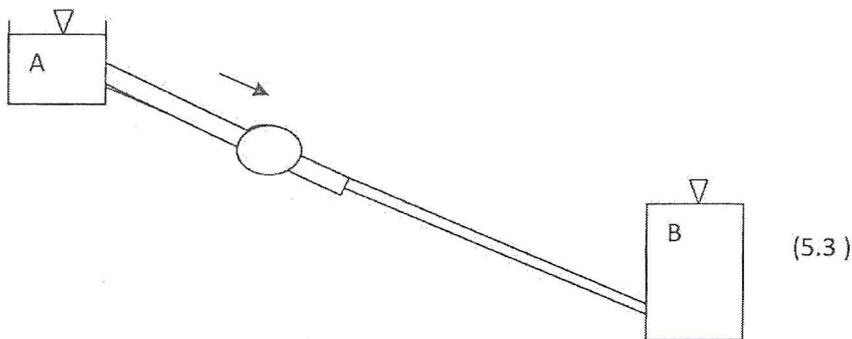
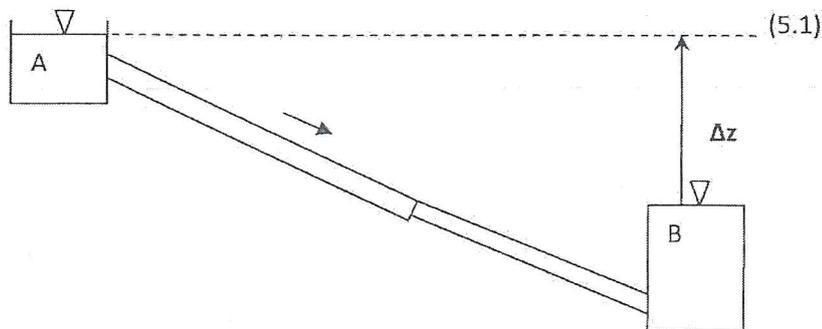


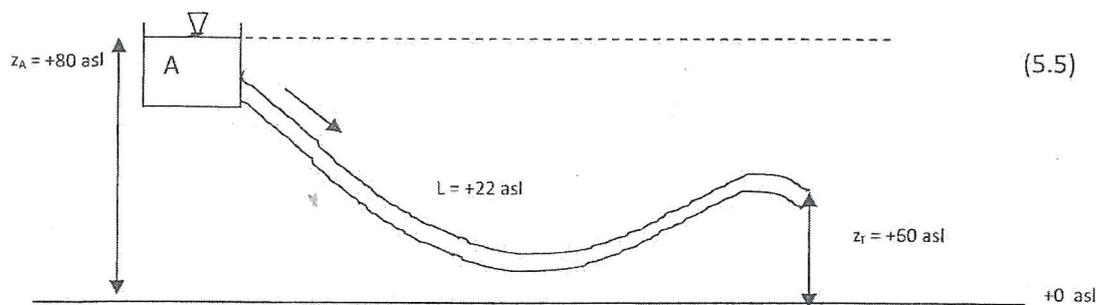
Θέμα 5 [4.00/10]

Αγωγός μήκους $L_1 = 4100$ m, χαλυβوسωλήνα (εσωτερικής) διαμέτρου $D_1 = 250$ mm και τραχύτητας $k_1 = 1$ mm συνδεδεμένος σε σειρά με παλιό χαλυβوسωλήνα $D_2 = 200$ mm, τραχύτητας $k_2 = 2$ mm και μήκους $L_2 = 1200$ m, μεταφέρει νερό μεταξύ δύο δεξαμενών με μέση υψομετρική διαφορά στις στάθμες της ελεύθερης επιφάνειας $\Delta z = 48.5$ m. Επιπλέον, να ληφθούν υπόψη από τις τοπικές απώλειες οι απώλειες εισόδου (δεξαμενή σε αγωγό, ανάντη). Ζητείται:

1. Η παροχή μεταξύ των δύο δεξαμενών (1.5)
2. Εάν σε όλο το μήκος υπήρξε μία διάμετρος με $D = 200$ mm θα υπήρξε μεγαλύτερη ή μικρότερη παροχή? (0.25)
3. Να προσδιοριστεί η απαιτούμενη ισχύς αντλίας στην ίδια διάταξη για αύξηση της παροχής κατά 15% (να θεωρηθεί απόδοση αντλίας $\eta = 70\%$) (0.75)
4. Και στις δύο περιπτώσεις να γίνει αδρομερώς με ένα σκαρίφημα η Γ.Ε. (0.50)



