

ΑΡΙΣΤΟΤΕΛΕΙΟ ΠΑΝΕΠΙΣΤΗΜΙΟ ΘΕΣΣΑΛΟΝΙΚΗΣ  
ΤΜΗΜΑ ΠΟΛΙΤΙΚΩΝ ΜΗΧΑΝΙΚΩΝ  
ΤΟΜΕΑΣ ΥΔΡΑΥΛΙΚΗΣ ΚΑΙ ΤΕΧΝΙΚΗΣ ΠΕΡΙΒΑΛΛΟΝΤΟΣ

Αρδεύσεις  
Σχεδιασμός αρδευτικού δικτύου

- Βασικός σκοπός χάραξης
- Δίκτυο διανομής
- Ικανοποιητικός σχεδιασμός
  1. Ελαχιστοποίηση μήκους αγωγών – οικονομικότερη επιλογή από πλευράς μήκους δικτύου
  2. Διέλεγχηση αγωγών από όρια αρδευτικών ιωνάδων, δεν κόβονται ιδιοκτησίες στη μέση
  3. Εύκολη τοποθέτηση αγωγών, κατά μήκος υφιστάμενων δρόμων ή στα οπια ιδιοκτησίων
  4. Όχι πολλά τεχνικά έργα
  5. Αγωγοί- ακτινωτή ιαρφή
  6. Παροχές σχεδιασμού οι ηκτρόπτερες δυνατές
- Δεξαμενή 24ωρης εξισοδόπωσης

## **Μέθοδοι διανομής αρδευτικού νερού:**

1. Η μέθοδος συνεχούς ροής
2. Η μέθοδος της εκ περιπροής ζήτησης
3. Η μέθοδος με ελεύθερη ζήτηση



**Αυστηρό ωρολόγιο πρόγραμμα  
Ελαστικό ωρολόγιο πρόγραμμα**

## ΧΑΡΑΚΤΗΡΙΣΤΙΚΑ ΜΕΓΕΘΗ

- **m:** εύρος άρδευσης
- **n:** πρόγραμμα άρδευσης
- **v:** πλήθος υδροληψιών
- **v\*:** μέγιστο πλήθος υδροληψιών που λειπουργούν ταυτόχρονα
- **q<sub>v</sub>:** παροχή υδροληψίας
- **Q:** παροχή σχεδιασμού δικτύου
- **E:** συνολική έκταση του προς άρδευση αγροκτήματος
- **A:** έκταση αρδευτικής μονάδας
- **q<sub>0</sub>:** Θεωρητική 24ωρη ειδική παροχή άρδευσης
- **q:** πραγματική ειδική παροχή άρδευσης

## ΤΥΠΟΛΟΓΙΟ

$$E = v * A$$

$$v^* = v/n$$

$$Q = v^* * q_v$$

$$q = q_0 * (24/18) \text{ ή } q_0 * (24/16)$$

$$A = q_v / (n * q)$$

$$\Delta\text{άρκεια λειτουργίας} = m/n$$

$$Q_{un} \geq (18/24) * Q \text{ ή } (16/24) * Q$$

$$V_{δεξ} \geq (24 - 18) * 3600 * Q_{un} \text{ ή } (24 - 16) * 3600 * Q_{un}$$

# Προϋποθέσεις και Χαρακτηριστικά Λειτουργίας

- Αυτηπό ωρολόγιο
    - Ελαττικό πρόγραμμα
    - Αυτηπό ωρολόγιο
  - Ελαττικό πρόγραμμα
1. Ισοεμβαδικές αρδευτικές μονάδες
2.  $E/A=v$ , ακέραιος
3. ν πολλαπλάσιο του n
- Χωριστός σε ομήδες των n συδρομητικών πρώτες m/n ή επές
- Τις πρώτες m/n ή επές χωριστούνται οι ν/η ενεργοποιήσεις σε ψηφιακή μορφή.
1. Μη ισοεμβαδικές αρδευτικές μονάδες ( απόκλιση > 10%)
2.  $E/A=v$ , ακέραιος
3. ν πολλαπλάσιο του n
- Χωριστός σε ομήδες των n μορφωτικών πρώτες m/n ή επές
- Χωριστός αρδευτικών πρώτες m/n ή επές
- Χρόνος ποτίσματος=ειρβ.
- αρδ.αναδας \* ωρες \*
- ημέρες/ειρβ. ζώνης
- κάθε προσαρτήσεις αυξανότας οδηγεί
- κατέται παροχή q<sup>^</sup> σε ομήδα των n μορφωτικών πρώτες m/n ή επές
- και έχει παροχή q<sup>^</sup> σε ομήδα των n μορφωτικών πρώτες m/n ή επές

