > 0,60$ m : $y_{max}/D = 0,70$

Για τον υπολογισμό της παροχευτικότητας της ροής σε αβαθή τριγωνική τάφρο εφαρμόζεται η τροποποιημένη εξίσωση του MANNING :

$$Q = (0.376/n) * S_x^{5/3} * S^{1/2} * Z^{8/3} (m^3/s) \quad (3)$$

όπου : $Q =$ η παροχευτικότητα για ορισμένο βάθος ροής (m^3/s)

$S =$ η κατά μήκος κλίση της αβαθούς τάφρου (m/m)

$S_x =$ η εγκάρσια κλίση (m/m)

$Z =$ το πλάτος της ελεύθερης επιφάνειας του πρίσματος της ροής

$n =$ ο συντελεστής τραχύτητας ο οποίος λαμβάνει τιμές από τον πίνακα 5.3.2-1 των ΟΜΟΕ-ΑΣΥΕΟ

Καθοριστικό στοιχείο του υπολογισμού των «αβαθών πλευρικών τάφρων» και των «ρείθρων οδών» αποτελεί ο προσδιορισμός της απορροφητικότητας των φρεατίων υδροσυλλογής. Με τον όρο απορροφητικότητα φρεατίου εννοείται η παροχή εκείνη που υπερχειλίζει από τη τάφρο ή το ρείθρο στο άνοιγμα του φρεατίου υπό συνθήκες παροχής μελέτης.

Σε «βαθεία σημεία» του οδοστρώματος πρέπει να εξασφαλίζεται περίσσεια απορροφητικότητας των φρεατίων υδροσυλλογής και ο σχεδιασμός των έργων πρέπει να γίνεται κατά τρόπον ώστε να αποφεύγεται πιθανότητα εμφάνισης πιεζομετρικής γραμμής που να τέμνει την επιφάνεια του οδοστρώματος ακόμη και για πλημμύρα μεγαλύτερης περιόδου εμφάνισης από την παρουσιαζόμενη, όπως αυτή θα καθορισθεί αιτιολογημένα από το μελετητή.

Κατά το σχεδιασμό αποχετευτικού συστήματος σε οδούς με φρεάτια εισροής τύπου «ΣΧΑΡΑΣ» προβλέπεται η τοποθέτηση μιας επιπλέον εσχάρας στο καταληκτικό (τελευταίο) φρεάτιο.

Η απορροφητικότητα των φρεατίων υδροσυλλογής τύπου «ΣΧΑΡΑΣ» δίνεται από τη σχέση :

$$Q_i = Q * [R_f * E_o + R_s * (1 - E_o)] \text{ (l/s)} \quad (4)$$

όπου :

Q_i = η παροχή που απορροφάται από τη σχάρα του φρεατίου (l/s)

Q = η παροχή εκροής στο φρεάτιο (l/s)

R_f = συντελεστής που προκύπτει από τη σχέση :

$$R_f = 1 - 0.295 * (V - V_o) \text{ λαμβάνοντας μέγιστη τιμή } = 1$$

R_s = συντελεστής που προκύπτει από τη σχέση :

$$R_s = 1 / [1 + (0.0828 * V^{1.8}) / (S_x * L^{2.3})]$$

E_o = συντελεστής που προκύπτει από τη σχέση :

$$E_o = 1 - [1 - (W/T)^{2.67}]$$

όπου :

V = η ταχύτητα ροής (m/s)

V_o = η ταχύτητα ροής τη στιγμή υπερπήδησης (m/s)

L = το μήκος του "καθαρού ανοίγματος" της σχάρας (m)

W = το πλάτος του "καθαρού ανοίγματος" της σχάρας (m)

T = το πλάτος της ροής (m)

Οι τιμές των προαναφερομένων συντελεστών μπορούν επίσης να ληφθούν από σχετικά διαγράμματα των ΟΜΟΕ-ΑΣΥΕΟ.

Σημειώνεται ότι οικονομική διάταξη των φρεατίων υδροσυλλογής προκύπτει όταν δεν επιζητείται συνολική απορρόφηση από τα φρεάτια υδροσυλλογής της παροχής του ρείθρου. Στην περίπτωση αυτή θα πρέπει να εξασφαλίζεται ελάχιστο βάθος ροής προς τα κατάντη ίσο με 1,5 cm ώστε να παρασέρνονται προς τα κάτω τα αντικείμενα που επιπλέουν.

4. Υλικό κατασκευής αγωγών

Για την κατασκευή του υπόγειου δικτύου επιλέγονται σωλήνες δομημένου τοιχώματος από πολυπροπυλένιο (PP) κλάσης SN8 με τυποποίηση ως προς την εσωτερική τους διάμετρο (DN/ID), καθώς η χρήση τους παρουσιάζει σημαντικά οφέλη και πλεονεκτήματα. Σε σύγκριση με αντίστοιχους πλαστικούς σωλήνες PVC και τσιμεντοσωλήνες διακρίνονται τα εξής πλεονεκτήματα :

- ✓ μεγαλύτερη ανθεκτικότητα στα περισσότερα οξέα, αλκάλια και άλατα που αναφέρονται στο πρότυπο ISO/TR 10358
- ✓ μεγαλύτερη ανθεκτικότητα σε λείανση – τριβή
- ✓ αντοχή σε υψηλότερες θερμοκρασίες
- ✓ υψηλότερη αντοχή στην κρούση
- ✓ μεγαλύτερη ευκαμψία
- ✓ Μικρότερο βάρος και άρα ευκολότερη μεταφορά και εγκατάσταση.

Πλέον των ανωτέρω, οι σωλήνες δομημένου τοιχώματος από πολυπροπυλένιο σε σύγκριση με αντίστοιχους σωλήνες πολυαιθυλενίου υψηλής πυκνότητας (HDPE), εμφανίζουν μεγαλύτερη αντοχή στον ερπυσμό (μικρότερη επιμήκυνση υπό την επίδραση τάσης μακροπρόθεσμα), δηλαδή σημαντικά μικρότερη παραμόρφωση σε βάθος χρόνου, και συνεπώς στεγανότητα των συνδέσεων και μεγαλύτερη αντοχή σε υπερκείμενα φορτία.

5. Υδραυλικοί υπολογισμοί

Στους πίνακες που ακολουθούν παρουσιάζονται τα αποτελέσματα των υδραυλικών υπολογισμών των προτεινόμενων υδραυλικών έργων.

ΜΕΛΕΤΗ ΑΝΑΠΛΑΣΗΣ & ΒΕΛΤΙΩΣΗΣ ΟΔΙΚΗΣ ΑΣΦΑΛΕΙΑΣ ΛΕΩΦΟΡΟΥ ΣΤΡΑΤΟΥ

1. ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΑΓΩΓΩΝ ΟΜΒΡΙΩΝ

ΠΙΝΑΚΑΣ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΩΝ ΣΥΛΛΕΚΤΗΡΙΟΥ ΑΓΟΓΟΥ ΟΜΒΡΙΩΝ																																	
Στοιχεία αγωγού				Αποχετευόμενη επιφάνεια		Υδρολογικά στοιχεία					Υδροτεχνικά στοιχεία																						
Ονομασία αγωγού	Τμήμα μεταξύ φρεατίων		Μήκος αγωγού (m)	Άμεσα αποχετευόμενη επιφάνεια C*A (m²)	Συνολικά αποχετευόμενη επιφάνεια C*A (m²)	Χρόνος συρροής (sec)	Χρόνος συγκέντρωσης (sec)	Περίοδος επαναφοράς (έτη)	Ένταση κρίσιμης βροχής (mm/h)	Παροχή σχεδιασμού (l/s)	Υψόμετρο εδάφους στη θέση των φρεατίων (m)		Κλίση εδάφους (m/m)	Βάθος πυθμένα αγωγού (m)		Υψόμετρο πυθμένα αγωγού (m)		n0	Κλίση αγωγού (%)	Εσωτερική διάμετρος αγωγού (mm)	Αποχετευτικότητα για πλήρη αγωγή (l/s)	Ταχύτητα για πλήρη αγωγή (m/s)	Έλεγχος ταχύτητας και κλίσης	Q/Q ₀	Γωνία θ	Ποσοστό πλήρωσης	Έλεγχος ποσοστού πλήρωσης	Περιθώριο ασφαλείας	Έλεγχος περιθωρίου ασφαλείας	n	ε = u/u ₀	Ταχύτητα ροής ομβρίων (m/s)	Χρόνος ροής (sec)
											Ανάντη	Κατάντη		Ανάντη	Κατάντη	Ανάντη	Κατάντη																
(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)	(27)	(28)	(29)	(30)	(31)	(32)	(33)	(34)
ΑΓΩΓΟΣ Φ-21 έως Φ-Σ	Φ-21	Φ-20	24	1 282	1 282	600	600	25	217.672	77.52	69.23	69.00	0.010	1.15	1.30	68.08	67.70	0.014	1.60	400	244.22	1.94	OK	0.32	2.90	0.44	OK	0.22	OK	0.018	0.75	1.45	17
	Φ-20	Φ-19	20	298	1 580	600	617	25	214.870	94.30	69.00	68.68	0.016	1.30	1.30	67.70	67.38	0.014	1.60	400	244.54	1.95	OK	0.39	3.10	0.49	OK	0.20	OK	0.018	0.79	1.54	13
	Φ-19	Φ-18	52	1 377	2 957	600	630	25	212.726	174.73	68.68	68.19	0.009	1.30	1.30	67.38	66.89	0.014	0.94	500	339.92	1.73	OK	0.51	3.45	0.58	OK	0.21	OK	0.017	0.86	1.49	35
	Φ-18	Φ-17	52	806	3 763	600	664	25	207.212	216.59	68.19	67.73	0.009	1.30	1.35	66.89	66.38	0.014	0.98	600	563.38	1.99	OK	0.38	3.10	0.49	OK	0.31	OK	0.018	0.79	1.57	33
	Φ-17	Φ-16	50	1 506	5 269	600	698	25	202.303	296.09	67.73	67.37	0.007	1.35	1.47	66.38	65.90	0.014	0.96	600	558.48	1.98	OK	0.53	3.49	0.59	OK	0.25	OK	0.017	0.87	1.71	29
	Φ-16	Φ-15	56	1 012	6 281	600	727	25	198.195	345.80	67.37	67.13	0.004	1.47	1.49	65.90	65.64	0.014	0.47	800	841.25	1.67	OK	0.41	3.17	0.51	OK	0.39	OK	0.018	0.80	1.35	42
	Φ-15	Φ-14	36	789	7 070	600	768	25	192.678	378.40	67.13	67.00	0.004	1.49	1.53	65.64	65.47	0.014	0.47	800	841.08	1.67	OK	0.45	3.28	0.53	OK	0.37	OK	0.017	0.83	1.38	26
	Φ-14	Φ-13	25	580	7 650	600	794	25	189.407	402.49	67.00	66.93	0.003	1.53	1.58	65.47	65.35	0.014	0.47	800	839.78	1.67	OK	0.48	3.36	0.55	OK	0.36	OK	0.017	0.84	1.41	18
	Φ-13	Φ-12	25	377	8 027	600	812	25	187.250	417.51	66.93	66.81	0.005	1.58	1.58	65.35	65.23	0.014	0.47	800	839.78	1.67	OK	0.50	3.40	0.57	OK	0.35	OK	0.017	0.85	1.42	18
	Φ-12	Φ-11	65	943	8 970	600	830	25	185.173	461.39	66.81	66.64	0.003	1.58	1.71	65.23	64.93	0.014	0.47	800	840.88	1.67	OK	0.55	3.54	0.60	OK	0.32	OK	0.017	0.88	1.47	44
	Φ-11	Φ-10	65	789	9 759	600	874	25	180.172	488.42	66.64	66.54	0.002	1.71	1.92	64.93	64.62	0.014	0.47	800	840.88	1.67	OK	0.58	3.62	0.62	OK	0.30	OK	0.017	0.89	1.49	44
	Φ-10	Φ-9	35	489	10 248	600	918	25	175.562	499.77	66.54	66.36	0.005	1.92	1.90	64.62	64.46	0.014	0.47	800	842.85	1.68	OK	0.59	3.66	0.63	OK	0.30	OK	0.017	0.90	1.50	23
	Φ-9	Φ-8	50	556	10 804	600	941	25	173.215	519.84	66.36	66.06	0.006	1.90	1.83	64.46	64.23	0.014	0.47	800	837.98	1.67	OK	0.62	3.73	0.64	OK	0.28	OK	0.017	0.91	1.52	33
	Φ-8	Φ-7	65	508	11 312	600	974	25	170.014	534.22	66.06	65.32	0.011	1.83	1.40	64.23	63.92	0.014	0.47	800	842.26	1.68	OK	0.63	3.76	0.65	OK	0.28	OK	0.017	0.91	1.53	42
	Φ-7	Φ-6	36	810	12 122	600	1016	25	166.104	559.31	65.32	65.34	-0.001	1.40	1.50	63.92	63.84	0.014	0.22	1000	1049.21	1.34	OK	0.53	3.50	0.59	OK	0.41	OK	0.017	0.87	1.16	31
	Φ-6	Φ-5	24	465	12 587	600	1047	25	163.377	571.23	65.34	65.12	0.009	1.50	1.35	63.84	63.77	0.014	0.30	1000	1219.07	1.55	OK	0.47	3.33	0.55	OK	0.45	OK	0.017	0.84	1.30	18
	Φ-5	Φ-4	30	925	13 512	600	1066	25	161.803	607.30	65.12	65.05	0.002	1.35	1.37	63.77	63.68	0.014	0.30	1000	1225.83	1.56	OK	0.50	3.40	0.56	OK	0.44	OK	0.017	0.85	1.33	23
	Φ-4	Φ-3	30	708	14 220	600	1088	25	159.926	631.71	65.05	65.27	-0.007	1.37	1.68	63.68	63.59	0.014	0.30	1000	1212.28	1.54	OK	0.52	3.47	0.58	OK	0.42	OK	0.017	0.86	1.33	23
Φ-3	Φ-2	50	789	15 009	600	1111	25	158.108	659.18	65.27	65.23	0.001	1.68	1.79	63.59	63.44	0.014	0.30	1000	1219.07	1.55	OK	0.54	3.52	0.59	OK	0.41	OK	0.017	0.87	1.35	37	
Φ-2	Φ-1	60	607	15 616	600	1148	25	155.233	673.37	65.23	65.43	-0.003	1.79	2.17	63.44	63.26	0.014	0.30	1000	1219.07	1.55	OK	0.55	3.55	0.60	OK	0.40	OK	0.017	0.88	1.36	44	
Φ-1	Φ-Σ	56	404	16 020	600	1192	25	151.965	676.25	65.43	65.44	0.000	2.17	2.35	63.26	63.09	0.014	0.30	1000	1219.07	1.55	OK	0.55	3.56	0.60	OK	0.40	OK	0.017	0.88	1.36	41	

ΜΕΛΕΤΗ ΑΝΑΠΛΑΣΗΣ & ΒΕΛΤΙΩΣΗΣ ΟΔΙΚΗΣ ΑΣΦΑΛΕΙΑΣ ΛΕΩΦΟΡΟΥ ΣΤΡΑΤΟΥ

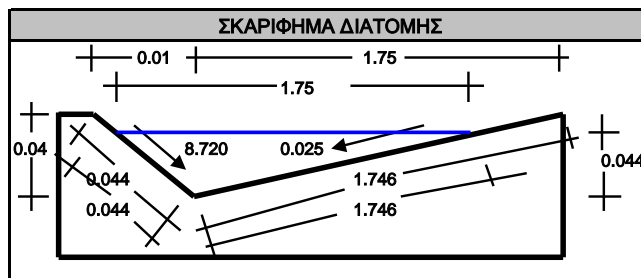
2. ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΡΑΣΠΕΔΟΡΕΙΘΡΩΝ