5. Στο περισσότερο ρεαλιστικό σχήμα 3, που αναπαριστά ένα τμήμα του δικτύου για την περίπτωση 5.1 (να θεωρηθεί η ίδια παροχή με το πρόβλημα 5.1) να προσδιοριστεί η πίεση αν το σημείο απέχει $L = 1500\text{m}$ από τη δεξαμενή A ? Η στάθμη της ελεύθερης επιφάνειας της δεξαμενής είναι $+ 80 \text{ asl}$, ενώ στο εξεταζόμενο σημείο ο άξονας του αγωγού είναι $+ 60 \text{ asl}$. (1.00)



Περίγραμμα λύσης-σχόλια:

- Η παροχή μεταξύ των δύο δεξαμενών
 - Σύνδεση σε σειρά, $Q_1=Q_2$
 - Αρχή διατήρησης της ενέργειας από (A) σε (B)
- Εάν σε όλο το μήκος υπήρξε μία διάμετρος με $D = 200\text{mm}$ θα υπήρξε μεγαλύτερη ή μικρότερη παροχή?

ΒΛΠ. απαντήσεις, εξίσωση γραμμικών απωλειών, συναρτήση της παροχής

$$h_f = \frac{8f \cdot L}{g\pi D^5} Q^2$$
- Να προσδιοριστεί η απαιτούμενη ισχύς αντλίας στην ίδια διάταξη για αύξηση της παροχής κατά 15% (να θεωρηθεί απόδοση αντλίας $\eta = 70\%$) (0.75)
 - Σύνδεση σε σειρά, $Q_1'=Q_2'=1.15Q$
 - Αρχή διατήρησης της ενέργειας από (A) σε (B) αλλά στο αριστερό σκέλος υπάρχει το ύψος αντλίας H_M
- Και στις δύο περιπτώσεις να γίνει αδρομερώς με ένα σκαρίφημα η Γ.Ε. (0.50)

παντα πτωτική, αρχίζει και τελειώνει στην ελεύθερη επιφάνεια, απότομη πτώση σε τοπικές απώλειες (μορφή σκαλοπάτι), απότομη άνοδος στην αντλία.
- Προσδιορισμός του ύψους (σχετικής, $p_{atm}=0$) πίεσης στο Γ:

ΑΔΕ, $A \rightarrow \Gamma$, άγνωστος, το ύψος πίεσης στο Γ: $p_\Gamma/\rho g$

• Σοτω $Q = 40 \ell/s = 0.040 \text{ m}^3/s$

(οι υδραντικές υψοστάσεις
στο δίκτυο ούστεται
μεταξύ)

α) Αγωγός 1.

$V_1 = \frac{4Q}{\pi D_1^2} = \frac{4 \cdot 0.04}{\pi \cdot 0.25^2} = 0.81 \text{ m/s}$ θεωρητικά
στα χείλη
αβάντη πόν

$Re_1 = \frac{V_1 \cdot D_1}{\nu} = \frac{0.81 \cdot 0.25}{10^{-6}}$ } $f_1 \approx \frac{0.25}{\left[\log \left(\frac{5.74}{Re_1^{0.9}} + \frac{k_1/D_1}{3.7} \right) \right]^2}$

$k_1/D_1 = \frac{1 \text{ mm}}{250 \text{ mm}}$

ή Σοτ. Μοοδγ

$= 0.029$

Δοκιμή:

νέα ιδέα.

Πως μπορώ να ελέγξω μια πρώτη εκτίμηση για την παροχή?

Θεωρώντας, όσο αφορά το f πλήρη ανεξαρτησία τριβικής ροής (υδραυλική τραχέια σωλήνες) \Rightarrow
 $\Rightarrow f = f(\frac{K}{D})$ σε υδραυλική τραχέια σωλήνες.

Αυτή είναι μία απόδειξη. Θεωρείται απόδειξη μόνο αν επανέλθει την ΑΔΕ.