## ΑΣΚΗΣΗ

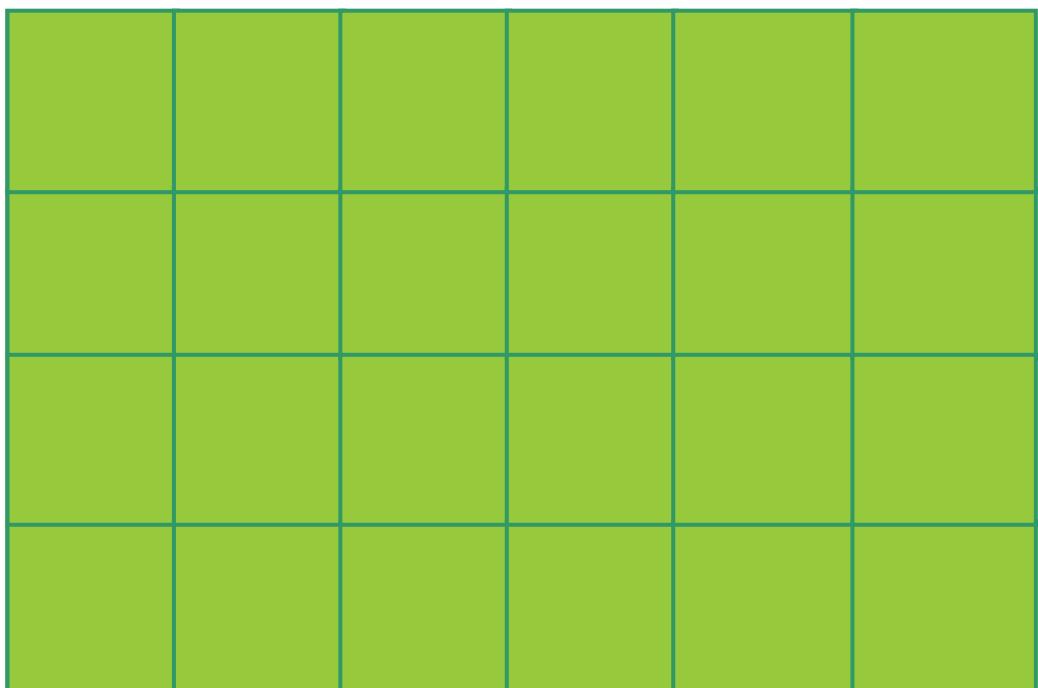
Το αγρόκτημα του σχήματος διαστάσεων  $600 \times 900$  m πρόκειται να αρδευτεί με τεχνητή βροχή με τη μέθοδο της εκ περιτροπής ζήτησης του νερού. Οι διαστάσεις των αρδευτικών ινοβάδων δίνονται  $150 \times 150$  m. Η θεωρητική ειδική παροχή αρδευσης υπολογίστηκε  $0,10 \text{ l/s/στρ.}$ . Το δίκτυο λειτουργεί! 18 ώρες την ημέρα, το εύρος αρδευσης είναι 20 ημέρες, η παροχή των αρδευησιών που πρόκειται να εγκατασταθούν θα είναι  $12 \text{ l/s}$ , η ταχύτητα ροής στους αγωγούς του δίκτυου θα πρέπει να κυμαίνεται μεταξύ  $0,5$  και  $1,8 \text{ m/s}$  και το απαραίτητο φορτίο πίεσης για τη λειτουργία των υδροληψιών είναι συνολικά  $50\text{m}$ .

### Ζητούνται:

Να σχεδιαστεί το αρδευτικό δίκτυο, να υπολογιστούν το πρόγραμμα της εκ περιτροπής ζήτησης του νερού και οι παροχές των αγωγών, να περιγραφεί το ωρολόγιο πρόγραμμα λειτουργίας των υδροληψιών και να υπολογιστεί η ελάχιστη παροχή των υδατικών πόρων.

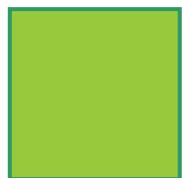
**600**

**900**



**150**

**150**



$$E = v * A \rightarrow v = 600 * 900 / 150 = 24$$

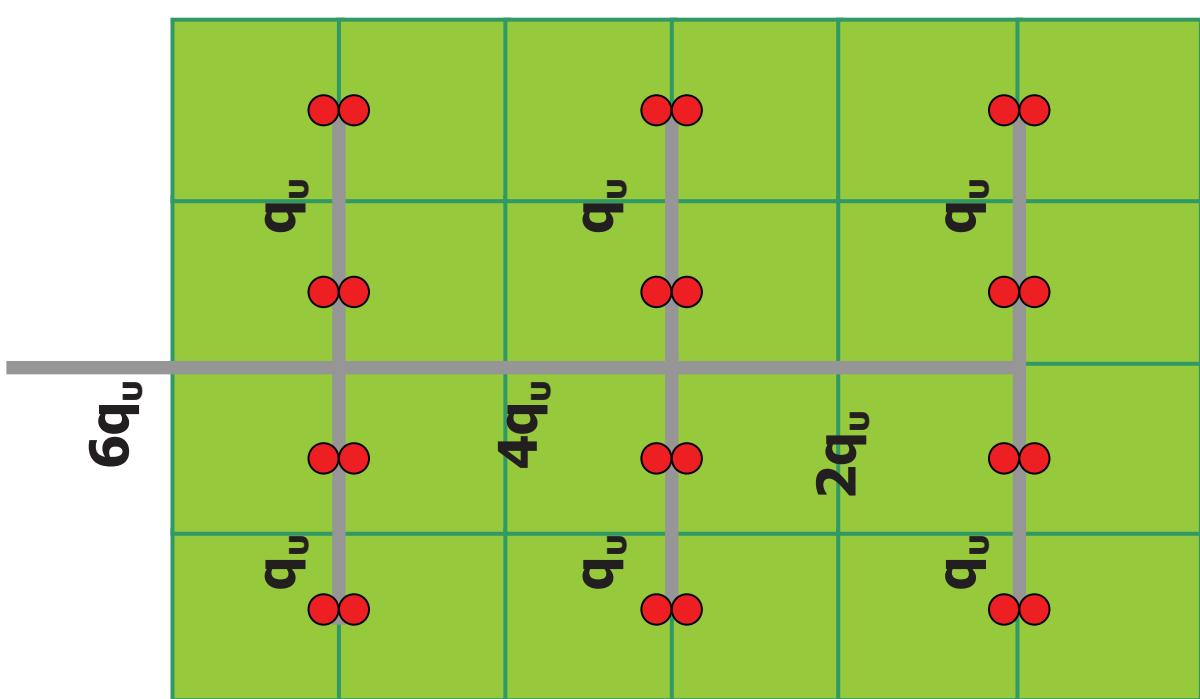
$$q = q_0 * 24 / 18 \rightarrow q = 0.10 * 24 / 18 = 0.1333 \text{ lt/sec/στρ}$$