"ΜΕΛΕΤΗ ΑΝΑΠΛΑΣΗΣ & ΒΕΛΤΙΩΣΗΣ ΟΔΙΚΗΣ ΑΣΦΑΛΕΙΑΣ ΛΕΩΦΟΡΟΥ ΣΤΡΑΤΟΥ"

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ : ΤΜΗΜΑ LS5 - LS27 ΑΡΙΣΤΕΡΑ

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0161	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.61	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.030	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
42.90	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.04	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.024	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-1	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.3418	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.7650	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
18.65	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
24.38	
Αριθμός σχαρών n:	
2	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.00	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
42.90	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ5 έως Δ7+12.20 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.90	0.90	3.735
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	7.25	0.70	217.72
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	2.35	0.25	25.20

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

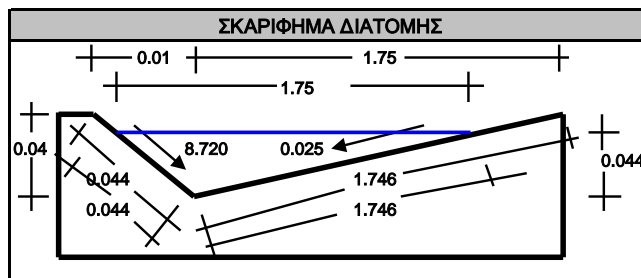
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P2	
0.0040	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.30	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.015	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
25.80	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.014	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P2	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-2	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6459	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8735	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
12.54	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
14.36	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
1.82	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
25.80	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ7+12.20 έως Δ8+18.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	8.65	0.70	156.22
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \begin{matrix} \kappa = 0.151 \\ \lambda' = 500 \\ \psi' = 0.671 \\ \theta = 0.082 \\ \eta = 0.708 \end{matrix}$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

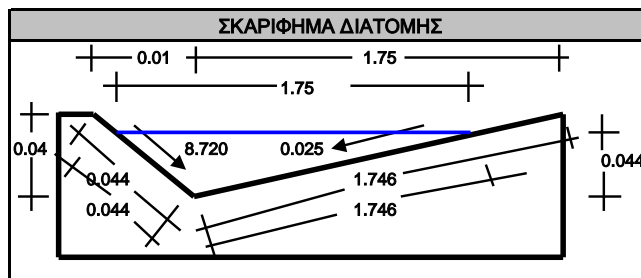
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου:} \quad \begin{matrix} C = \text{συντελεστής απορροής} \\ A = \text{εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος} \\ i = \text{ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)} \end{matrix}$$

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P2	
0.0040	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.30	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.015	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
21.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.015	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P2	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-3	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6459	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8735	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
12.69	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
14.53	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
1.84	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
21.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ8+18.00 έως Δ9+19.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	9.80	0.70	144.06
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

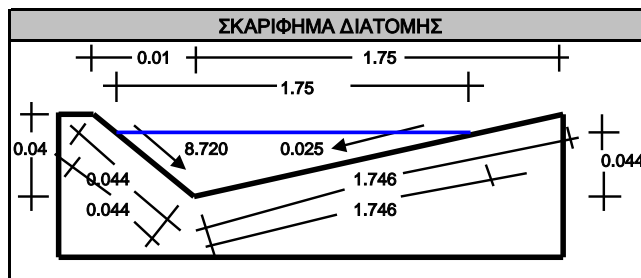
$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου : } C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P2
0.0040
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.30
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.015
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
22.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.014
ΕΛΕΓΧΟΣ
P2
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-4
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6459
Συντελεστής απορροφησης:
0.8735
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
12.59
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
14.41
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.82
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
22.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ9+19.00 έως Δ11+1.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	9.00	0.70	138.60
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \begin{matrix} \kappa = 0.151 \\ \lambda' = 500 \\ \psi' = 0.671 \\ \theta = 0.082 \\ \eta = 0.708 \end{matrix}$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

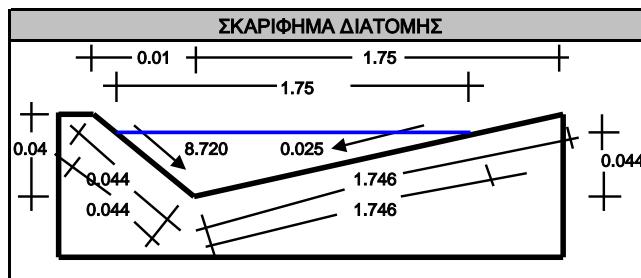
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου:} \quad \begin{matrix} C = \text{συντελεστής απορροής} \\ A = \text{εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος} \\ i = \text{ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)} \end{matrix}$$

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P2	
0.0040	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.30	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.015	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
24.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.015	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P2	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-5	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6459	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8735	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
12.82	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
14.67	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
1.86	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
24.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ11+1.00 έως Δ12+5.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	8.15	0.70	136.92
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

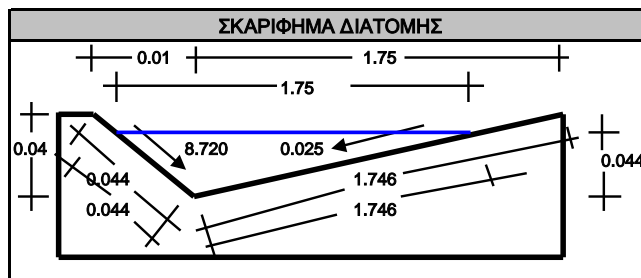
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0029
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.26
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.013
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
18.70
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.012
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-6
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.7060
Συντελεστής απορροφησης:
0.8950
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
10.66
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
11.91
Αριθμός σχαρών n:
2
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.00
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
18.70

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ12+5.00 έως Δ13+6.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	8.20	0.70	107.34
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \begin{matrix} \kappa = 0.151 \\ \lambda' = 500 \\ \psi' = 0.671 \\ \theta = 0.082 \\ \eta = 0.708 \end{matrix}$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

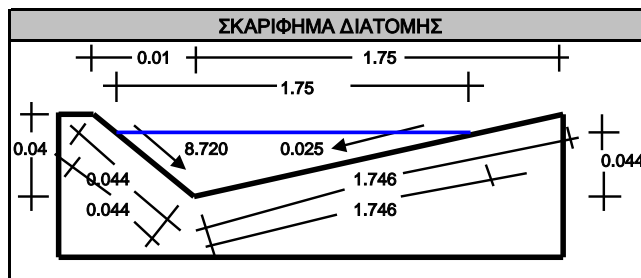
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου:} \quad \begin{matrix} C = \text{συντελεστής απορροής} \\ A = \text{εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος} \\ i = \text{ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)} \end{matrix}$$

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P4	
0.0021	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.22	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.011	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
18.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.010	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P4	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-7	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.7670	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.9168	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
9.18	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
10.02	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.83	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
18.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ18+2.00 έως Δ19 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	8.65	0.70	108.99
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

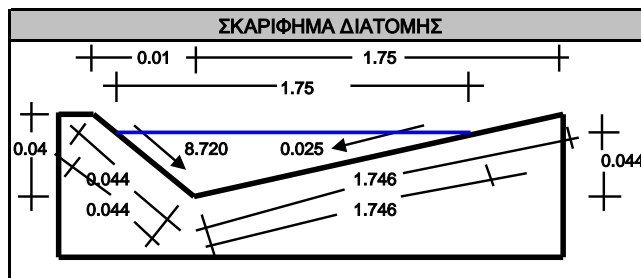
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P4
0.0021
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.22
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.011
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
18.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.010
ΕΛΕΓΧΟΣ
P4
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-8
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.7670
Συντελεστής απορροφησης:
0.9168
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
9.50
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
10.36
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.86
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
18.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ19 έως Δ20+1.80 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	8.00	0.70	100.80
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr}$$

όπου :

κ=	0.151
λ'=	500
ψ'=	0.671
θ=	0.082
η=	0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

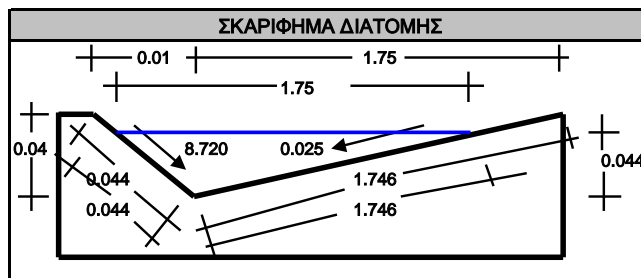
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P4	
0.0021	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.22	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.011	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
18.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.010	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P4	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-9	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.7670	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.9168	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
9.28	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
10.12	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.84	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
18.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ20+1.80 έως Δ21+7.90 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	7.65	0.70	96.39
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$

$\psi' = 0.671$

$\theta = 0.082$

$\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής

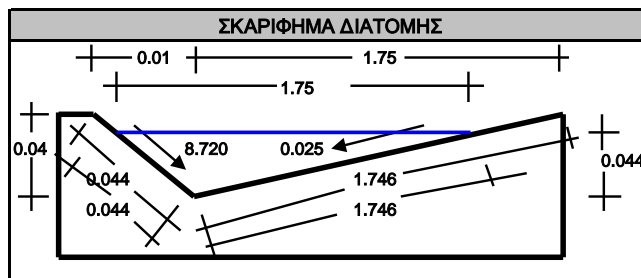
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος

i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P4
0.0021
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.22
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.011
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
18.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.010
ΕΛΕΓΧΟΣ
P4
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-10
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.7670
Συντελεστής απορροφησης:
0.9168
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
9.22
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
10.06
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.84
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
18.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ21+7.90 έως Δ22+14.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	7.60	0.70	95.76
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

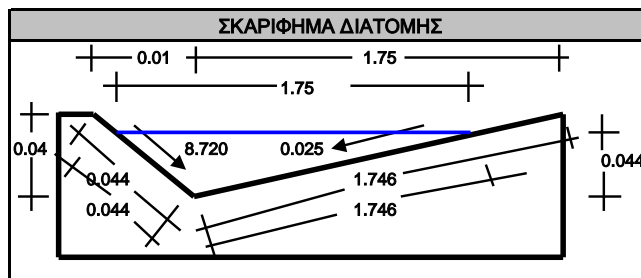
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P4
0.0021
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.22
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.011
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
19.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.010
ΕΛΕΓΧΟΣ
P4
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-11
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.7670
Συντελεστής απορροφησης:
0.9168
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
9.58
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
10.45
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.87
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
19.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ22+14.00 έως Δ24+6.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	7.45	0.70	99.09
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

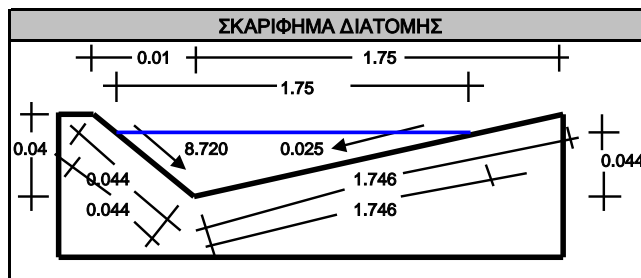
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P4
0.0021
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.22
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.011
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
11.80
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.009
ΕΛΕΓΧΟΣ
P4
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-12
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.7670
Συντελεστής απορροφησης:
0.9168
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
8.17
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
8.91
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.74
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
11.80

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ24+6.00 έως Δ25+4.80 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.60	0.70	95.82
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \begin{matrix} \kappa = 0.151 \\ \lambda' = 500 \\ \psi' = 0.671 \\ \theta = 0.082 \\ \eta = 0.708 \end{matrix}$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

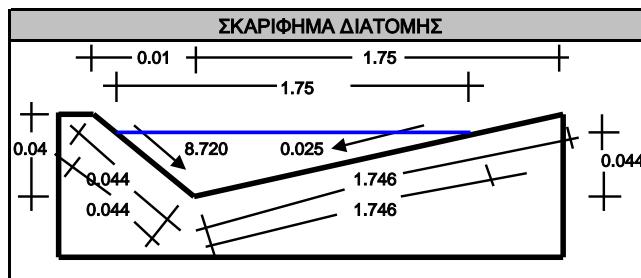
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου:} \quad \begin{matrix} C = \text{συντελεστής απορροής} \\ A = \text{εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος} \\ i = \text{ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)} \end{matrix}$$

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P4	
0.0021	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.22	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.011	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
10.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.01	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.007	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P4	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
Υ-13	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.7670	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.9168	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
6.69	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
7.30	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.61	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
10.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ25+4.80 έως Δ27 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.00	0.70	77.00
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

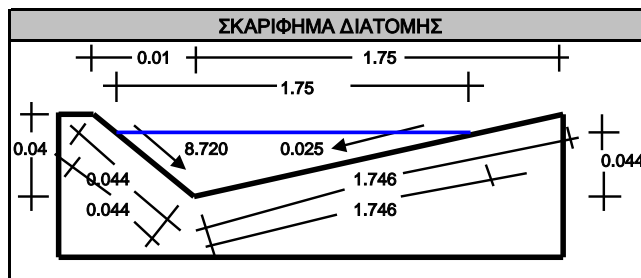
ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

"ΜΕΛΕΤΗ ΑΝΑΠΛΑΣΗΣ & ΒΕΛΤΙΩΣΗΣ ΟΔΙΚΗΣ ΑΣΦΑΛΕΙΑΣ ΛΕΩΦΟΡΟΥ ΣΤΡΑΤΟΥ"

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ : ΤΜΗΜΑ LS65 - LS28 ΑΡΙΣΤΕΡΑ

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0096	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.47	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.023	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
29.50	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.04	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.021	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-47	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.4531	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8047	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
17.08	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
21.23	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
4.15	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
29.50	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ65 έως Δ62+10.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	12.50	0.70	258.13
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.75	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

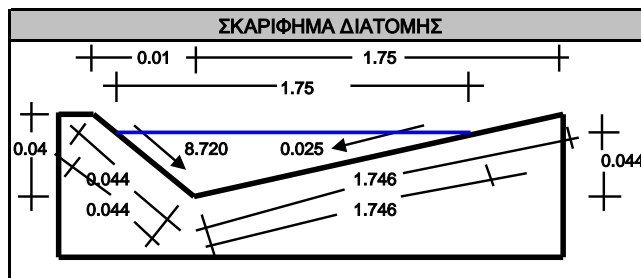
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P1
0.0096
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.47
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.023
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
25.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.03
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.022
ΕΛΕΓΧΟΣ
P1
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-46
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.4531
Συντελεστής απορροφησης:
0.8047
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
17.81
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
22.13
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
4.32
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
25.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ62+10.00 έως Δ61+5.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	12.50	0.70	218.75
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.75	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

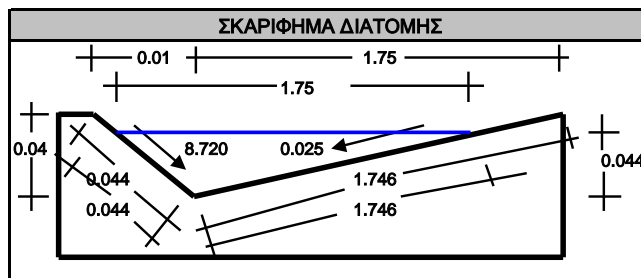
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0096	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.47	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.023	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
25.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.03	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.021	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-45	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.4531	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8047	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
17.10	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
21.25	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
4.15	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
25.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ61+5.00 έως Δ60 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.50	0.70	201.25
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.75	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^\eta} \quad \text{mm/hr}$$

όπου :

κ=	0.151
λ'=	500
ψ'=	0.671
θ=	0.082
η=	0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