Μικρότερες ανώγειες $\Rightarrow Q$ πάνω $\Rightarrow h_f \uparrow$
από ΔZ

Μεγαλύτερες ανώγειες $\Rightarrow Q$ κάτω $\Rightarrow h_f \downarrow$
από ΔZ

δη αρχικά

$$\Sigma h_f = \Delta Z$$

ΑΔΕ

Via Star

Найдем коэффициенты сопротивления:

$$\frac{K_1}{D_1} = \frac{1 \text{ mm}}{250 \text{ mm}} \rightarrow f_1 = 0,004$$

$$\frac{K_{L2}}{D_2} = \frac{1 \text{ mm}}{200 \text{ mm}} \rightarrow f_2 = 0,005$$

АДЭ:

$$\frac{0,5 Q^2}{2g \left(\frac{nD_1^2}{4}\right)} + \frac{8 f_1 L_1}{g n^2 D_1^5} Q^2 + \frac{K Q^2}{2g \left(\frac{nD_2^2}{4}\right)} + \frac{8 f_2 L_2}{g n^2 D_2^5} + \frac{Q^3}{\frac{nD_2^2}{4} 2g} = 48,5 \frac{\text{m}^3}{\text{s}}$$

$$\Rightarrow Q = 0,0473 \text{ m}^3/\text{s}$$

Проверка, подставляем $f = f(K_D, Re) = АДЭ$
 $49,28 = 48,5$ (АТОНО)

→ max 43
1100 м/с

Via CFD,

$$\left. \begin{aligned} f_1\left(\frac{K_1}{D_1}, Re_1\right) &= 0,02911 \\ f_2\left(\frac{K_2}{D_2}, Re_2\right) &= 0,03876 \end{aligned} \right\} \rightarrow$$

$$\rightarrow \dots \rightarrow s_{hf} = 49,28 \neq 48,5 \text{ ATOO}$$

$$J_{14} \quad Q = 47,31 \text{ l/s} \rightarrow$$

erforderlich in AOT

Υδαθδα

Προφανώς οι τοπικές ανώλες

σε μήκη 4100 κτλ είναι από ορλοσώτες,

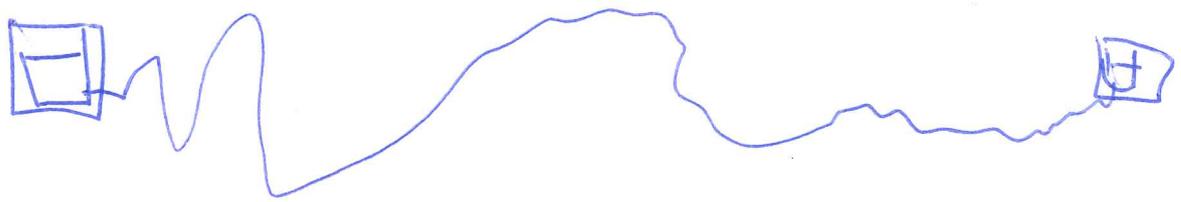
γι' αυτό υποδηλώνει ήρση από υψους

συνεχιστική σχετικά τραχύτητα οι τοπικές

ανώλες υποδηλώνουν για δοξού αθεωρημένη

καμψότητα

ορατική είδη
δικών.



αν ανώλες έρση, σε απόμ ένα ήρση.

$$V_1 = \frac{4Q_1}{\pi D_1^2}, \quad 4 \frac{Q_2}{\pi D_2^2} = V_2. \quad (13)$$

Προσέχουμε $f_1 = f\left(\frac{V_1 D_1}{\nu}, \frac{\kappa_1}{\rho_1}\right), f_2 = f\left(\frac{V_2 D_2}{\nu}, \frac{\kappa_2}{\rho_2}\right)$

Εισαγωγή, κέντρο δοκιμής για διαφορές

Παραχέρι:

(14)

Ούτι

$$h_{f_1} = \frac{8.0.029.4100}{g^2.0.25^5} \cdot 0.040^3 = 10.23 \text{ m.}$$

Ομοια:

$$V_2 = 1.27 \text{ m/s} \xrightarrow{K/b = \frac{2}{200}} f_2 = 0.038 \rightarrow h_{f_2} = 19.014 = 35 \angle \Delta 2$$