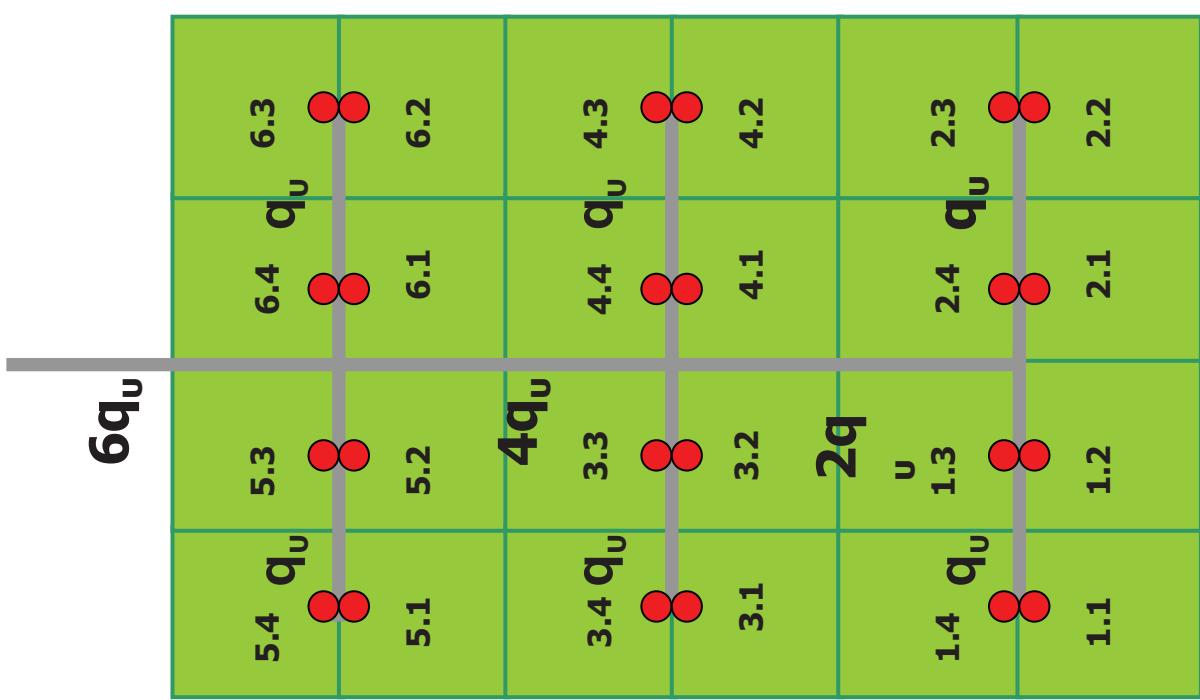
$$A = q_v / (n * q) \rightarrow n = q_v / (A * q) = 12 / (22.5 * 0.1333) = 4$$

Πρόγραμμα 1:4 και θα υπάρχουν  $v^* = v/n = 24/4 = 6$  ομάδες των 4 υδροληψιών

$$Q = v^* * q_v = 6 * 12 = 72 \text{ l/sec}$$

Η ελάχιστη παροχή που πρέπει να έχουν οι υδατικοί πόροι προκειμένου να λκανοποιείται η ειδική παροχή άρδευσης είναι:  
 $Q_{\text{up}} = 18 / 24 * Q = 18 / 24 * 72 = 54 \text{ l/sec}$





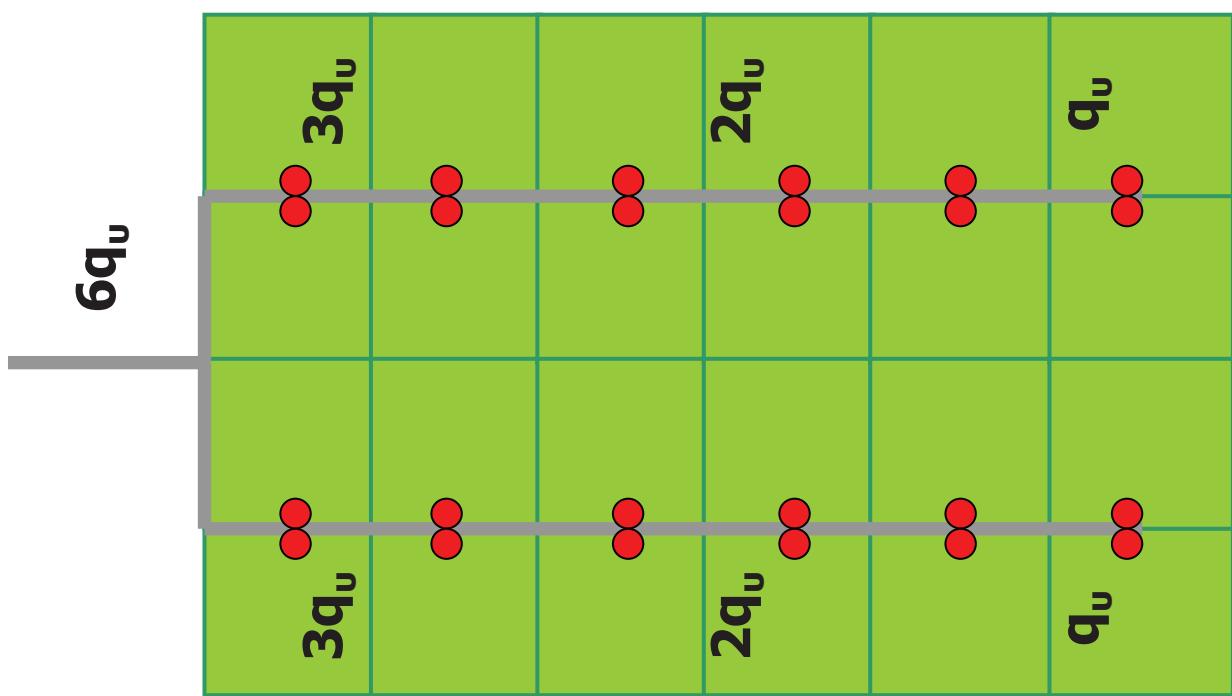
### ΕΠΙΛΟΓΗ ΔΙΑΜΕΤΡΩΝ

<b>Q (lt/sec)</b>	<b>D<sub>υπτ</sub> (m)</b>	<b>D<sub>εμπορίου (mm)</sub></b>	Επιλογή οικονομικής διαμέτρου για μέγιστη ταχύτητα <b>v=1.8 m/sec</b>
12	0.0922	100	
24	0.1303	150	
48	0.1843	200	
72	0.2257	225	