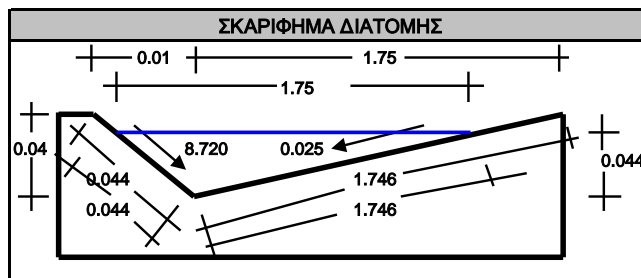
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0096	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.47	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.023	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
25.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.03	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.021	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-44	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.4531	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8047	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
16.96	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
21.08	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
4.12	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
25.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ60 έως Δ58+13.30 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.50	0.70	201.25
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.75	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

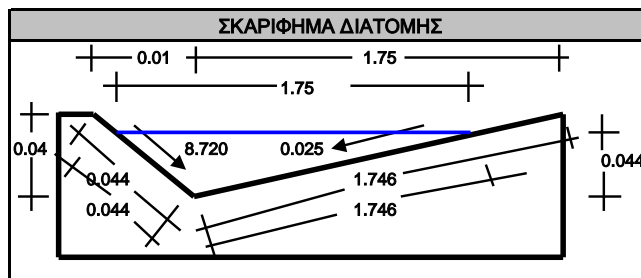
$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου : } C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0096	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.47	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.023	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
19.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.017	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-43	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.4531	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8047	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
13.67	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
16.98	
Αριθμός σχαρών n:	
2	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.00	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
19.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ58+13.30 έως Δ57+16.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.50	0.70	152.95
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.75	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

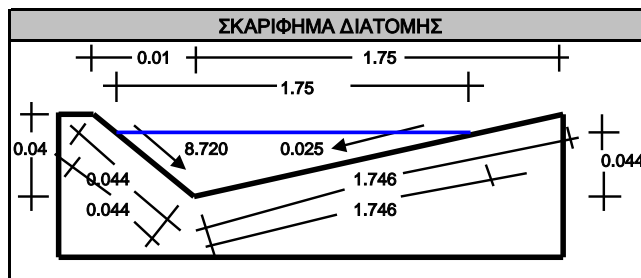
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P1
0.0096
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.47
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.023
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
11.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.007
ΕΛΕΓΧΟΣ
P1
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-42
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.4531
Συντελεστής απορροφησης:
0.8047
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
5.99
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
7.45
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.45
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
11.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ57+16.00 έως Δ57+5.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.50	0.70	88.55
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.75	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

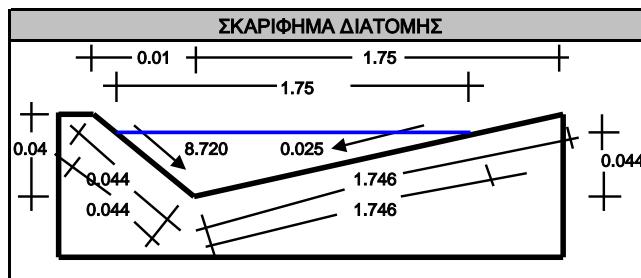
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0096	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.47	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.023	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
25.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.03	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.018	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-41	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.4531	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8047	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
14.79	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
18.38	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
3.59	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
25.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ57+5.00 έως Δ56 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.50	0.70	201.25
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.75	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

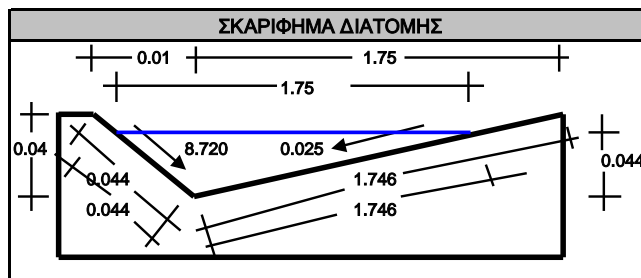
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P2
0.0072
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.41
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.020
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
24.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.03
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.020
ΕΛΕΓΧΟΣ
P2
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-40
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.5171
Συντελεστής απορροφησης:
0.8276
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
16.42
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
19.84
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
3.42
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
24.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ56 έως Δ54+16.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.50	0.70	193.20
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.75	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

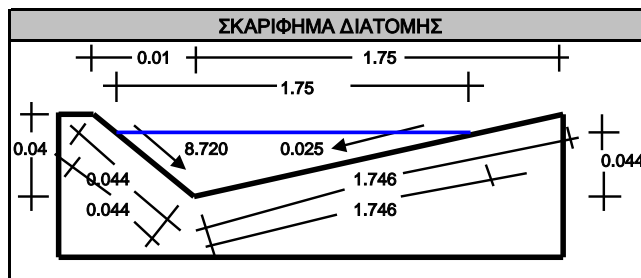
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P2	
0.0072	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.41	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.020	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
24.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.03	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.020	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P2	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-39	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.5171	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8276	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
16.28	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
19.67	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
3.39	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
24.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ54+16.00 έως Δ53+12.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.50	0.70	193.20
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.75	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

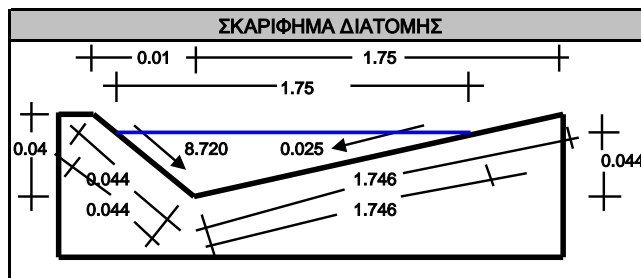
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P2	
0.0072	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.41	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.020	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
19.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.016	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P2	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-38	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.5171	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8276	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
13.46	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
16.26	
Αριθμός σχαρών n:	
2	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.00	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
19.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ53+12.00 έως Δ52+13.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.50	0.70	152.95
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.75	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

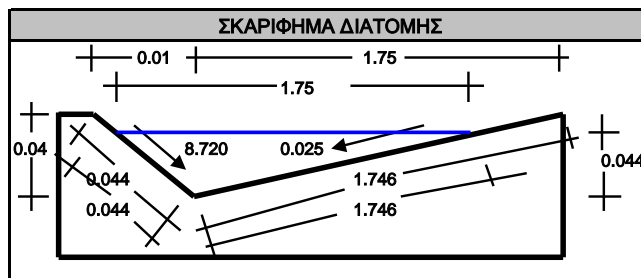
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P2
0.0072
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.41
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.020
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
13.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.009
ΕΛΕΓΧΟΣ
P2
OK

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ52+13.00 έως Δ52 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣΠiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣΕiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.50	0.70	104.65
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr}$$

όπου :

κ=	0.151
λ'=	500
ψ'=	0.671
θ=	0.082
η=	0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

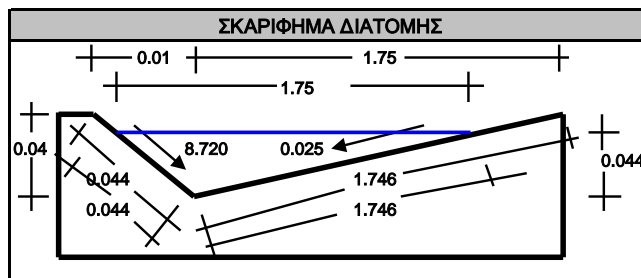
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
6.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.013
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-37
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
11.30
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
12.87
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.56
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
6.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ52 έως Δ51+14.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.50	0.70	48.30
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

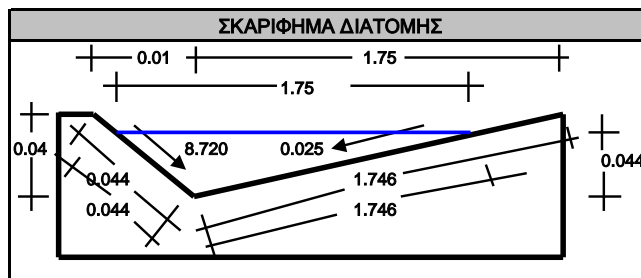
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
18.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.014
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-36
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f (l/s)
12.08
Παροχή εκροής ρείθρου Q (l/s)
13.75
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.67
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
18.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ51+14.00 έως Δ50+16.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.50	0.70	144.90
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \begin{matrix} \kappa = 0.151 \\ \lambda' = 500 \\ \psi' = 0.671 \\ \theta = 0.082 \\ \eta = 0.708 \end{matrix}$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

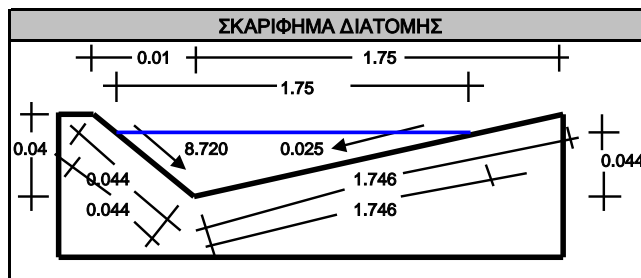
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου:} \quad \begin{matrix} C = \text{συντελεστής απορροής} \\ A = \text{εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος} \\ i = \text{ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)} \end{matrix}$$

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
18.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.014
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-35
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
12.18
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
13.86
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.68
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
18.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ50+16.00 έως Δ49+18.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.50	0.70	144.90
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

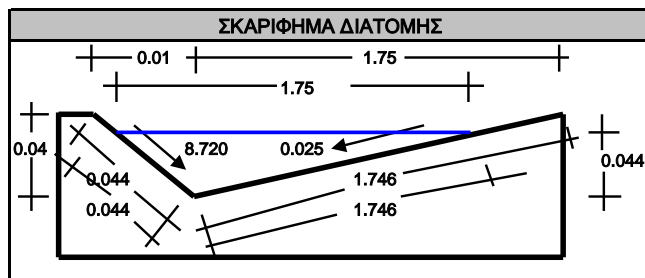
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
18.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.014
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-34
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
12.52
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
14.26
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.73
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
18.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ49+18.00 έως Δ49 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	12.00	0.70	151.20
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

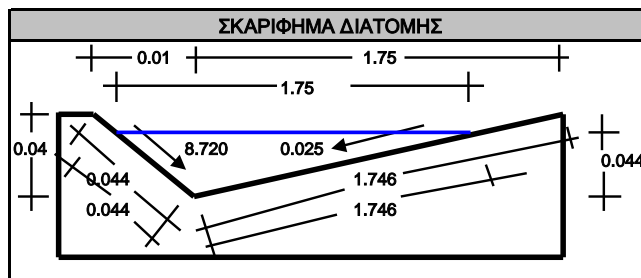
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
17.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.014
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-33
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
12.52
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
14.25
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.73
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
17.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ49 έως Δ47+8.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	12.90	0.70	153.51
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

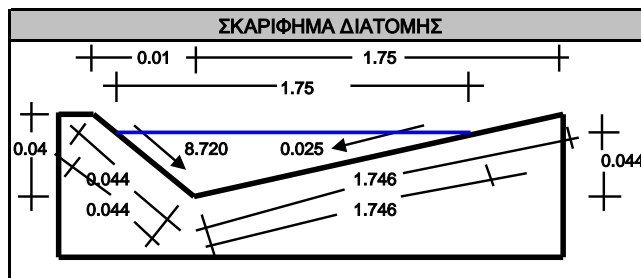
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
9.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.013
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-31
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
11.52
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
13.11
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.59
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
9.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ46+6.00 έως Δ45+17.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	6.50	0.90	6.3
Ρείθρο	0.50	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	21.20	0.70	133.56
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

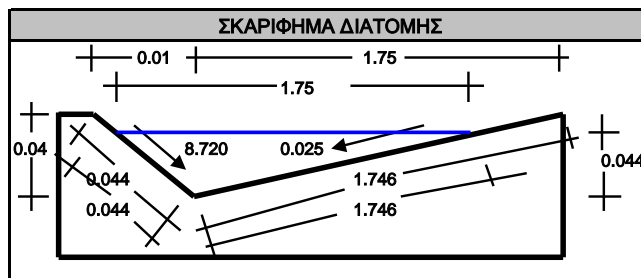
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
11.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.014
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-30
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
11.89
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
13.54
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.65
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
11.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ45+17.00 έως Δ45+6.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	6.50	0.90	6.3
Ρείθρο	0.50	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	16.65	0.70	128.21
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

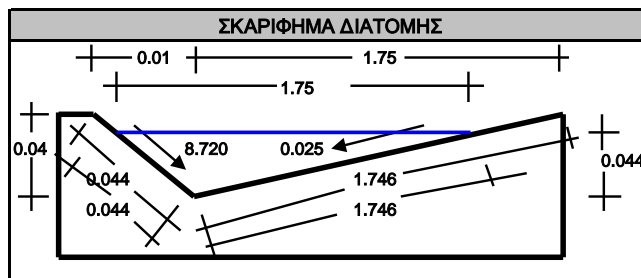
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
12.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.012
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-29
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
10.97
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
12.49
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.52
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
12.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ45+6.00 έως Δ44+14.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	6.50	0.90	6.3
Ρείθρο	0.50	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	12.35	0.70	103.74
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

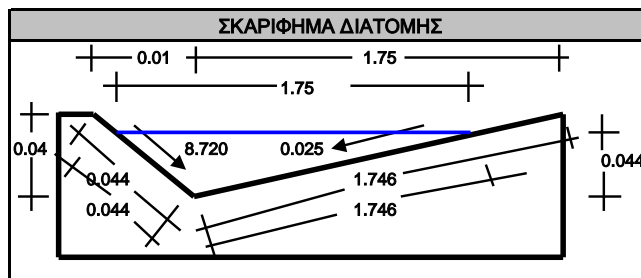
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
13.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.014
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-28
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
11.87
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
13.51
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.64
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
13.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ44+14.00 έως Δ44+1.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	6.50	0.90	6.3
Ρείθρο	0.50	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	7.85	0.70	71.44
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	3.85	0.90	45.05

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

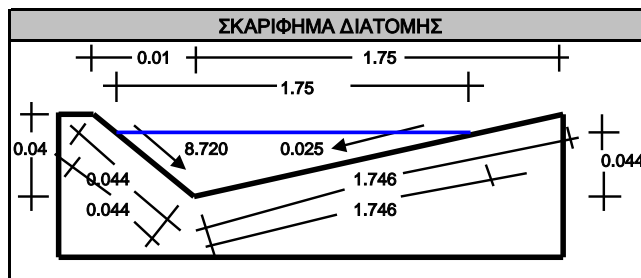
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
11.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.011
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-27
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
9.72
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
11.07
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.35
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
11.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ44+1.00 έως Δ43+10.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	6.50	0.90	6.3
Ρείθρο	0.50	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.25	0.70	86.63
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

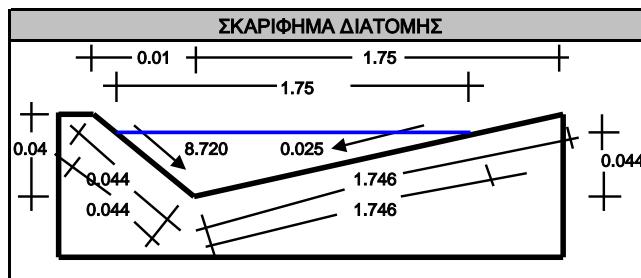
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
20.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.010
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-26
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
9.14
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
10.40
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.26
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
20.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ43+10.00 έως Δ42+10.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	6.20	0.70	86.80
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \begin{matrix} \kappa = 0.151 \\ \lambda' = 500 \\ \psi' = 0.671 \\ \theta = 0.082 \\ \eta = 0.708 \end{matrix}$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