• Ούτι αυξάνω των παροχών, αποκρίνω να αυξηθούν οι ανώγειες επιφάνειες:

$$\text{Εστω } Q = 0.050 \text{ m}^3/\text{s} \Rightarrow \Sigma h_f = 55.702.$$

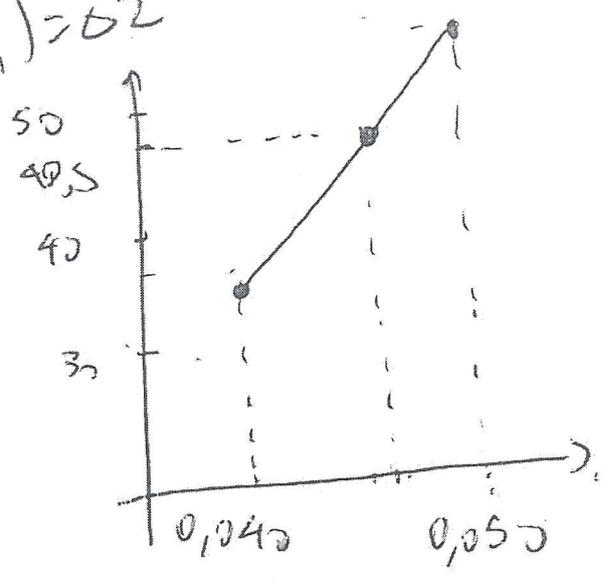
• Έχω δύο ορθά που απελευθ. την άκρη.

Εάν οι ανώγειες είναι πιο χαμηλές

επιπέδων της παροχής δοσμένου, τότε

$$\text{για την, } Q = 0.046 \rightarrow \Sigma h_f = 46.6.$$

$$\sum h_f (m) = 0.2$$



15
 γραφική
 επίλυση.

$$\Delta z = \sum h_f = 48.5 \rightarrow$$

$$\rightarrow Q = 0.04693 \text{ m}^3/\text{s}$$

(επίλυση με τη solver)

5.2 - Αν σε άλλο το μήκος υπάρχει μόνο

$D = 0.200 \text{ m}$, τότε θα είχαν αυξηθεί
 οι απώλειες ενρπφεις και όλα μικρότερα ρεοομ

$$D \downarrow \Rightarrow \frac{8fL}{g^2 D^5} \uparrow \Rightarrow h_f \uparrow$$

5.3

(b)

Aύξηση της παροχής κατά 15%

$$Q' = 1.15 Q = 0.05397 \text{ m}^3/\text{s}$$

Τότε, α. $Q \uparrow \Rightarrow h_f \uparrow \Rightarrow$

$$\Rightarrow \sum h_f = 64 \text{ m} \left(\begin{array}{l} \text{οι σταθμοί αερίων} \\ \text{οι ίδιοι, } Q_1' = Q_2' = 1.15 Q \end{array} \right)$$

AΔε

$$z_A + H_m = z_B + \sum h_{f_{A \rightarrow B}}$$

$$\Rightarrow H_m = (z_B - z_A) + \sum h_{f_{A \rightarrow B}}$$

$$H_m = -48.5 + 64 = 15.5 \text{ m} =$$

$$= 15.52 \text{ m}$$

Power [W]