$$D = \sqrt{\frac{4Q}{\pi v}}$$

Κάθε υδροληψία θα λειτουργεί  $m/n = 20/4 = 5$  ημέρες

ΠΡΟΓΡΑΜΜΑ ΠΟΤΙΣΜΑΤΟΣ			
1-5 ημέρες	6-10 ημέρες	11-15 ημέρες	16-20 ημέρες
1.1	1.2	1.3	1.4
2.1	2.2	2.3	2.4
3.1	3.2	3.3	3.4
4.1	4.2	4.3	4.4
5.1	5.2	5.3	5.4
6.1	6.2	6.3	6.4



### ΕΠΙΛΟΓΗ ΔΙΑΜΕΤΡΩΝ

<b>Q (lt/sec)</b>	<b>D<sub>υπτ</sub> (m)</b>	<b>D<sub>εμπορίου (mm)</sub></b>	Επιλογή οικονομικής διαμέτρου για μέγιστη ταχύτητα <b>v=1.8 m/sec</b>
12	0.0922	100	
24	0.1303	150	
36	0.1596	175	
72	0.2257	225	

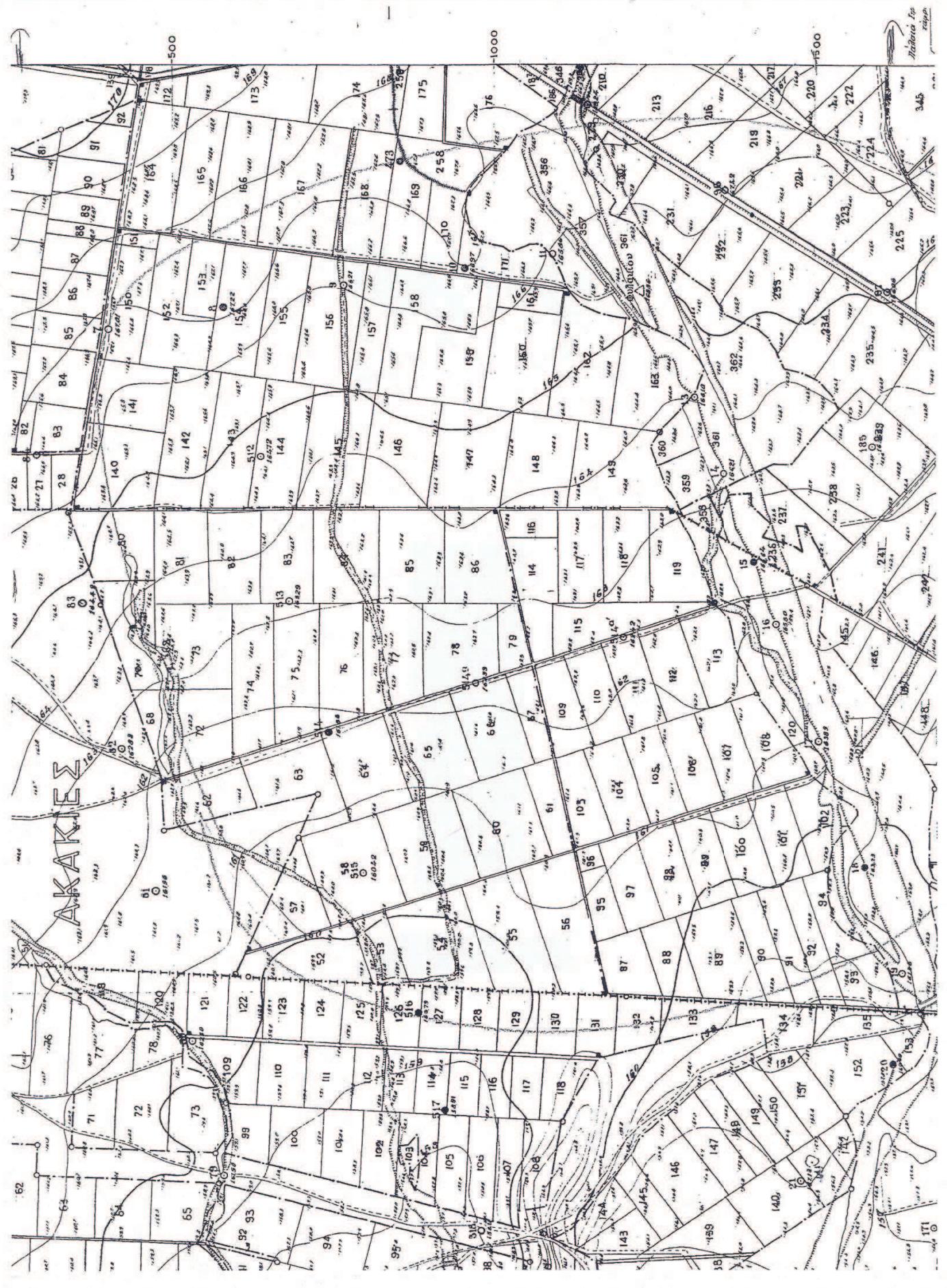
$$D = \sqrt{\frac{4Q}{\pi v}}$$

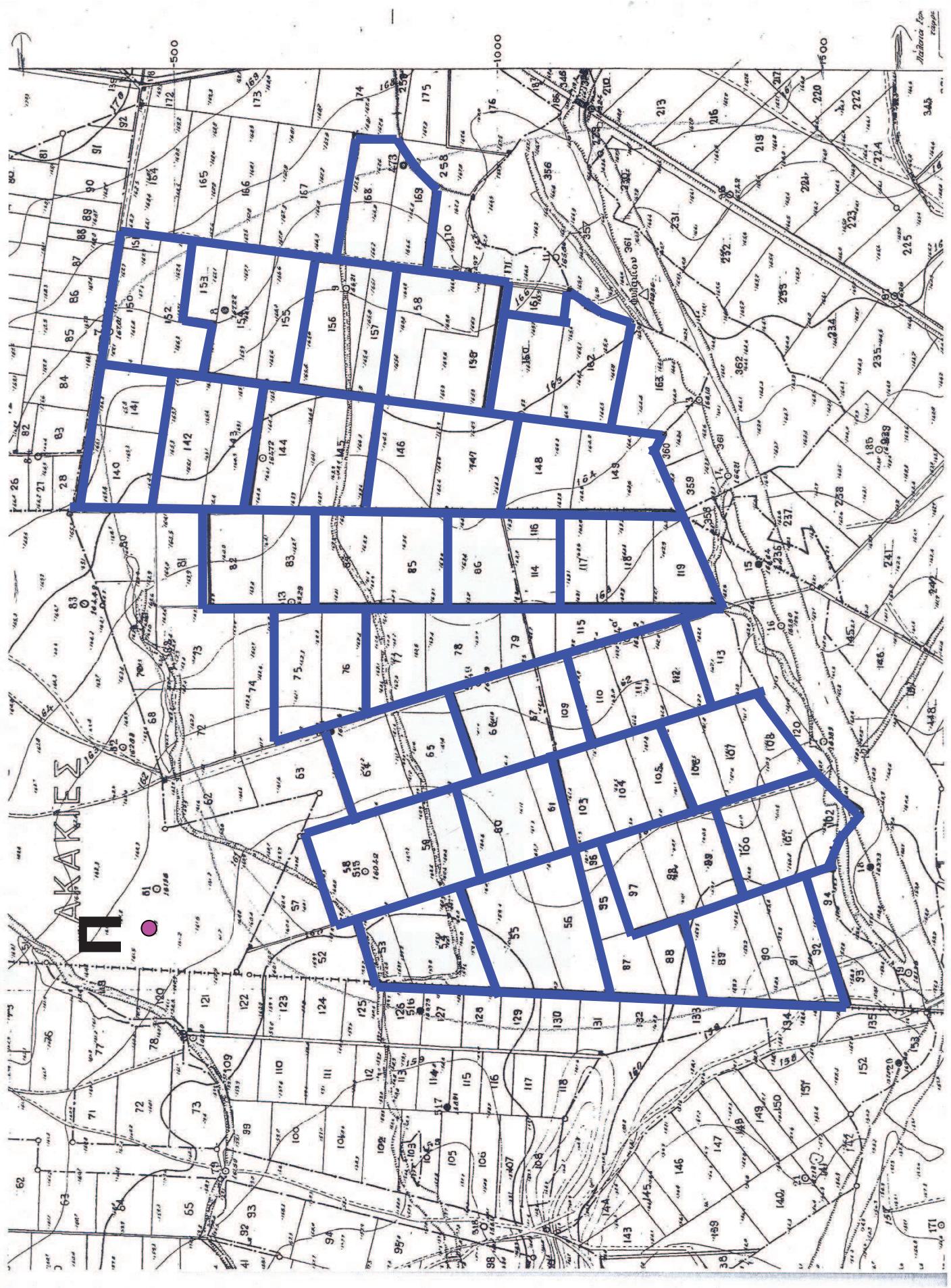