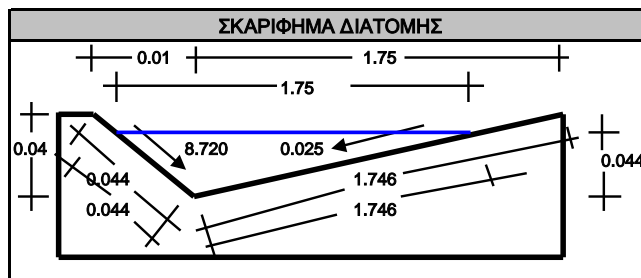
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου:} \quad \begin{matrix} C = \text{συντελεστής απορροής} \\ A = \text{εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος} \\ i = \text{ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)} \end{matrix}$$

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P4
0.0010
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.15
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.007
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
13.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.007
ΕΛΕΓΧΟΣ
P4
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-25
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.8637
Συντελεστής απορροφησης:
0.9513
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
6.86
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
7.21
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.35
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
13.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ42+10.00 έως Δ41+17.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	6.30	0.70	57.33
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

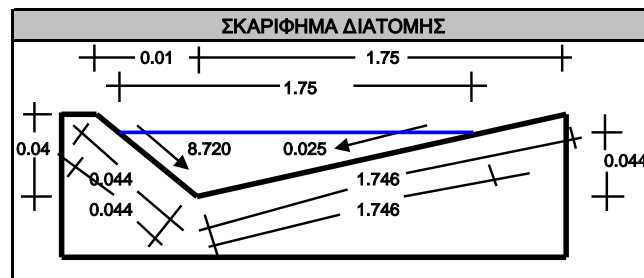
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P4
0.0010
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.15
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.007
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
15.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.007
ΕΛΕΓΧΟΣ
P4
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-24
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.8637
Συντελεστής απορροφησης:
0.9513
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
6.92
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
7.27
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.35
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
15.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ41+17.00 έως Δ41+2.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	6.40	0.70	67.20
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \begin{matrix} \kappa = 0.151 \\ \lambda' = 500 \\ \psi' = 0.671 \\ \theta = 0.082 \\ \eta = 0.708 \end{matrix}$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

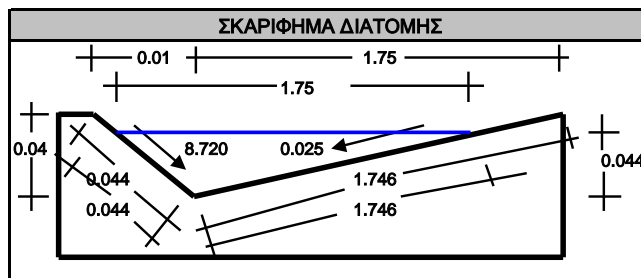
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου:} \quad \begin{matrix} C = \text{συντελεστής απορροής} \\ A = \text{εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος} \\ i = \text{ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)} \end{matrix}$$

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P4	
0.0010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.15	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.007	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
14.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.01	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.007	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P4	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-22	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.8637	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.9513	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
6.65	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
7.00	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.34	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
14.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ40+7.00 έως Δ39+13.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	6.70	0.70	65.66
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

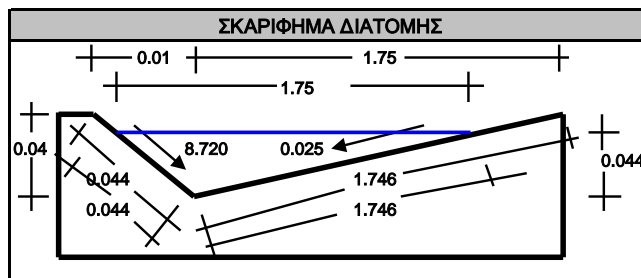
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P4	
0.0010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.15	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.007	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
14.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.01	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.007	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P4	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-21	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.8637	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.9513	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
6.69	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
7.04	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.34	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
14.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ39+13.00 έως Δ38+19.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	6.80	0.70	66.64
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

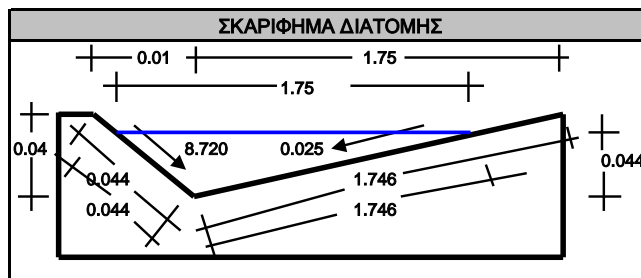
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P4
0.0010
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.15
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.007
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
14.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.007
ΕΛΕΓΧΟΣ
P4
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-20
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.8637
Συντελεστής απορροφησης:
0.9513
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
6.67
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
7.01
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.34
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
14.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ38+19.00 έως Δ38+5.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	6.75	0.70	66.15
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

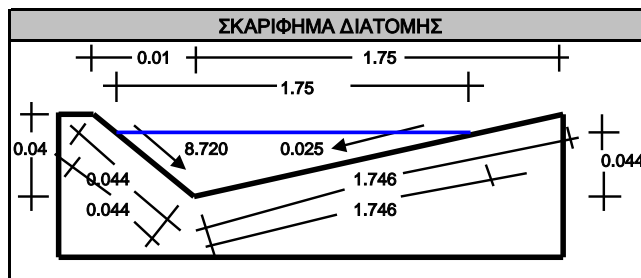
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P4
0.0010
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.15
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.007
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
13.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.007
ΕΛΕΓΧΟΣ
P4
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-19
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.8637
Συντελεστής απορροφησης:
0.9513
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
6.21
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
6.53
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.32
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
13.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ38+5.00 έως Δ37+12.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	6.75	0.70	61.43
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

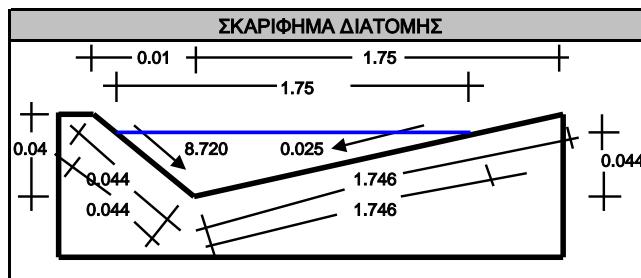
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P5
0.0065
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.39
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.019
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
26.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.03
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.017
ΕΛΕΓΧΟΣ
P5
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-18
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.5404
Συντελεστής απορροφησης:
0.8359
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
13.97
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
16.71
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
2.74
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
26.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ37+12.00 έως Δ35+6.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	10.40	0.70	189.28
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

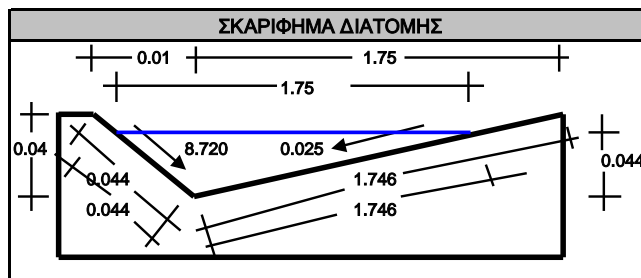
$$Q = C * A * i \quad \text{όπου : } C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P5
0.0065
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.39
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.019
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
32.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.03
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.019
ΕΛΕΓΧΟΣ
P5
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-17
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.5404
Συντελεστής απορροφησης:
0.8359
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
15.60
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
18.66
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
3.06
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
32.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ35+6.00 έως Δ33+14.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	7.25	0.70	162.40
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

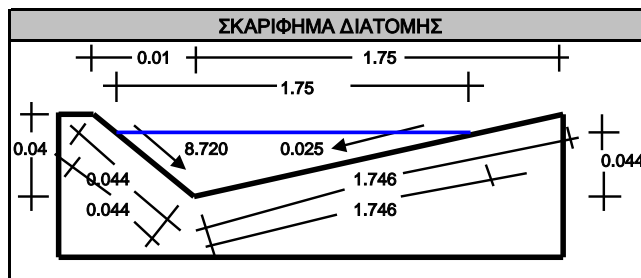
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P5
0.0065
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.39
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.019
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
34.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.018
ΕΛΕΓΧΟΣ
P5
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΑ-16
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.5404
Συντελεστής απορροφησης:
0.8359
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
15.07
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
18.03
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
2.96
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
34.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ33+14.00 έως Δ32 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	5.90	0.70	140.42
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

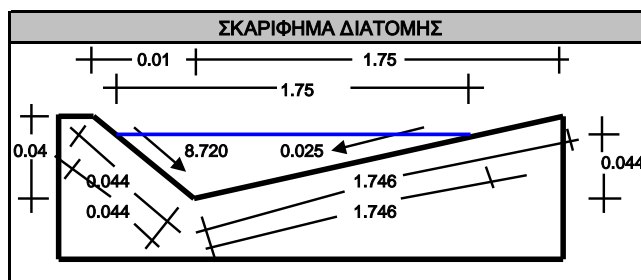
$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου : } C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P5
0.0065
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.39
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.019
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
31.80
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.018
ΕΛΕΓΧΟΣ
P5

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ32 έως Δ30+8.20 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	6.50	0.70	144.69
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda'(T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

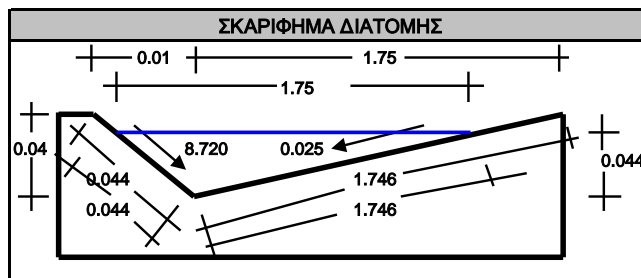
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P6	
0.0047	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.33	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.016	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
9.40	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.01	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.014	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P6	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΑ-14	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6129	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8618	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
11.80	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
13.69	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
1.89	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
9.40	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ28+9.40 έως Δ28 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	9.50	0.70	62.51
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C * A * i \quad \text{όπου :} \quad C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

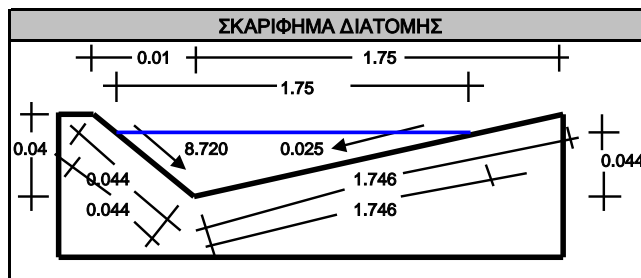
ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

"ΜΕΛΕΤΗ ΑΝΑΠΛΑΣΗΣ & ΒΕΛΤΙΩΣΗΣ ΟΔΙΚΗΣ ΑΣΦΑΛΕΙΑΣ ΛΕΩΦΟΡΟΥ ΣΤΡΑΤΟΥ"

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ : ΤΜΗΜΑ LS5 - LS27 ΔΕΞΙΑ

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0161	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.61	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.030	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
42.90	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.04	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.025	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-1	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.3418	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.7650	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
18.99	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
24.82	
Αριθμός σχαρών n:	
2	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.00	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
42.90	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ5 έως Δ7+12.20 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	4.30	0.90	4.095
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	7.50	0.70	225.23
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.90	0.25	9.65

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

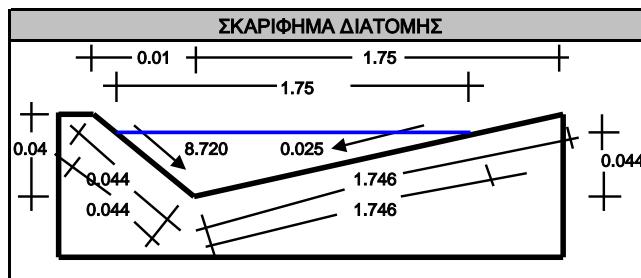
$$Q = C * A * i \quad \text{όπου :} \quad C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P2	
0.0040	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.30	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.015	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
24.80	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.014	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P2	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-2	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6459	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8735	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
12.65	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
14.49	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
1.83	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
24.80	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ7+12.20 έως Δ8+17.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	9.30	0.70	161.45
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \begin{matrix} \kappa = 0.151 \\ \lambda' = 500 \\ \psi' = 0.671 \\ \theta = 0.082 \\ \eta = 0.708 \end{matrix}$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

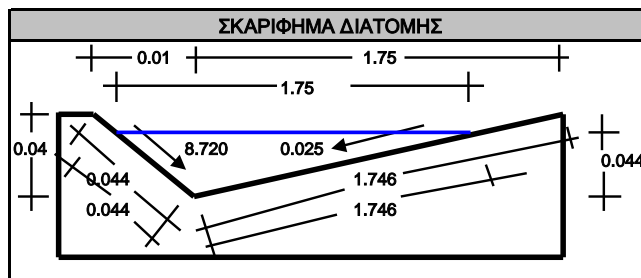
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου:} \quad \begin{matrix} C = \text{συντελεστής απορροής} \\ A = \text{εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος} \\ i = \text{ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)} \end{matrix}$$

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P2	
0.0040	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.30	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.015	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
21.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.014	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P2	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-3	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6459	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8735	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
12.47	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
14.28	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
1.81	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
21.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ8+17.00 έως Δ9+18.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	9.50	0.70	139.65
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda'(T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

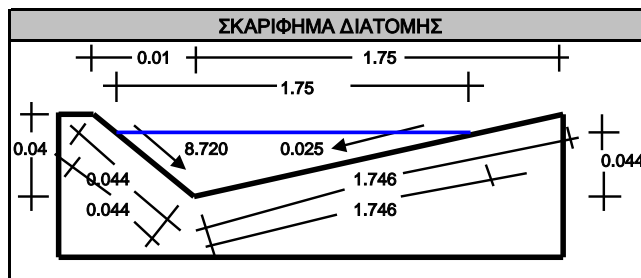
$$Q = C * A * i \quad \text{όπου :} \quad C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P2	
0.0040	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.30	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.015	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
21.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.014	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P2	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-4	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6459	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8735	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
12.52	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
14.34	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
1.81	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
21.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ9+18.00 έως Δ10+19.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	9.60	0.70	141.12
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$

$\psi' = 0.671$

$\theta = 0.082$

$\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου :

C= συντελεστής απορροής

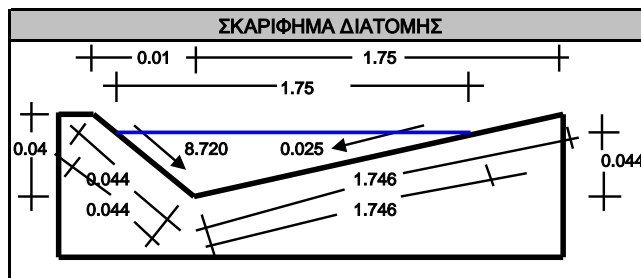
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος

i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P2	
0.0040	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.30	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.015	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
21.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.015	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P2	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-5	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6459	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8735	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
12.69	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
14.52	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
1.84	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
21.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ10+19.00 έως Δ12 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	9.80	0.70	144.06
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

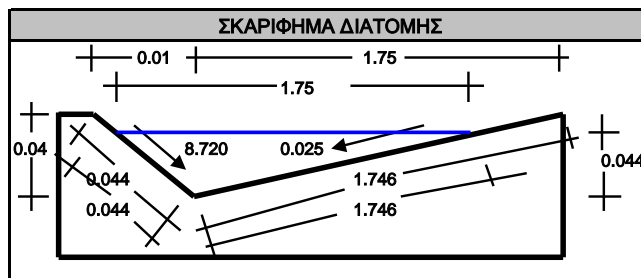
$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου : } C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0035
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.28
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
15.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.013
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-6
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6752
Συντελεστής απορροφησης:
0.8840
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
11.17
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
12.64
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.47
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
15.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ12 έως Δ12+15.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.30	0.90	3.195
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	12.45	0.70	130.73
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