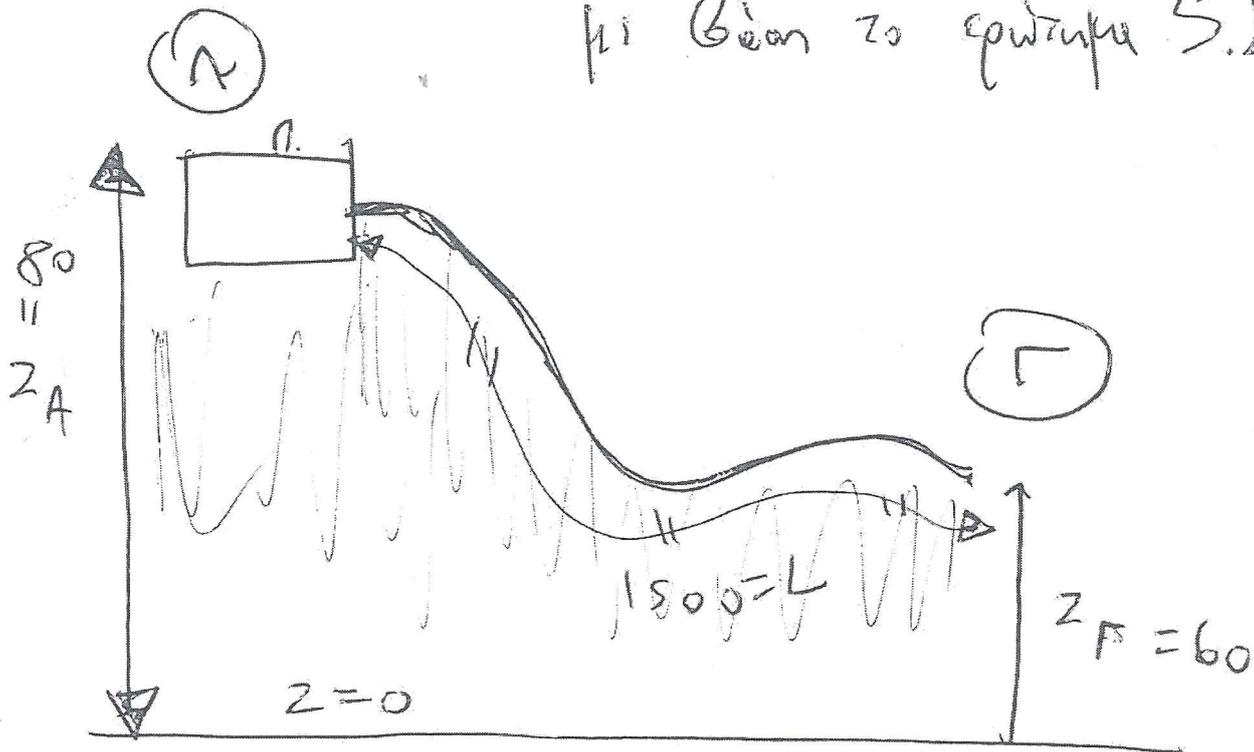
$$P = \frac{\rho g Q H_m}{\eta} = \frac{1000 \cdot 9.81 \cdot 0.05397 \cdot 15.52}{0.7} \text{ W} = \dots$$

S.5

(17)

Πίεση = Από Α ΔΕ, αίνεσε
κρίση Σίκερα.

Με βάση το ερώτημα S.L



$$z_A + \frac{P_{atm}}{\rho g} + \frac{V_A^2}{2g} = z_F + \frac{P_F}{\rho g} + \frac{V_F^2}{2g} + \sum h_{A-F}$$

$P_{atm} = 0$, γιατί αρ. διορισμού την σχετική πίεση.

$$80 + 0 + 0 = 60 + \frac{P_F}{\rho g} + \frac{V_F^2}{2g} + 0.5 \frac{V_F^2}{2g} + f \frac{L}{g D^5} Q^2$$

(1P)

$$\Rightarrow \frac{P_{\Gamma}}{\rho g} = 80 - 60 - \frac{v_1^2}{2g} - 0.5 \frac{v_1^2}{2g} - \frac{8fL' Q_1^2}{g \pi^2 D_1^5}$$

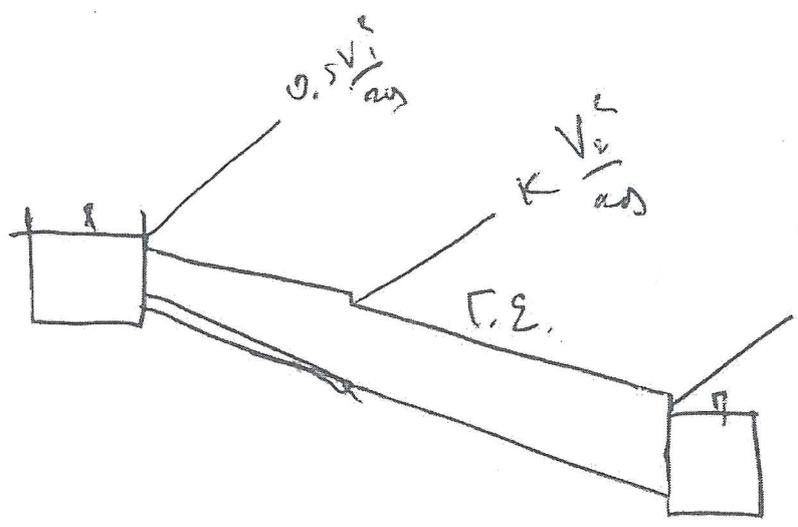
$$v_1 = \frac{4Q}{\pi D^2} = 0.95 \text{ m/s} \quad (Q = 46.93 \text{ l/s})$$