## ΑΣΚΗΣΗ

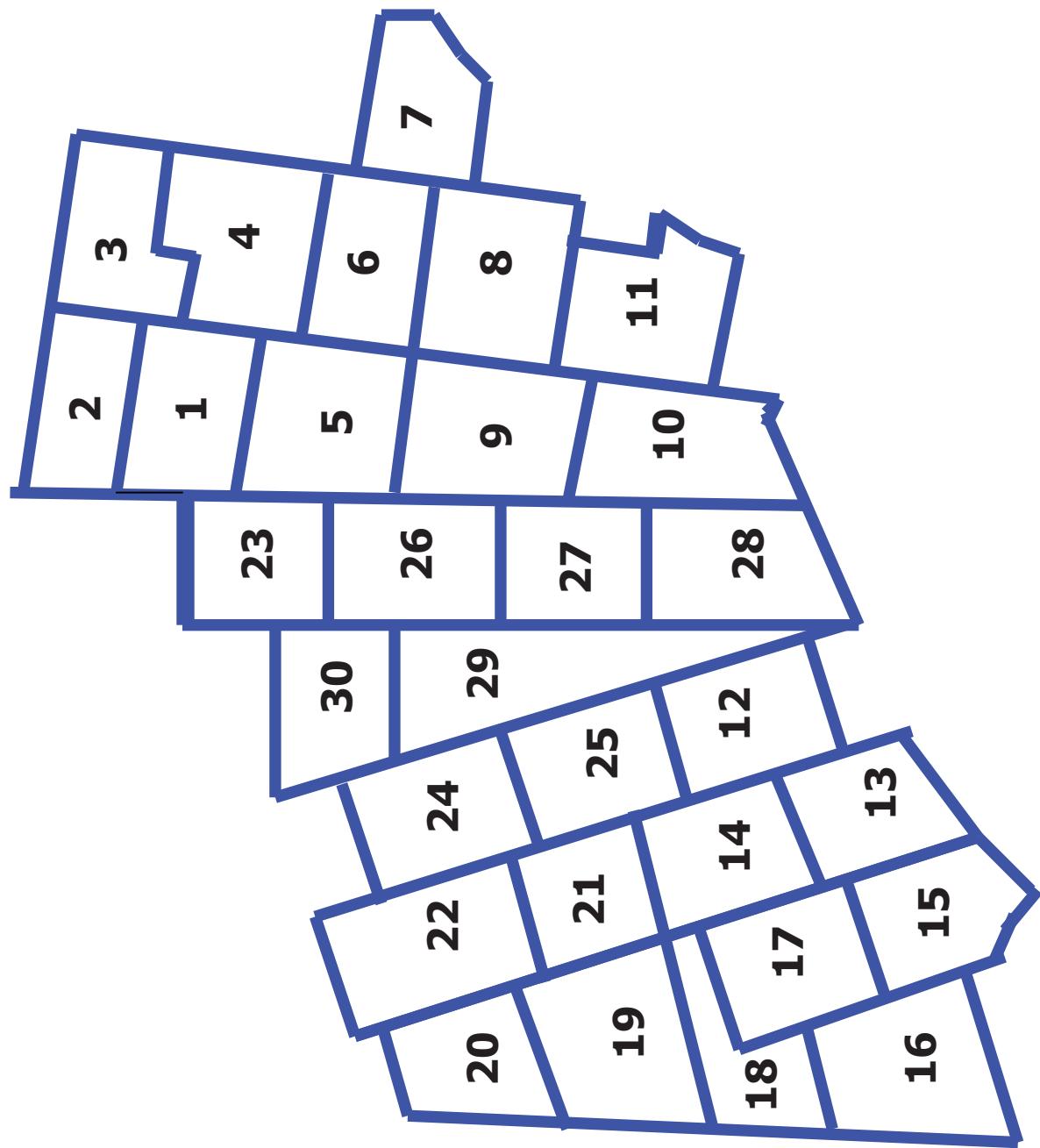
Το αγρόκτημα του χάρτη διαστάσεων 900 στρεμμάτων πρόκειται να αρδευτεί με τεχνητή βροχή με τη μέθοδο της εκ περιτροπής ζήτησης του νερού. Η θεωρητική ειδική παροχή άρδευσης υπολογιστηκεί σημείο 0,15 l/s/στρ. Το δίκτυο λειτουργεί 18 ώρες την ημέρα, το σύρος άρδευσης είναι 16 ημέρες, η έκταση της τυπικής αρδευτικής μονάδας είναι 30 στρέμματα, η παροχή των υδροληψιών που πρόκειται να εγκατασταθούν θα είναι 12 l/s, η ταχύτητα ροής στους αγωγούς του δίκτυου θα πρέπει να κυμαίνεται μεταξύ 0,5 και 1,5 m/s και το απαραίτητο φορτίο πίεσης για τη λειτουργία των υδροληψιών είναι συνολικά 50m.