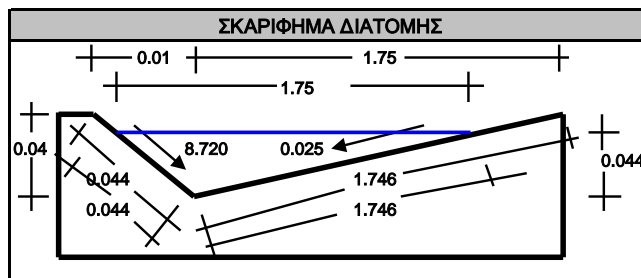
$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου : } C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P4
0.0024
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.24
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.011
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
8.70
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.007
ΕΛΕΓΧΟΣ
P4
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-7
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.7417
Συντελεστής απορροφησης:
0.9078
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
6.67
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
7.35
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.68
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
8.70

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ12+15.00 έως Δ13+6.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	4.20	0.90	4.005
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	10.25	0.70	62.42
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

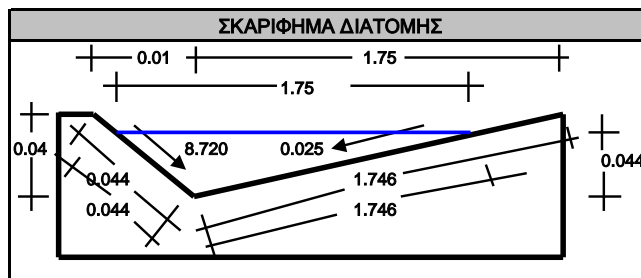
$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου : } C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P5
0.0021
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.22
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.011
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
18.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.011
ΕΛΕΓΧΟΣ
P5
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-8
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.7670
Συντελεστής απορροφησης:
0.9168
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
9.64
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
10.51
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.87
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
18.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ18+2.00 έως Δ19 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	9.30	0.70	117.18
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \begin{matrix} \kappa = 0.151 \\ \lambda' = 500 \\ \psi' = 0.671 \\ \theta = 0.082 \\ \eta = 0.708 \end{matrix}$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

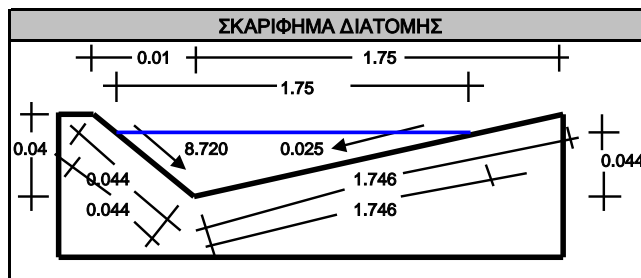
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου:} \quad \begin{matrix} C = \text{συντελεστής απορροής} \\ A = \text{εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος} \\ i = \text{ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)} \end{matrix}$$

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P5
0.0021
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.22
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.011
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
18.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.010
ΕΛΕΓΧΟΣ
P5
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-9
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.7670
Συντελεστής απορροφησης:
0.9168
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
9.44
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
10.29
Αριθμός σχαρών n:
2
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.00
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
18.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ19 έως Δ20+1.80 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	4.00	0.90	3.825
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	6.90	0.70	86.94
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

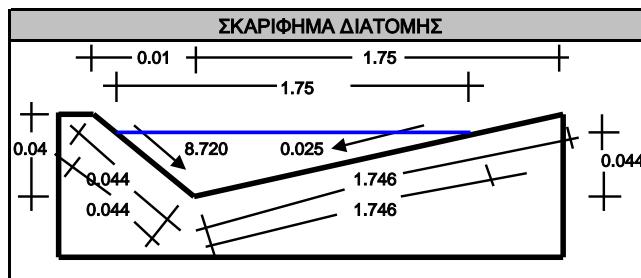
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P5
0.0021
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.22
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.011
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
17.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.011
ΕΛΕΓΧΟΣ
P5
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-10
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.7670
Συντελεστής απορροφησης:
0.9168
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
9.63
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
10.51
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.87
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
17.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ20+1.80 έως Δ21+6.90 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	10.10	0.70	120.19
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \begin{array}{l} \kappa = 0.151 \\ \lambda' = 500 \\ \psi' = 0.671 \\ \theta = 0.082 \\ \eta = 0.708 \end{array}$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

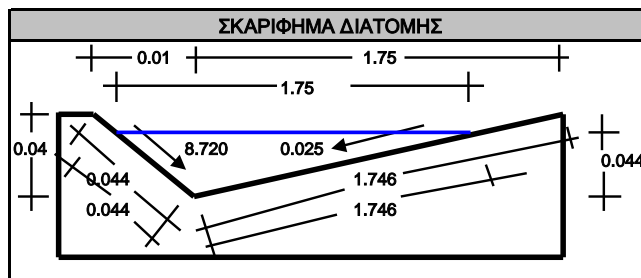
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου:} \quad \begin{array}{l} C = \text{συντελεστής απορροής} \\ A = \text{εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος} \\ i = \text{ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)} \end{array}$$

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P5
0.0021
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.22
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.011
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
15.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.010
ΕΛΕΓΧΟΣ
P5
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-11
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.7670
Συντελεστής απορροφησης:
0.9168
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
9.39
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
10.24
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.85
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
15.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ21+6.90 έως Δ22+10.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	10.25	0.70	107.63
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

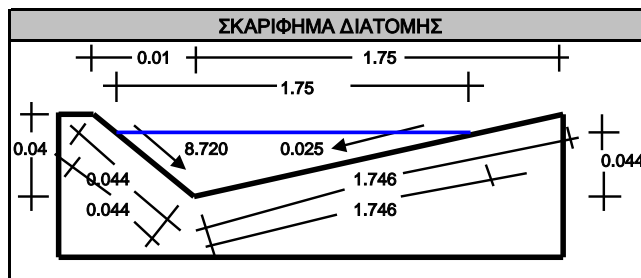
$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου : } C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P5
0.0021
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.22
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.011
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
15.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.010
ΕΛΕΓΧΟΣ
P5
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-12
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.7670
Συντελεστής απορροφησης:
0.9168
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
9.37
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
10.22
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.85
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
15.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ22+10.00 έως Δ23+5.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	10.25	0.70	107.63
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

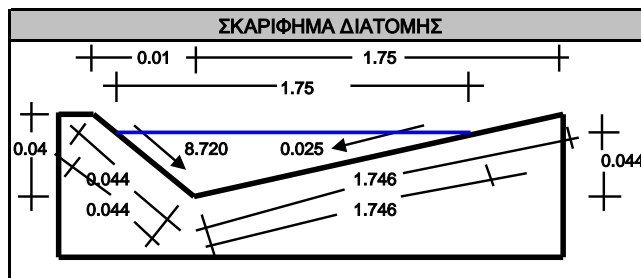
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P5	
0.0021	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.22	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.011	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
15.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.010	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P5	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-13	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.7670	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.9168	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
9.36	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
10.21	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.85	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
15.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ23+5.00 έως Δ25 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	10.25	0.70	107.63
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

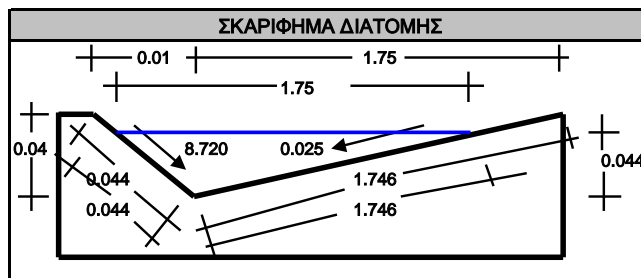
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P5	
0.0021	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.22	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.011	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
14.80	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.010	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P5	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-14	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.7670	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.9168	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
9.25	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
10.09	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.84	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
14.80	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ25 έως Δ27 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	10.25	0.70	106.19
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr}$$

όπου :

κ=	0.151
λ'=	500
ψ'=	0.671
θ=	0.082
η=	0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

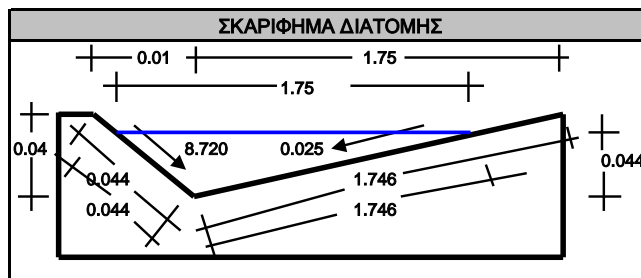
ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

"ΜΕΛΕΤΗ ΑΝΑΠΛΑΣΗΣ & ΒΕΛΤΙΩΣΗΣ ΟΔΙΚΗΣ ΑΣΦΑΛΕΙΑΣ ΛΕΩΦΟΡΟΥ ΣΤΡΑΤΟΥ"

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ : ΤΜΗΜΑ LS65 - LS28 ΔΕΞΙΑ

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0096	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.47	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.023	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
29.50	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.03	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.020	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-40	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.4531	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8047	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
15.70	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
19.51	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
3.81	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
29.50	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ65 έως Δ62+10.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.35	0.90	3.24
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.00	0.70	227.15
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

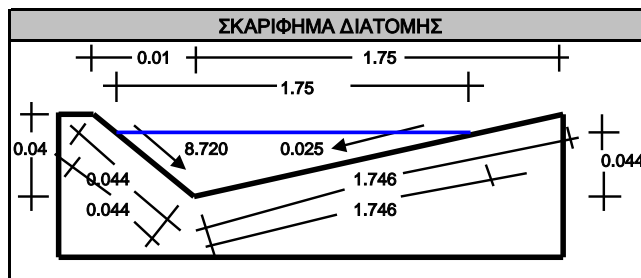
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0096	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.47	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.023	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
25.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.03	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.023	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-39	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.4531	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8047	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
18.18	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
22.59	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
4.41	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
25.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ62+10.00 έως Δ61+5.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	5.00	0.90	4.725
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.00	0.70	192.50
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

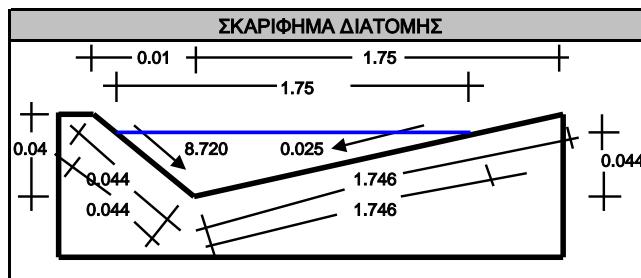
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0096	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.47	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.023	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
21.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.03	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.022	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-38	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.4531	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8047	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
18.07	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
22.46	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
4.39	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
21.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ61+5.00 έως Δ60+4.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	15.80	0.70	232.26
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

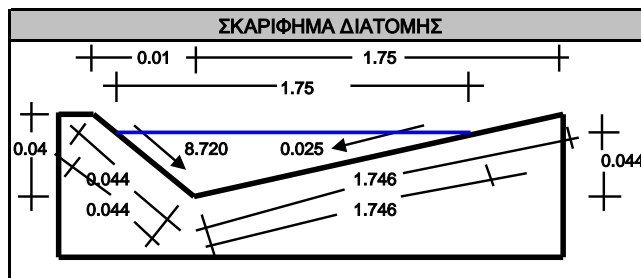
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0096	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.47	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.023	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
24.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.03	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.023	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-35	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.4531	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8047	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
18.28	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
22.72	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
4.44	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
24.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ57+16.00 έως Δ56+12.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	13.50	0.70	226.80
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

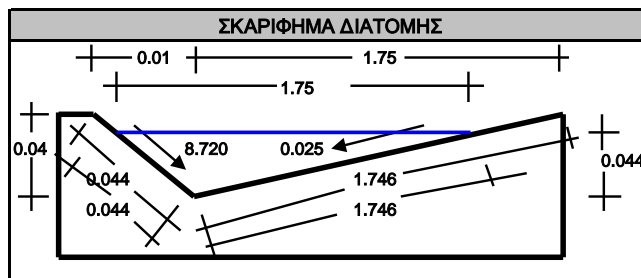
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P2
0.0072
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.41
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.020
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
8.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.020
ΕΛΕΓΧΟΣ
P2
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-34
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.5171
Συντελεστής απορροφησης:
0.8276
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
16.28
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
19.67
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
3.39
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
8.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ56 έως Δ55+12.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	13.50	0.70	75.60
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

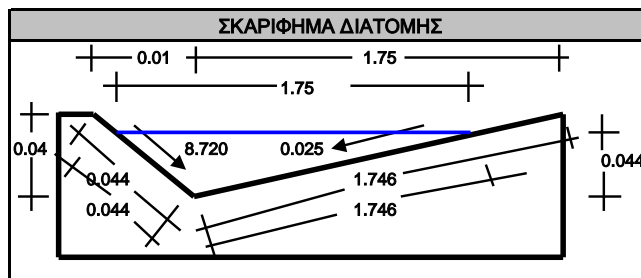
$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου :} \quad C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P2
0.0072
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.41
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.020
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
21.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.03
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.019
ΕΛΕΓΧΟΣ
P2
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-33
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.5171
Συντελεστής απορροφησης:
0.8276
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
16.05
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
19.39
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
3.34
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
21.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ55+12.00 έως Δ54+11.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	13.50	0.70	198.45
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \begin{matrix} \kappa = 0.151 \\ \lambda' = 500 \\ \psi' = 0.671 \\ \theta = 0.082 \\ \eta = 0.708 \end{matrix}$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

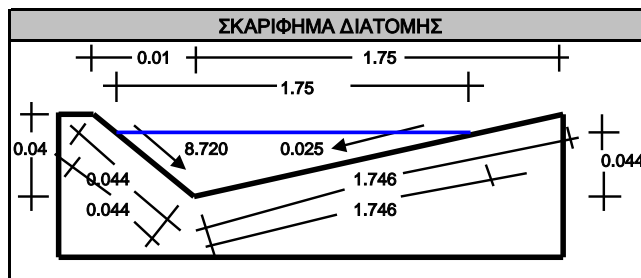
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P2	
0.0072	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.41	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.020	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
21.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.03	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.019	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P2	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-32	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.5171	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8276	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
16.01	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
19.34	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
3.34	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
21.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ54+11.00 έως Δ53+10.00 ΑΡ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	13.50	0.70	198.45
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

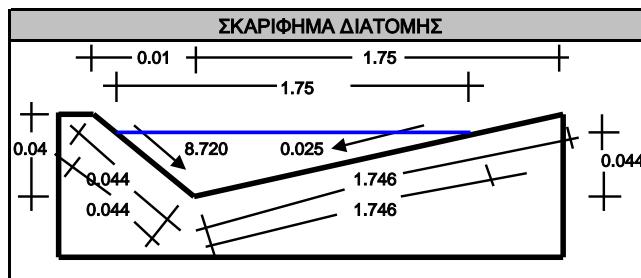
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P2	
0.0072	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.41	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.020	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
18.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.017	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P2	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-31	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.5171	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8276	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
14.11	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
17.05	
Αριθμός σχαρών n:	
2	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.00	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
18.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ53+10.00 έως Δ52+12.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	13.50	0.70	170.10
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

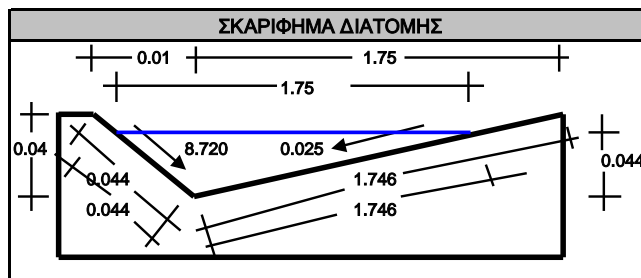
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P2
0.0072
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.41
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.020
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
12.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.005
ΕΛΕΓΧΟΣ
P2
OK