$$\downarrow \text{Re} = \text{Pr} \rightarrow f = 0.02911 \rightarrow \frac{8fL' Q_1^2}{g \pi^2 D_1^5} = 8.114$$

$$\frac{P_{\Gamma}}{\rho g} = 20 - 8.114 - 1.5 \times \frac{0.95^2}{2g}$$

$$\Rightarrow \frac{P_{\Gamma}}{\rho g} = (h_{P_{\Gamma}}) = 11.78 \text{ m} \quad \left(\begin{array}{l} \text{oxsim niam} \\ \text{guti guphwa Patm} = 0 \end{array} \right)$$

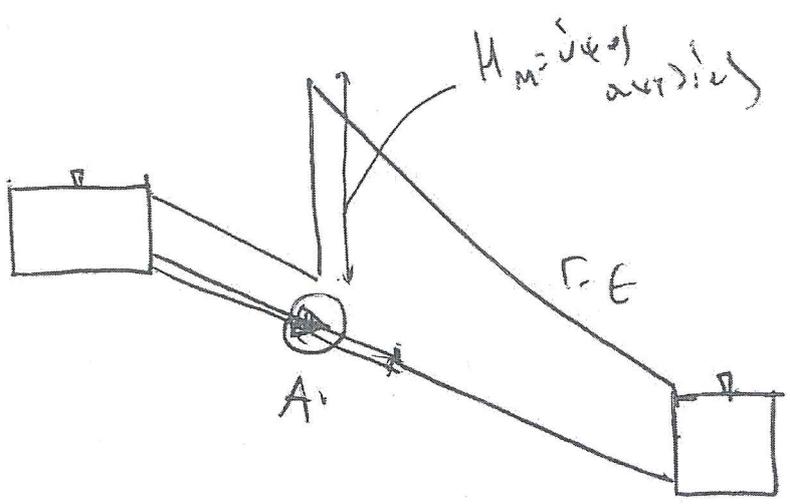
19



(αυτή η/τα ο) ζοαί(ε) ααω(ε) είν(ε) κ(ε)ρ(ε)σ(ε) ο(χ)ί(ε)ν(ε) με(ε) γ(ε)ν(ε) δε(ε)σ(ε)μ(ε)π(ε)ω(ε)

(ο(ί)τε α(α)ν(ε) α(ρ)έ(μ)η(ε) μ(ε)ρ(ε)σ(ε)ί(ε)ν(ε) ο(ε) ε(ί)π(ε)η(ε) α(δ)ι(α)ν(ε) μ(ε)χ(ε)ρ(ε)ί(ε)ν(ε) δ(ε)δ(ε)σ(ε)ν(ε) κ(ε)ν(ε)σ(ε)ύ(ε)ν(ε)

$$Π.Γ = Γ.ε - \frac{V^2}{g}$$



Σ(ε)ν(ε) α(ρ)έ(μ)η(ε) δ(ε)ν(ε) υ(ά)ρ(ε)κ(ε)ν(ε) ο(ε) σ(υ)γ(γ)ρ(ε)ί(ε) με(ε) α(υ)τ(ε)ί(ε) τις(ε) (δ)ο(σ)μ(ε)ί(ε)ς(ε) "ε(ν)ώ(ε) ο(ε) θ(ε)ρ(ε)μ(ε)σί(ε)μ(ε)ν(ε) τ(ε)ρ(ε)α(χ)ύ(ε)ρ(ε)η(ε) λ(ε)ρ(ε)ί(ε)δ(ε)σ(ε)μ(ε)ν(ε) τ(ε)ι(ε) ζ(ο)αί(ε)α(ε) α(α)ν(ε)δ(ε)κ(ε)ν(ε)