### Ζητούνται:

Να σχεδιαστεί το αρδευτικό δίκτυο, να υπολογιστούν το πρόγραμμα της εκ περιτροπής ζήτησης του νερού και οι παροχές των αγωγών, να περιγραφεί το ωρολόγιο πρόγραμμα λειτουργίας των υδατικών και να υπολογιστεί η ελάχιστη παροχή των υδατικών πόρων. Να γίνει οικονομική επιλογή των διαμέτρων κατά τρόπο που να εξασφαλίζει το ελάχιστο κόστος κατασκευής του δικτύου.







$$E = v * A \rightarrow v = 900/30 = 30$$

$$q = q_0 * 24/18 \rightarrow q = 0.15 * 24/18 = 0.2 \text{ lt/sec/στρ}$$

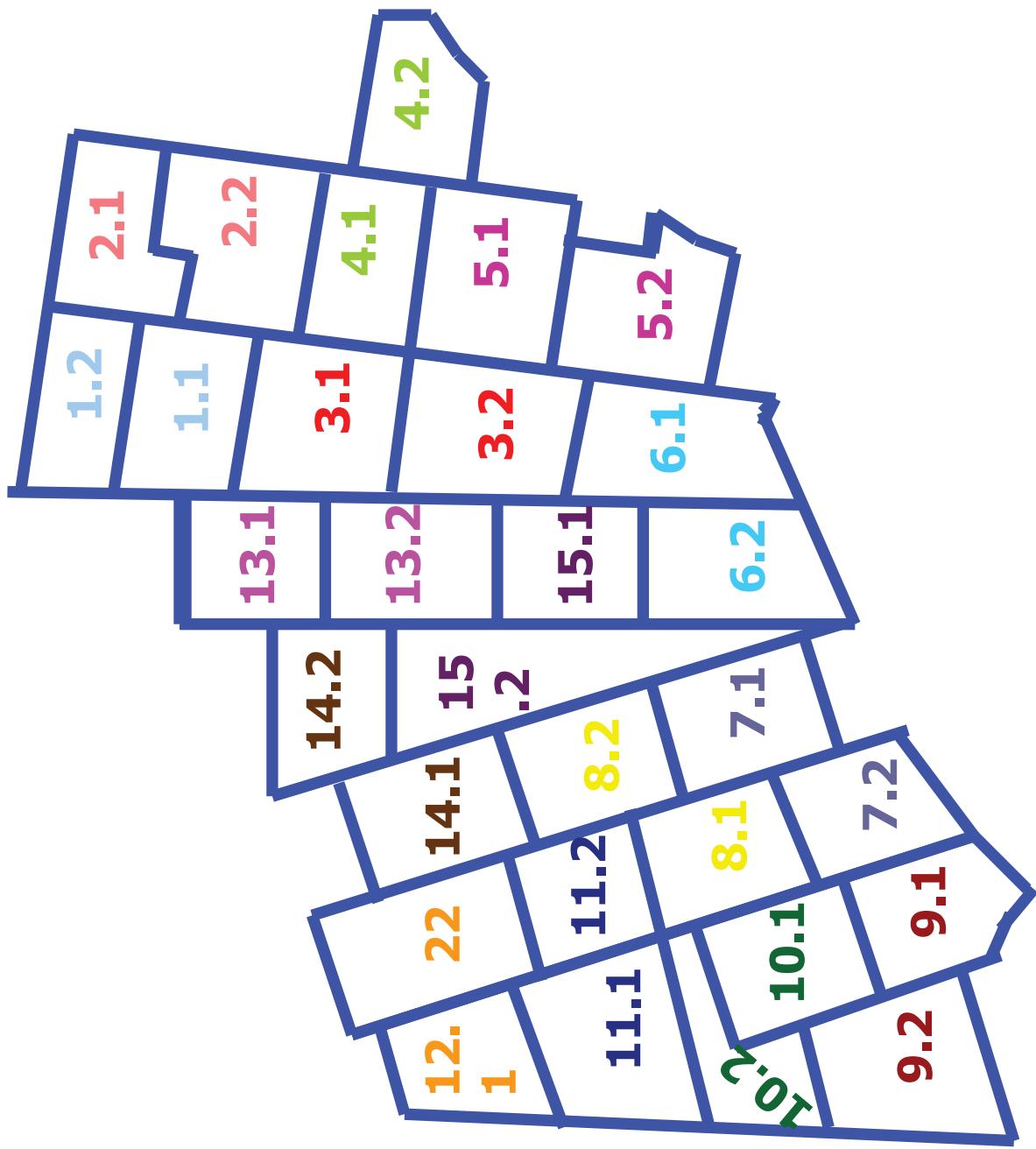
$$A = q_v / (n*q) \rightarrow n = q_v / (A*q) = 12 / (30 * 0.2) = 2$$