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ52+12.00 έως Δ52 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣΠiCi
Κατάστρωμα	8.00	0.90	7.425
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣΕiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	0.00	0.70	0.00
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

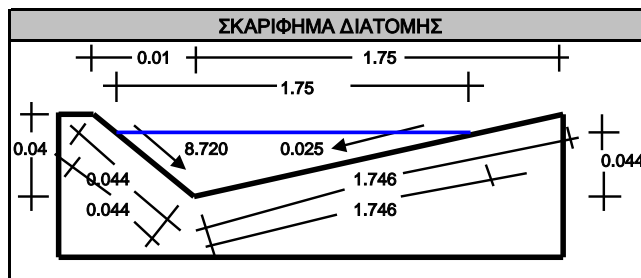
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
11.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.014
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-30
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f (l/s)
12.09
Παροχή εκροής ρείθρου Q (l/s)
13.77
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.67
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
11.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ52 έως Δ51+9.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	13.50	0.70	103.95
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

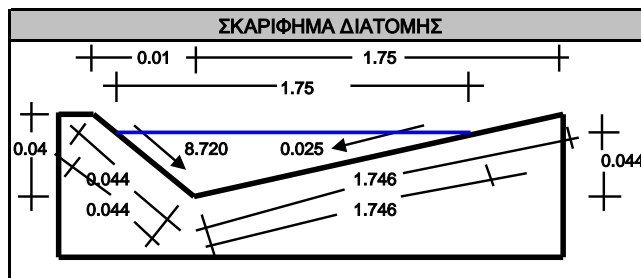
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
16.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.014
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-29
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
12.18
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
13.86
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.69
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
16.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ51+9.00 έως Δ50+13.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	13.50	0.70	151.20
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

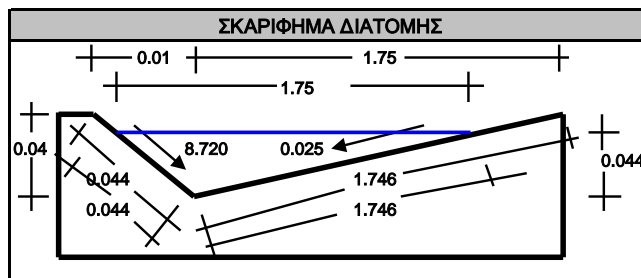
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
17.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.014
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-27
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
12.54
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
14.28
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.74
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
17.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ49+17.00 έως Δ49 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	13.00	0.70	154.70
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

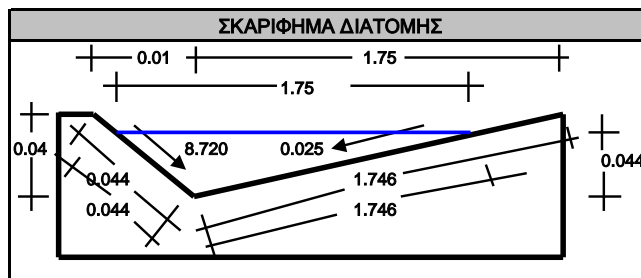
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
14.50
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.012
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-26
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
10.29
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
11.71
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.42
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
14.50

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ49 έως Δ47+10.50 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	11.75	0.70	119.26
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

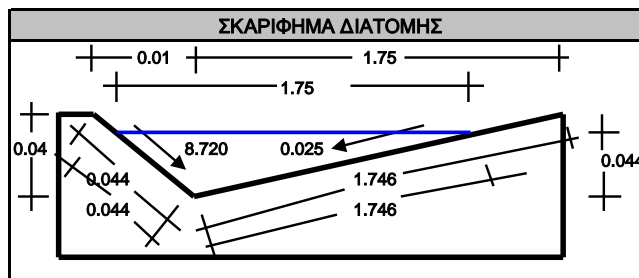
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
17.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.013
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-25
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
11.81
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
13.45
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.63
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
17.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ47+10.50 έως Δ46+6.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	9.25	0.90	8.55
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	4.50	0.70	53.55
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \begin{matrix} \kappa = 0.151 \\ \lambda' = 500 \\ \psi' = 0.671 \\ \theta = 0.082 \\ \eta = 0.708 \end{matrix}$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

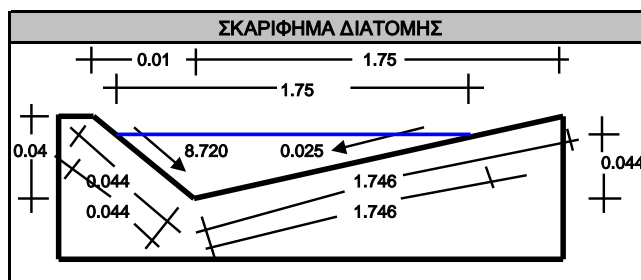
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C * A * i \quad \text{όπου:} \quad \begin{matrix} C = \text{συντελεστής απορροής} \\ A = \text{εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος} \\ i = \text{ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)} \end{matrix}$$

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0037
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.29
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.014
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
20.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.007
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-24
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6596
Συντελεστής απορροφησης:
0.8785
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
6.54
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
7.45
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.91
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
20.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ43+8.00 έως Δ42+10.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	4.30	0.70	60.20
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

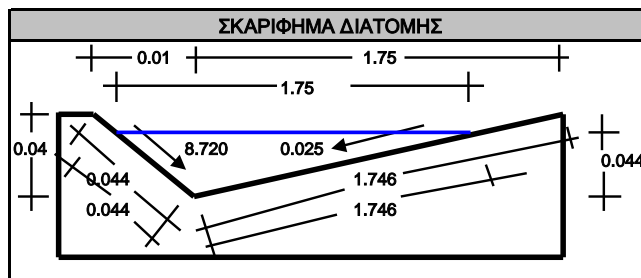
$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου : } C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P4
0.0010
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.15
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.007
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
17.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.007
ΕΛΕΓΧΟΣ
P4
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-23
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.8637
Συντελεστής απορροφησης:
0.9513
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
6.78
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
7.13
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.35
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
17.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ42+10.00 έως Δ41+13.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	4.15	0.70	49.39
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \begin{matrix} \kappa = 0.151 \\ \lambda' = 500 \\ \psi' = 0.671 \\ \theta = 0.082 \\ \eta = 0.708 \end{matrix}$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

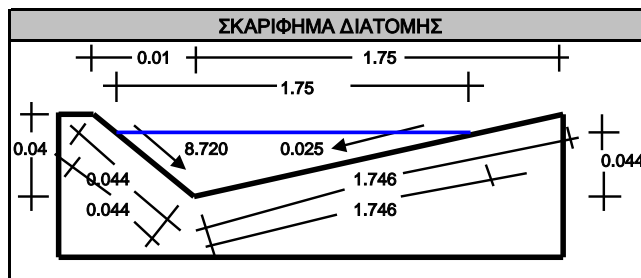
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i \quad \text{όπου:} \quad \begin{matrix} C = \text{συντελεστής απορροής} \\ A = \text{εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος} \\ i = \text{ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)} \end{matrix}$$

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P4	
0.0010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.15	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.007	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
19.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.01	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.007	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P4	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-22	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.8637	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.9513	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
6.83	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
7.18	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.35	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
19.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ41+13.00 έως Δ40+14.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	4.00	0.70	53.20
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

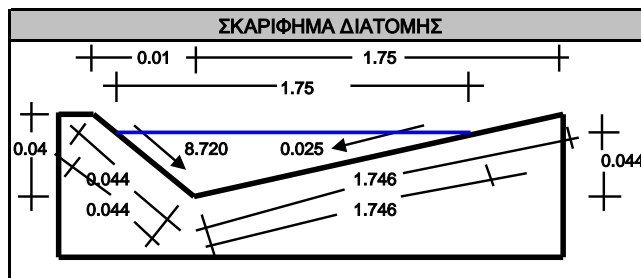
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P4	
0.0010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.15	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.007	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
20.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.01	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.007	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P4	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-21	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.8637	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.9513	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
6.98	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
7.33	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.36	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
20.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ40+14.00 έως Δ39+14.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	3.75	0.70	52.50
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

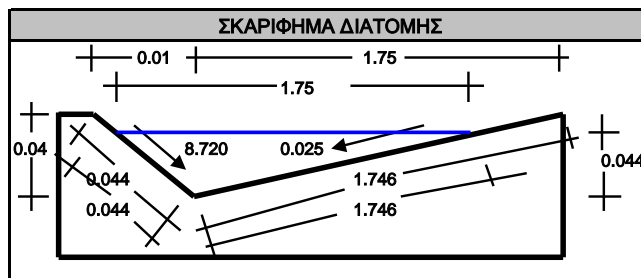
$$Q = C * A * i \quad \text{όπου :} \quad C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P4	
0.0010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.15	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.007	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
20.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.01	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.007	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P4	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-20	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.8637	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.9513	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
6.86	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
7.21	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.35	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
20.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ39+14.00 έως Δ38+14.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	3.60	0.70	50.40
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

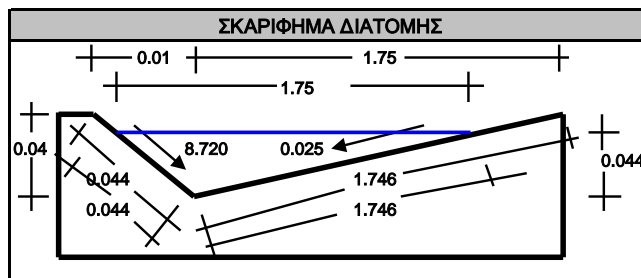
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P4	
0.0010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.15	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.007	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
20.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.01	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.007	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P4	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΔ-19	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.8637	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.9513	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
6.98	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
7.33	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.36	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
20.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ38+14.00 έως Δ37+14.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	3.75	0.70	52.50
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$

$\psi' = 0.671$

$\theta = 0.082$

$\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής

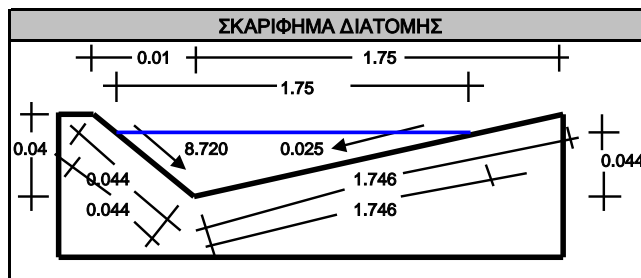
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος

i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P5
0.0065
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.39
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.019
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
47.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.03
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.019
ΕΛΕΓΧΟΣ
P5
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥΔ-18
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.5404
Συντελεστής απορροφησης:
0.8359
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
15.69
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
18.78
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
3.08
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
47.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ37+12.00 έως Δ34+5.00 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	4.40	0.70	144.76
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

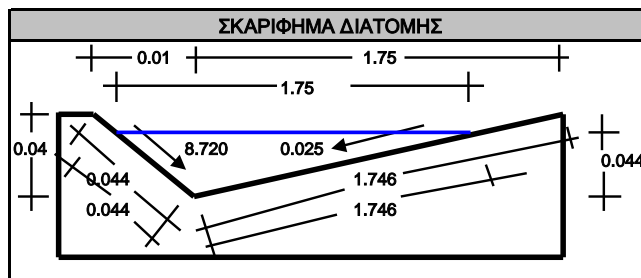
$$Q = C * A * i \quad \text{όπου :} \quad C = \text{συντελεστής απορροής}$$

A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P5
0.0065
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.39
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.019
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
36.80
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.017
ΕΛΕΓΧΟΣ
P5
OK

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ32+5.00 έως Δ30+8.20 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.25	0.90	3.15
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	4.20	0.70	108.19
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr}$$

όπου :

κ=	0.151
λ'=	500
ψ'=	0.671
θ=	0.082
η=	0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

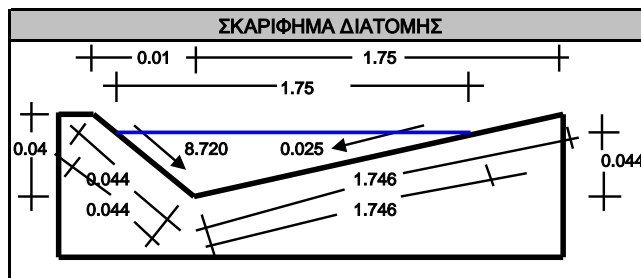
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P7
0.0049
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.33
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.016
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
5.60
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.011
ΕΛΕΓΧΟΣ
P7
OK

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ Λ. ΣΤΡΑΤΟΥ : Δ28+5.60 έως Δ28 ΔΞ.



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	5.70	0.90	5.355
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	5.70	0.70	22.34
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda'(T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr}$$

όπου :

κ=	0.151
λ'=	500
ψ'=	0.671
θ=	0.082
η=	0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

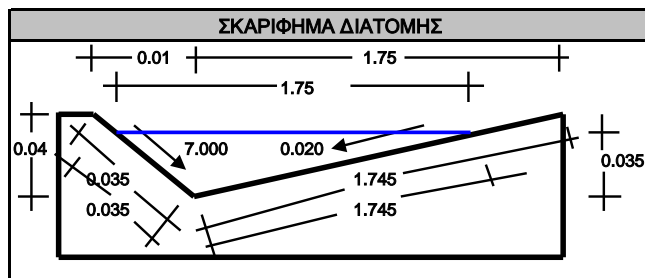
ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.044 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	8.720 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.025 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.044 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.789 m
Βρεχόμενη Διατομή (Α) :	0.038 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.021 m

"ΜΕΛΕΤΗ ΑΝΑΠΛΑΣΗΣ & ΒΕΛΤΙΩΣΗΣ ΟΔΙΚΗΣ ΑΣΦΑΛΕΙΑΣ ΛΕΩΦΟΡΟΥ ΣΤΡΑΤΟΥ"

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ : ΤΜΗΜΑ Ι/Κ RA1

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0190	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.57	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.022	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
18.10	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.014	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥRA1-1	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.3177	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.7563	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
10.50	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
13.88	
Αριθμός σχαρών n:	
2	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.00	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
18.10	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA1 : RA1-6 έως RA1-3+10.60



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	10.00	0.90	9.225
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	2.35	0.70	29.77
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	7.25	0.25	32.81

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

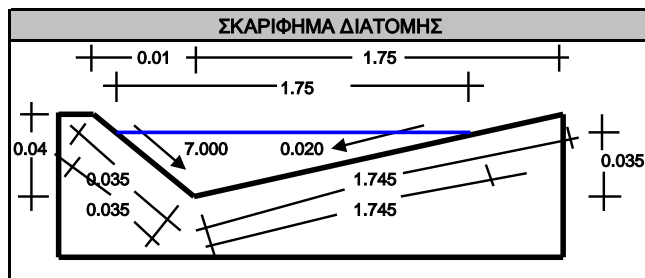
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0190	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.57	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.022	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
27.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.03	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.020	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥRA1-4	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.3177	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.7563	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
14.78	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
19.54	
Αριθμός σχαρών n:	
2	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.00	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
27.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA1 : RA1-3+10.60 έως RA1-1+7.00



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	8.60	0.90	7.965
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	3.70	0.70	69.93
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	5.65	0.25	38.14

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

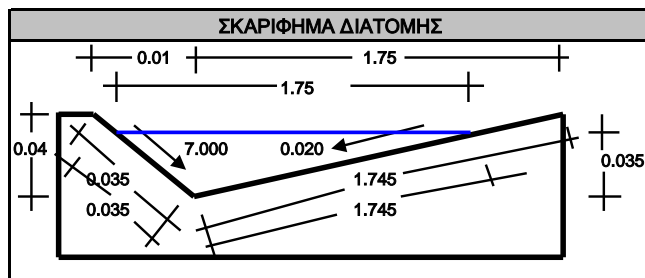
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0190	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.57	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.022	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
19.90	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.04	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.022	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥRA1-2	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.3177	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.7563	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
16.27	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
21.51	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
5.24	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
19.90	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA1 : RA1-6 έως RA1-8