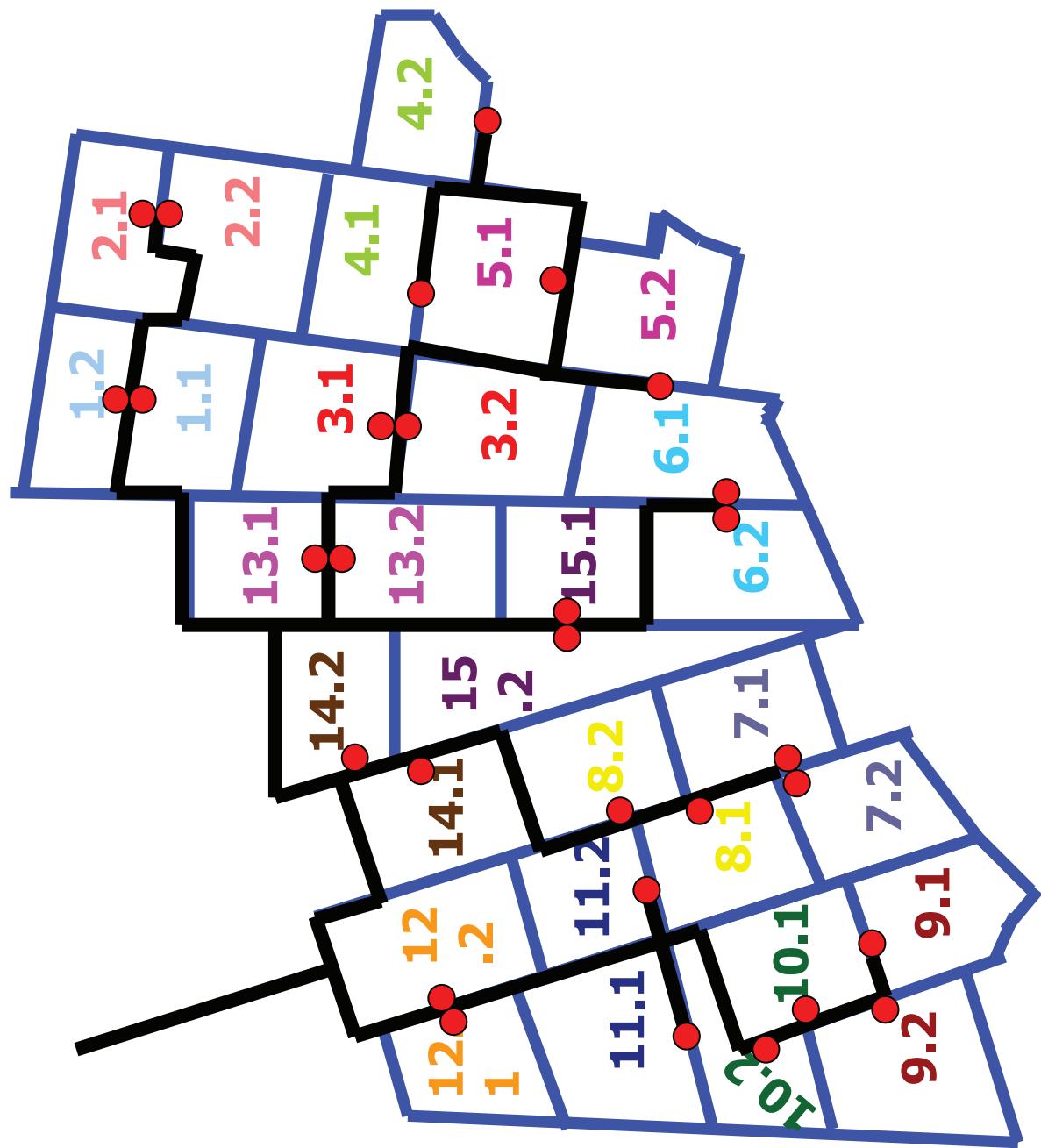
Πρόγραμμα 1:2 και θα υπάρχουν  $v^* = v/n = 30/2 = 15$  ομάδες των 2 υδροληψιών