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	10.50	0.90	9.675
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	8.50	0.70	118.41
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	9.00	0.25	44.78

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

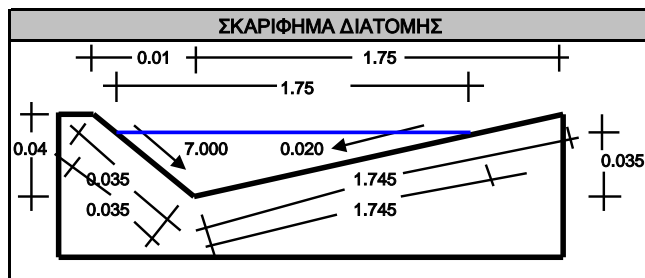
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0190	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.57	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.022	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
10.60	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.020	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥRA1-3	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.3177	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.7563	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
15.23	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
20.14	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
4.91	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
10.60	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA1 : RA1-0 έως RA1-0+10.60



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	12.40	0.90	11.385
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	16.95	0.70	125.77
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	7.85	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

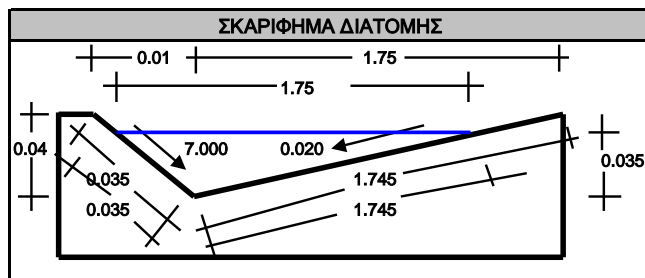
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P1
0.0190
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.57
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.022
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
9.25
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.02
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.017
ΕΛΕΓΧΟΣ
P1
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥRA1-4
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.3177
Συντελεστής απορροφησης:
0.7563
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
13.11
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
17.33
Αριθμός σχαρών n:
2
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.00
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
9.25

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA1 : RA1-0+10.60 έως RA1-1+7.00



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	9.10	0.90	8.415
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	16.50	0.70	106.84
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	9.00	0.25	20.81

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

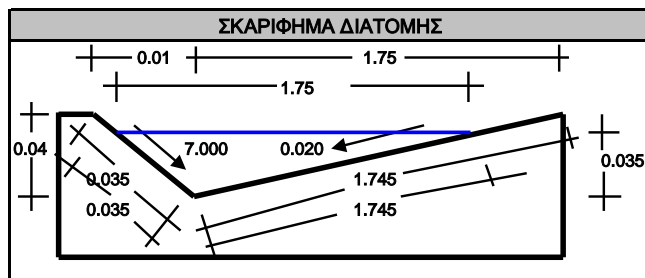
ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

"ΜΕΛΕΤΗ ΑΝΑΠΛΑΣΗΣ & ΒΕΛΤΙΩΣΗΣ ΟΔΙΚΗΣ ΑΣΦΑΛΕΙΑΣ ΛΕΩΦΟΡΟΥ ΣΤΡΑΤΟΥ"

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ : ΤΜΗΜΑ Ι/Κ RA2

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0040	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.26	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
12.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.010	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥRA2-1	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6540	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8765	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
8.74	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
9.97	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
1.23	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
12.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA2 : RA2-0+1.60 έως RA2-0+13.60



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	11.90	0.90	10.935
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	3.45	0.70	28.98
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	1.55	0.25	4.65

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

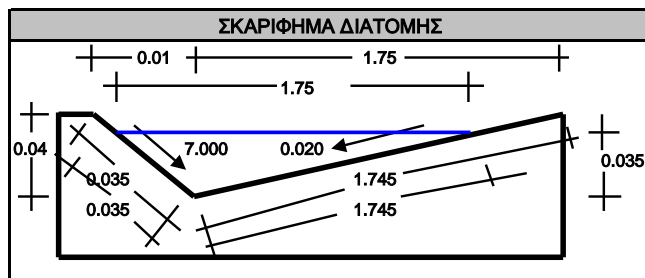
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P2
0.0031
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.23
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.009
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
8.40
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.007
ΕΛΕΓΧΟΣ
P2
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥRA2-2
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.7034
Συντελεστής απορροφησης:
0.8941
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
6.18
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
6.91
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.73
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
8.40

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA2 : RA2-0+13.60 έως RA2-1+2.00



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	7.45	0.90	6.93
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	4.75	0.70	27.93
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	3.70	0.25	7.77

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

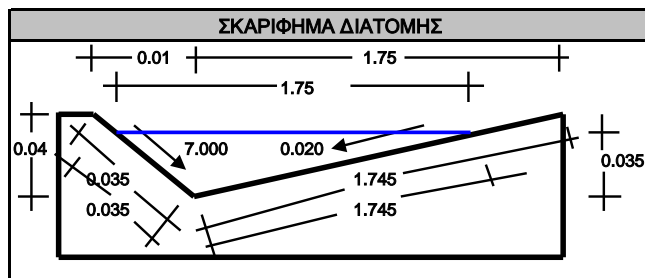
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0009
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.12
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.005
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
4.70
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.00
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.003
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥRA2-3
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E ₀ :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.8840
Συντελεστής απορροφησης:
0.9586
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
3.15
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
3.29
Αριθμός σχαρών n:
2
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.00
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
4.70

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA2 : RA2-1+2.00 έως RA2-1+6.70



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	5.65	0.90	5.31
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	4.10	0.70	13.49
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	3.30	0.25	3.88

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

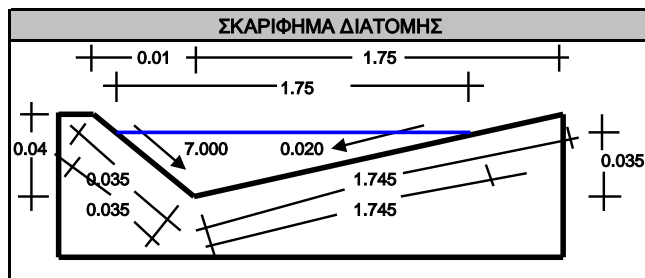
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$Q = C \cdot A \cdot i$ όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0040	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.26	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
21.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.010	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥRA2-6	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6545	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8766	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
8.97	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
10.23	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
1.26	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
21.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA2 : RA2-3+15.50 έως RA2-2+14.50



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	4.75	0.90	4.5
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	4.15	0.70	61.01
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	2.60	0.25	13.65

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$

$\psi' = 0.671$

$\theta = 0.082$

$\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου :

C= συντελεστής απορροής

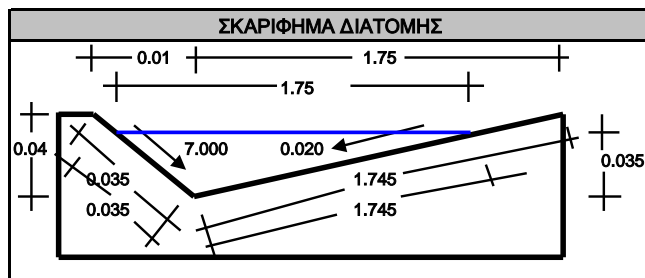
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος

i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P1
0.0040
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.26
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.010
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
14.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.010
ΕΛΕΓΧΟΣ
P1
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥRA2-5
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6540
Συντελεστής απορροφησης:
0.8765
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
8.94
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
10.21
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
1.26
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
14.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA2 : RA2-2+14.50 έως RA2-2+0.50



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	6.20	0.90	5.805
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	6.80	0.70	66.64
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	2.45	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

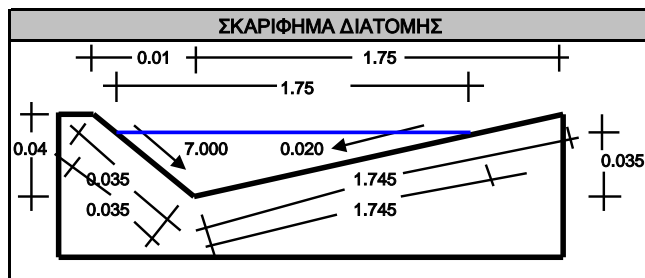
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (Α) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P2
0.0031
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.23
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.009
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
8.80
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.008
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥRA2-4
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _f :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.7058
Συντελεστής απορροφησης:
0.8949
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
7.51
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
8.39
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.88
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
8.80

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA2 : RA2-2+0.50 έως RA2-1+11.70



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	12.55	0.90	11.52
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	2.15	0.70	13.24
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	1.50	0.25	3.30

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

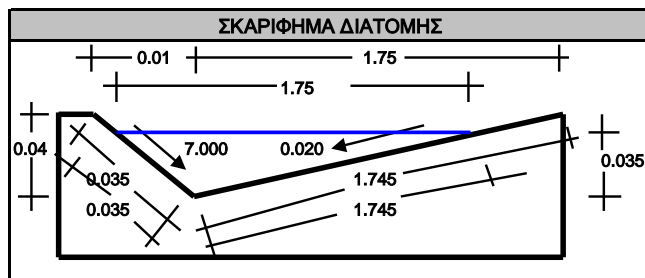
$$Q = C \cdot A \cdot i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P3
0.0009
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.12
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.005
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
5.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.004
ΕΛΕΓΧΟΣ
P3
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥRA2-3
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.8840
Συντελεστής απορροφησης:
0.9586
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
3.99
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
4.17
Αριθμός σχαρών n:
2
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.00
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
5.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA2 : RA2-1+11.70 έως RA2-1+6.70



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	7.90	0.90	7.335
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	4.20	0.70	14.70
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	2.35	0.25	2.94

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

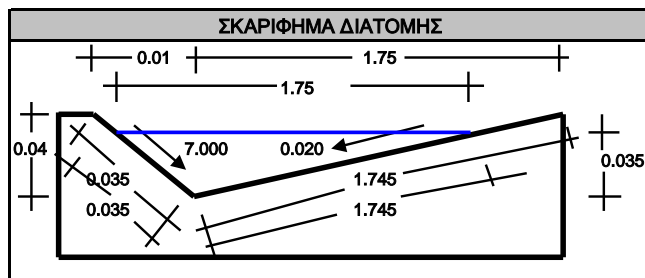
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$Q = C * A * i$ όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0040	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.26	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
8.50	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.010	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥRA2-7	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6545	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8766	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
8.45	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
9.64	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
1.19	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
8.50	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA2 : RA2-3+15.50 έως RA2-4+4.00



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	16.00	0.90	14.625
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	5.30	0.70	31.54
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	1.70	0.25	3.61

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$

$\psi' = 0.671$

$\theta = 0.082$

$\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

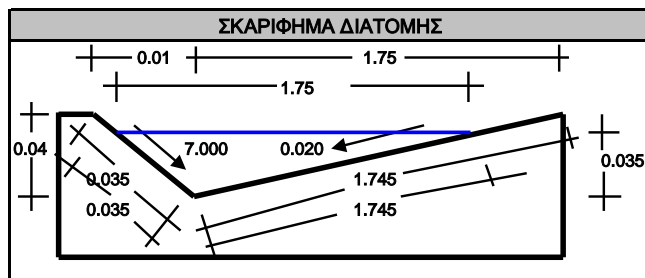
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0040	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.26	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
12.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.01	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.010	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥRA2-8	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6545	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8766	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
8.86	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
10.10	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
1.25	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
12.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA2 : RA2-4+4.00 έως RA2-4+16.00



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	7.25	0.90	6.75
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	6.80	0.70	57.12
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	3.10	0.25	9.30

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta')^{\eta}}$$

mm/hr όπου :

κ= 0.151
λ'= 500
ψ'= 0.671
θ= 0.082
η= 0.708

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

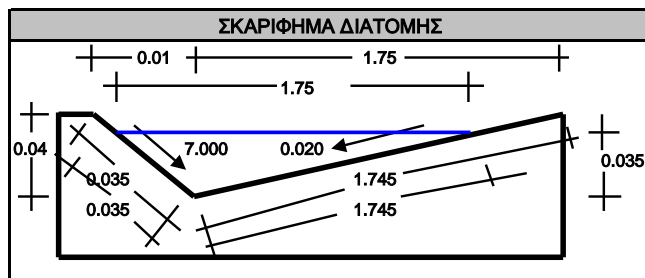
Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

Q=C*A*i όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0040	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.26	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
25.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.01	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.010	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥRA2-9	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6540	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8765	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
8.96	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
10.22	
Αριθμός σχαρών n:	
2	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.00	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
25.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA2 : RA2-4+16.00 έως RA2-6+1.00



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.80	0.90	3.645
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	2.70	0.70	47.25
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	1.60	0.25	10.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

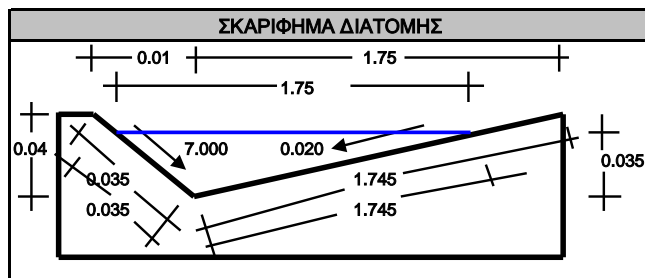
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0040	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.26	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
12.00	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.02	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.010	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΡΑ2-11	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6540	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8765	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
8.37	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
9.55	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
1.18	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
12.00	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA2 : RA2-0+1.60 έως RA2-7+1.80



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	9.60	0.90	8.865
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	5.50	0.70	46.20
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	1.80	0.25	5.40

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

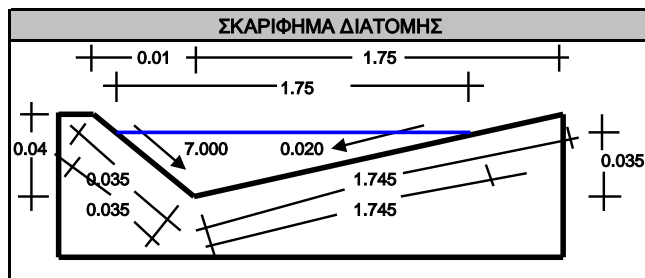
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P2	
0.0031	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.23	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.009	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
7.04	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.01	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.006	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P2	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΡΑ2-10	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.7025	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8937	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
5.77	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
6.45	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.69	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
7.04	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA2 : RA2-7+1.80 έως RA2-6+7.00



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	7.65	0.90	7.11
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	6.05	0.70	29.81
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	4.15	0.25	7.30

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

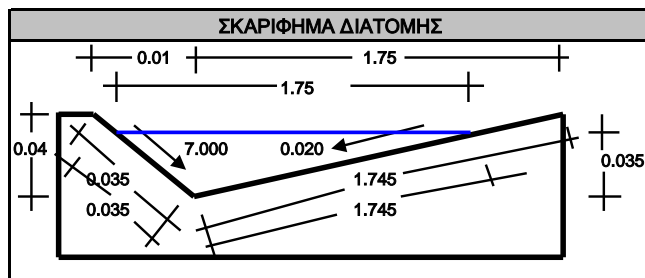
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P4
0.0010
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.13
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.005
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
6.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.005
ΕΛΕΓΧΟΣ
P4
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥRA2-9
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.8681
Συντελεστής απορροφησης:
0.9529
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
4.49
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
4.71
Αριθμός σχαρών n:
2
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.00
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
6.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA2 : RA2-6+7.00 έως RA2-6+1.00



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	4.70	0.90	4.455
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	6.40	0.70	26.88
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	3.15	0.25	4.73

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$\lambda' = 500$
 $\psi' = 0.671$
 $\theta = 0.082$
 $\eta = 0.708$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$Q = C \cdot A \cdot i$ όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

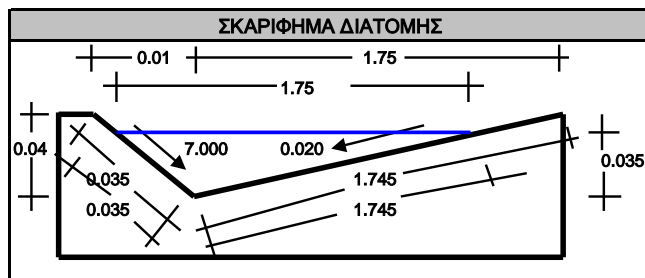
ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

"ΜΕΛΕΤΗ ΑΝΑΠΛΑΣΗΣ & ΒΕΛΤΙΩΣΗΣ ΟΔΙΚΗΣ ΑΣΦΑΛΕΙΑΣ ΛΕΩΦΟΡΟΥ ΣΤΡΑΤΟΥ"

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ : ΤΜΗΜΑ Ι/Κ RA3

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ
P1
0.0038
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s
0.26
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s
0.010
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)
9.00
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)
0.01
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)
10
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)
217.67
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)
0.005
ΕΛΕΓΧΟΣ
P1
ΟΚ
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ
ΥRA3-1
Μήκος ανοίγματος L:(m)
0.86
Πλάτος ανοίγματος W:(m)
0.56
Συντελεστής E _o :
0.6429
Συντελεστής R _i :
1.0000
Συντελεστής R _s :
0.6644
Συντελεστής απορροφησης:
0.8802
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)
4.35
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)
4.94
Αριθμός σχαρών n:
1
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)
0.59
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p
9.00

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA3 : RA3-0+4.50 έως RA3-0+13.50



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	5.45	0.90	5.13
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	5.65	0.70	35.60
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.25	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

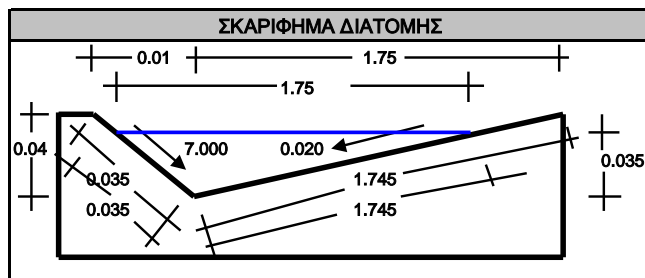
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (Α) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0038	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.26	
ΠΑΡΟΧΕΤΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
11.20	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.01	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.006	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥRA3-2	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6644	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8802	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
5.61	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
6.37	
Αριθμός σχαρών n:	
1	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.76	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
11.20	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA3 : RA3-0+13.50 έως RA3-1+4.70



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	4.80	0.90	4.545
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	5.70	0.70	44.69
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.25	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

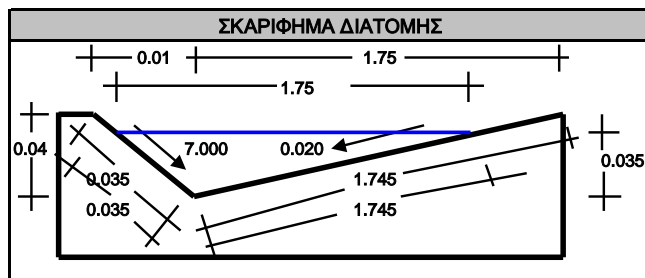
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0038	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.26	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
10.80	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.00	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.004	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥΡΑ3-3	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E ₀ :	
0.6429	
Συντελεστής R _f :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6644	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8802	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
3.17	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
3.60	
Αριθμός σχαρών n:	
2	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.00	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
10.80	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA3 : RA3-1+4.70 έως RA3-1+15.50



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	3.80	0.90	3.645
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	1.00	0.70	7.56
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.25	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

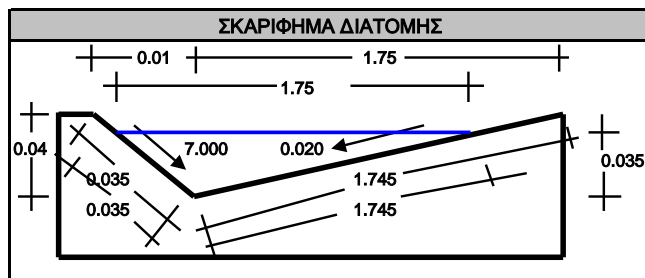
$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΗΚΟΤΟΜΙΚΗ ΚΛΙΣΗ	
P1	
0.0036	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑΣ	
ΤΑΧΥΤΗΤΑ ΡΟΗΣ (V) m/s	
0.25	
ΠΑΡΟΧΕΥΤΙΚΟΤΗΤΑ m ³ /s	
0.010	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΡΟΗΣ	
ΜΗΚΟΣ ΡΕΙΘΡΟΥ L (m)	
22.40	
C*A=ΣLiPiCi (Εκτάρια)	
0.01	
ΧΡΟΝΟΣ ΣΥΡΡΟΗΣ (min)	
10	
ΥΨΟΣ ΒΡΟΧΗΣ i (mm/hr)	
217.67	
ΜΕΓΙΣΤΗ ΑΝΑΜΕΝΟΜΕΝΗ ΠΑΡΟΧΗ (m ³ /sec)	
0.009	
ΕΛΕΓΧΟΣ	
P1	
ΟΚ	
ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΣ ΑΠΟΡΟΦΗΤΙΚΟΤΗΤΑΣ ΣΧΑΡΑΣ	
ΥRA3-3	
Μήκος ανοίγματος L:(m)	
0.86	
Πλάτος ανοίγματος W:(m)	
0.56	
Συντελεστής E _o :	
0.6429	
Συντελεστής R _i :	
1.0000	
Συντελεστής R _s :	
0.6774	
Συντελεστής απορροφησης:	
0.8848	
Παροχή εκροής στο φρεάτιο Q _f : (l/s)	
7.55	
Παροχή εκροής ρείθρου Q: (l/s)	
8.53	
Αριθμός σχαρών n:	
2	
Πλεονάζουσα παροχή q: (l/s)	
0.00	
Συνολικό μήκος ρείθρου L _p	
22.40	

ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΡΕΙΘΡΟΥ I/K RA3 : RA3-1+15.50 έως RA3-0+4.50



	πλάτος	C	ΣPiCi
Κατάστρωμα	4.55	0.90	4.32
Ρείθρο	0.25	0.90	
	πλάτος	C	ΣEiCi
Παράπλευρη επιφάνεια (1)	2.20	0.70	34.50
Παράπλευρη επιφάνεια (2)	0.00	0.00	0.00

$$i(d, T) = \frac{\lambda' (T^* - \psi')}{(1 + d/\theta)^\eta} \quad \text{mm/hr} \quad \kappa = 0.151$$

όπου :

$$\lambda' = 500$$

$$\psi' = 0.671$$

$$\theta = 0.082$$

$$\eta = 0.708$$

Κατηγορία οδού: Περίοδος επαναφοράς T= 25

Συντελεστής διόρθωσης συντελεστή απορροής = 1.1

$$Q = C * A * i$$

όπου : C= συντελεστής απορροής
A=εμβαδόν αποχετευόμενου τμήματος
i=ένταση βροχόπτωσης (σε mm/hr)

ΓΕΩΜΕΤΡΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΔΙΑΤΟΜΗΣ	
Ύψος Ρείθρου =	0.035 m
Πλάτος Ρείθρου =	1.750 m
Πλάτος Αριστερού Τμήματος =	0.005 m
Πλάτος Δεξιού Τμήματος =	1.745 m
Κλίση Αριστερής Παρειάς =	7.000 m/m
Κλίση Δεξιάς Παρειάς =	0.020 m/m
ΣΤΟΙΧΕΙΑ ΤΥΠΟΥ MANNING-STRICKLER	
Συντελεστής Manning :	0.016
Ύψος Πλήρωσης Ρείθρου (100%):	0.035 m
Βρεχόμενη Περίμετρος (π) :	1.781 m
Βρεχόμενη Διατομή (A) :	0.031 m ²
Υδραυλική Ακτίνα (R) :	0.017 m

ΜΕΛΕΤΗ ΑΝΑΠΛΑΣΗΣ & ΒΕΛΤΙΩΣΗΣ ΟΔΙΚΗΣ ΑΣΦΑΛΕΙΑΣ
ΛΕΩΦΟΡΟΥ ΣΤΡΑΤΟΥ

3. ΥΔΡΑΥΛΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ
ΠΡΟΚΑΤΑΣΚΕΥΑΣΜΕΝΩΝ ΚΑΝΑΛΙΩΝ

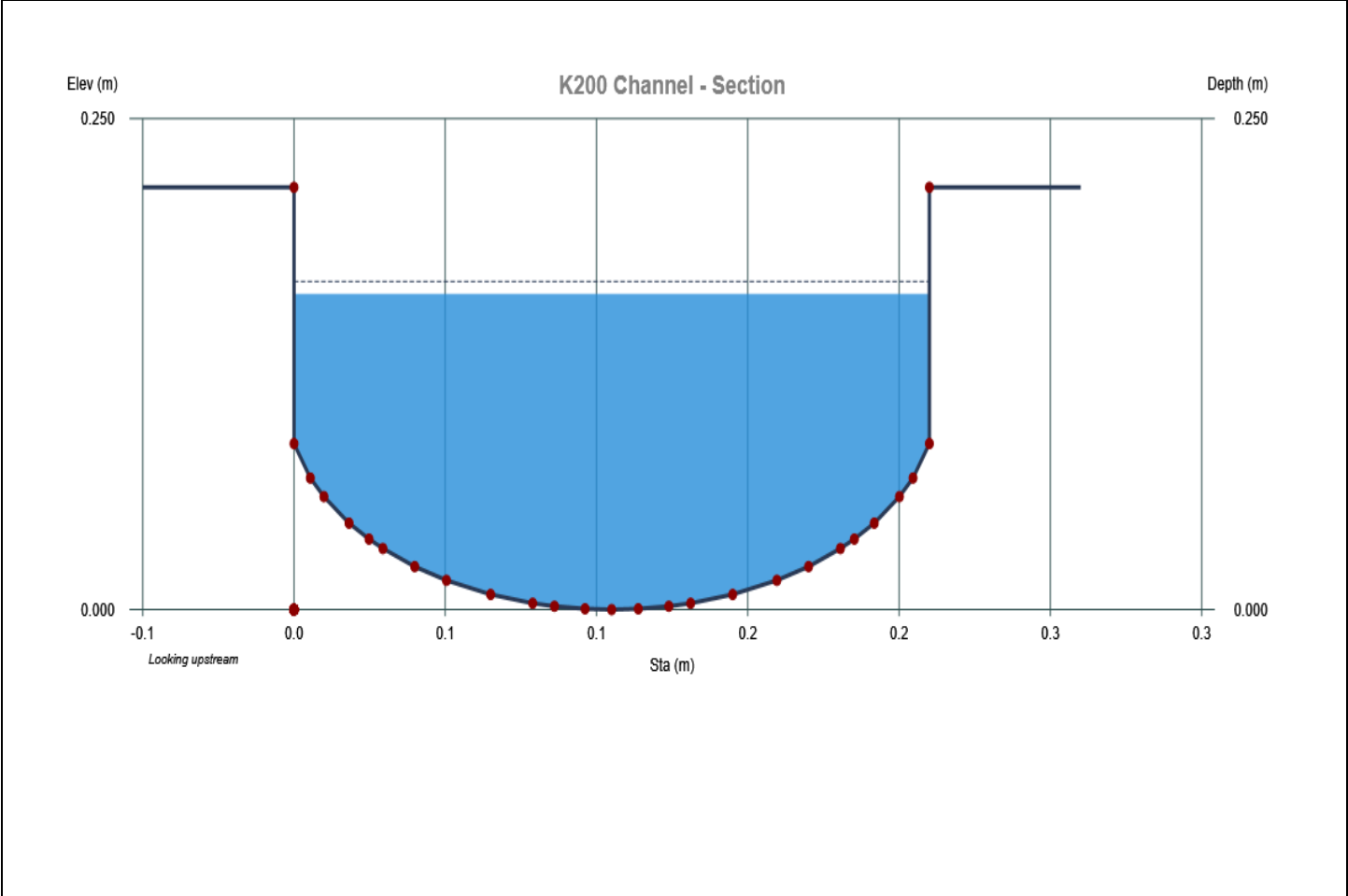
K200 Channel

Channel 1

USER-DEFINED		DISCHARGE	
Total Depth	= 0.215 (m)	Method	= Known Q
Invert Elevation	= 0.000 (m)	Known Q	= 0.011 cms
Channel Slope	= 0.001 (m/m)		
Manning's n	= Composite		

CALCULATION SAMPLE

Flow	Depth	Area	Velocity	WP	n-value	Top Width	Crit Depth	HGL	EGL
(cms)	(m)	(sqm)	(m/s)	(m)	Composite	(m)	(m)	(m)	(m)
0.011	0.160	0.029	0.360	0.443	0.014	0.210	0.085	0.160	0.167



ΥΔΡΟΛΟΓΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΑΝΑΛΙΟΥ Κ200 : ΤΜΗΜΑ 0+233.70 - 0+322.00 ΑΡΙΣΤΕΡΑ

	ΤΜΗΜΑ Κ200			ΑΠΟΧΕΤΕΥΟΜΕΝΗ ΕΠΙΦΑΝΕΙΑ						ΥΔΡΟΛΟΓΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ		
	Χ.Θ.		L	c1	F1	c2	F2	c3	F3	ts	i	Q _{υπ}
	ΑΝΑΝΤΗ	ΚΑΤΑΝΤΗ	(m)		(m²)		(m²)		(m²)	(min)	(m/sec)	(m³/sec)
Κ200-ΑΡΙΣΤΕΡΑ	0+233.70	0+258.00	24.30	0.25	0	0.70	126	0.90	113	10.000	6.0464E-05	0.011
	0+258.00	0+278.00	20.00	0.25	0	0.70	202	0.90	70	10.000	6.0464E-05	0.012
	0+278.00	0+299.00	21.00	0.25	0	0.70	204	0.90	73	10.000	6.0464E-05	0.013
	0+299.00	0+322.00	23.00	0.25	0	0.70	216	0.90	81	10.000	6.0464E-05	0.014
	ΣΥΝΟΛΟ		88.30		0		748		337			

ΥΔΡΟΛΟΓΙΚΟΙ ΥΠΟΛΟΓΙΣΜΟΙ ΚΑΝΑΛΙΟΥ Κ200 : ΤΜΗΜΑ 0+244.50 - 0+322.00 ΔΕΞΙΑ

	ΤΜΗΜΑ Κ200			ΑΠΟΧΕΤΕΥΟΜΕΝΗ ΕΠΙΦΑΝΕΙΑ						ΥΔΡΟΛΟΓΙΚΑ ΣΤΟΙΧΕΙΑ		
	Χ.Θ.		L	c1	F1	c2	F2	c3	F3	ts	i	Q _{υτ}
	ΑΝΑΝΤΗ	ΚΑΤΑΝΤΗ	(m)		(m²)		(m²)		(m²)	(min)	(m/sec)	(m³/sec)
Κ200-ΔΕΞΙΑ	0+244.50	0+258.00	13.50	0.25	0	0.70	111	0.90	51	10.000	6.0464E-05	0.007
	0+258.00	0+278.00	20.00	0.25	0	0.70	159	0.90	70	10.000	6.0464E-05	0.011
	0+278.00	0+299.00	21.00	0.25	0	0.70	162	0.90	73	10.000	6.0464E-05	0.011
	0+299.00	0+322.00	23.00	0.25	0	0.70	170	0.90	75	10.000	6.0464E-05	0.011
	ΣΥΝΟΛΟ		77.50		0		602		269			