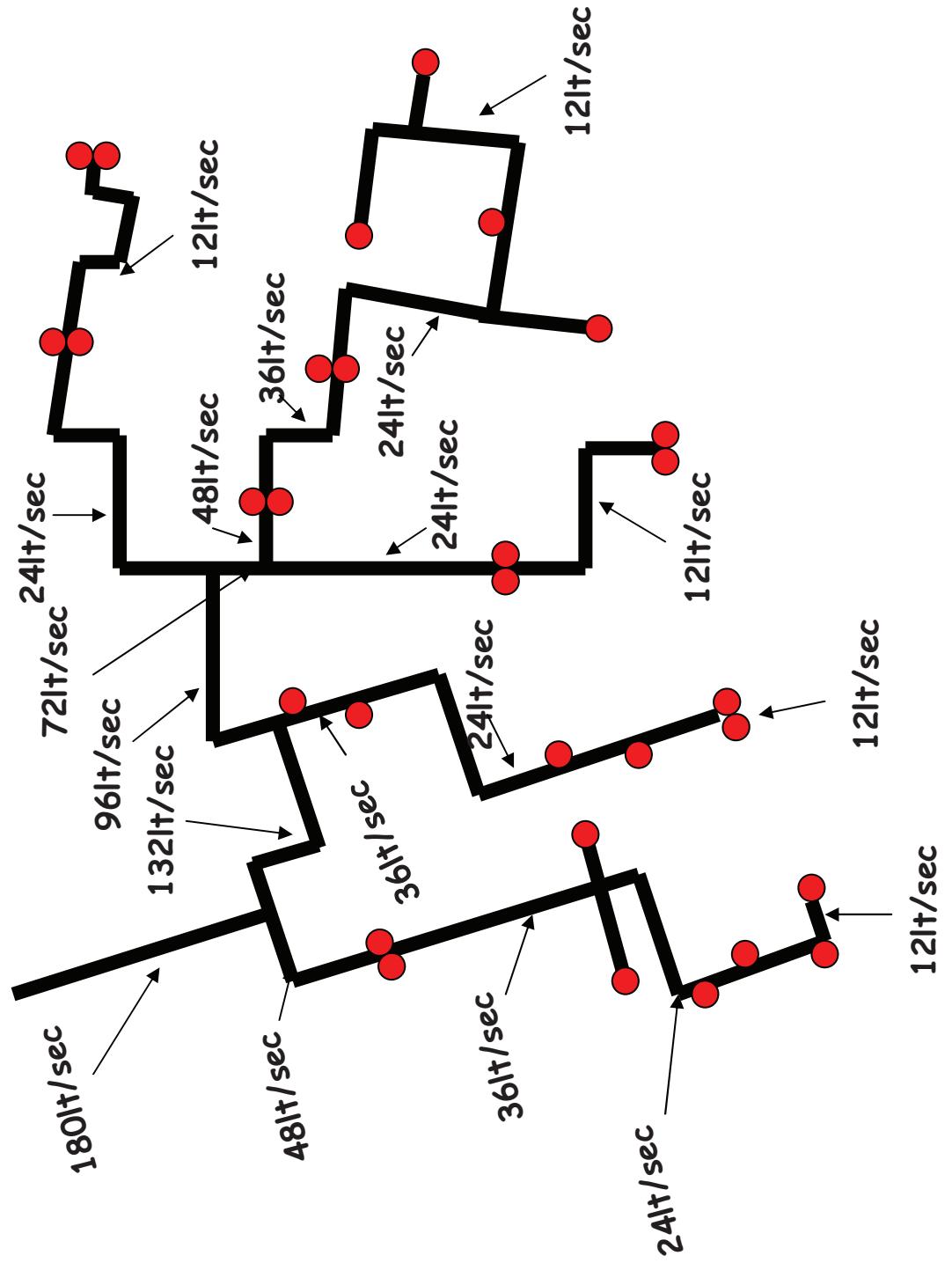
$$Q = v^* * q_v = 15 * 12 = 180 \text{ l/sec}$$

Η ελάχιστη παροχή που πρέπει να έχουν οι υδατικοί πόροι προκειμένου να λειτουργούνται η ειδική παροχή άρδευσης είναι:

$$\begin{aligned} Q_{\text{υπ}} &\geq 18/24 * Q = 18/24 * 180 = 135 \text{ l/sec} \\ V_{\delta\varepsilon\xi} &\geq (24-18) * 60 * 135/1000 = 2916 \text{ m}^3 \end{aligned}$$







## Εμβαδά αδρεντικών μονάδων

1.1→31.5375	5.2→36.0250	11.2→25.187
1.2→27.6125	7.1→28.2750	12.2→37.500
2.1→29.4500	7.2→28.2125	13.1→24.750
2.2→28.7000	8.1→27.3750	14.1→31.500
3.1→34.2100	9.1→29.3250	8.2→28.5000
4.1→26.9750	9.2→31.6813	13.2→31.500
4.2→28.4234	10.1→28.287	15.1→26.250
5.1→34.7563	10.2→21.375	6.2→32.8125
3.2→37.6750	11.1→35.15	15.2→33.75
6.1→32.9000	12.1→24.406	14.2→29.569

Άθροισμα: 903.6711 στρέμματα

# Ωρες ποτίσματος που αντιστοιχούν σε κάθε αρδευτική μονάδα

$$h = \frac{E\mu ov * m * 18}{\sum \sigma \tau \rho. \text{ομάδων}}$$

1.1→153.6	5.2→146.6	11.2→120.2
1.2→134.5	7.1→144.2	12.2→174.5
2.1→145.9	7.2→143.8	13.1→126.7
2.2→142.1	8.1→141.1	14.1→148.6
3.1→137.1	9.1→138.4	8.2→146.9
4.1→140.2	9.2→149.6	13.2→161.3
4.2→147.8	10.1→164.0	15.1→126
5.1→141.4	10.2→124.0	6.2→143.8
3.2→150.9	11.1→167.8	15.2→162
6.1→144.2	12.1→113.5	14.2→139.5

$$D = \sqrt{\frac{4Q}{\pi v}}$$

ΕΠΙΛΟΓΗ ΔΙΑΜΕΤΡΩΝ		
<b>Q (lt/sec)</b>	<b>D<sub>υπ</sub> (m)</b>	<b>D<sub>εμπορίου (mm)</sub></b>
12	0.101	100
24	0.143	150
36	0.175	175
48	0.202	200
72	0.247	250
96	0.286	300
132	0.335	350
180	0.391	400

Επιλογή  
οικονομικής  
διαμέτρου  
για μέγιστη  
ταχύτητα  
**v=1.5  
m/sec**