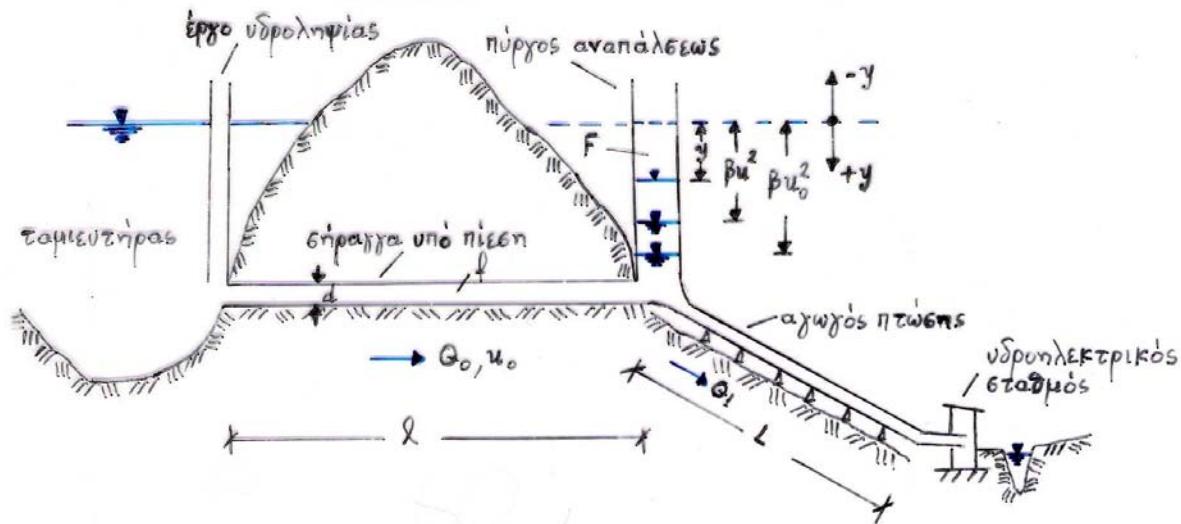


## ΠΥΡΓΟΣ ΑΝΑΠΑΛΣΕΩΣ



- Γραμμικές απώλειες ενέργειας λόγω τρίβης στη σύραγγα:  $\lambda \frac{\ell}{d} \frac{u_0^2}{2g}$
- Τοπικές απώλειες ενέργειας στη σύραγγα:  $J_1 \frac{u_0^2}{2g}, J_2 \frac{u_0^2}{2g}, \dots, J_n \frac{u_0^2}{2g}$   
(π.χ. εισόδου, στάνωσης, μεταβολής της διατομής κ.λπ.)
- Ολικές απώλειες ενέργειας στη σύραγγα:  $y_0 = \frac{u_0^2}{2g} (\lambda \frac{\ell}{d} + J_1 + J_2 + \dots + J_n) = \beta u_0^2$

$\lambda$ : συντελεστής τρίβης

$J_1, J_2, \dots, J_n$ : συντελεστές τοπικών απωλειών

$\beta$ : συντελεστής αντίστασης της σύραγγας

## Χρηματότητα του πύργου αναπάλεως

1. Παρεμπόδιση της διάδοσης του "υδραυλικού πλήγματος" (ή πλήγματος κρίσης) από τον αγωγό πτώσεως στη σήραγγα υπό πίεση.

Κατά το απότομο "κλείσιμο" του υδροετροβίλου, οι υδατικές μάζες στον αγωγό πτώσεως και στη σήραγγα υπό πίεση επληρωθείνονται αργιτέρις. Λόγω της αδράνειας των κινουμένων μαζών δημιουργείται μια αερινήσιτα υψηλή υπερπίεση στο κάτω άκρο του αγωγού πτώσεως, η οποία διαδίδεται ως κύμα (πλήγμα κρίσης) προς το άνω άκρο του αγωγού πτώσεως.

2. Μετριασμός του "υδραυλικού πλήγματος" στον αγωγό πτώσεως και προστασία του αγωγού πτώσεως από τις δυνητικές επιπτώσεις του "πλήγματος κρίσης".

Το κύμα υπερπίεσης, το οποίο δημιουργείται από τη διακοπή (μερική ή πλήρη) της λειτουργίας του υδροετροβίλου, ανακλάται στην ελεύθερη επιφάνεια του πύργου αναπάλεως και επειστρέφει ως κύμα υποπίεσης, εξουδετερώνοντας ή περιορίζοντας κατ' αυτόν τον τρόπο την υπερπίεση στον αγωγό πτώσεως.

3. Εξαγάλιεν της ροής του νερού προς τον υδροεπόβιλο  
κατά την έναρξη λειτουργίας ("άνοιχμα") του υδροεπόβιλου.

Κατά την έναρξη λειτουργίας του υδροεπόβιλου αρχίζει και η ροή  
του νερού στον αγωγό πτώσεως προς τον υδροεπόβιλο, η οποία  
επιταχύνεται απότομα. Αντίθετα, η ροή στη σηραγγα οπό<sup>τ</sup>  
πίεση επιταχύνεται λόγω της αδράνειας πολὺ βραδύτερα.

Οι εκ τούτου, εάν δεν υπήρχε ο πύργος αναπάλεως, η ροή  
στην περιοχή των γόνατου (εύγδεεη σηραγγας υπό πίεση και  
αγωγού πτώσεως) θα διεκόπετο (θα υφίστατο "ρήξη").

Απότομη μερική διακοπή της λειτουργίας ("κλείσιμο")  
των υδροεστρόβιλου

- Χρόνος κλεισμάτος  $T_s = 0$
- Η παροχή στον αγωγό πτώσεως πέφτει από την τιμή  $Q_0$  στην τιμή  $Q_1$
- Εξιένεν ευνέχειας (τη χρονική στιγμή  $t$ ):  $Q dt = Q_1 dt + dV$   
 $\eta f dt = Q_1 dt - F dy$

(η ετοιχειώδης άνοδος  $dy$  της στάθμης του νερού στον πύργο αναπλήσεως δεινείται αρνητική)

- Ieopponia δυνάμεων (τη χρονική στιγμή  $t$ ):

$$\gamma(\beta u^2 - y) f = - \frac{\gamma}{g} \lambda f \frac{du}{dt}$$

$\gamma(\beta u^2 - y) f$ : δύναμη ενέργουσα στο σημείο εύνδεσης επραγγας και πύργου αναπλήσεως, η οποία επιβραδύνει τη μάζα νερού  $\frac{\gamma}{g} \lambda f$  στην επραγγα.

Η επήλη ίδατος ύψους  $\beta u^2 - y$  προκαλεί επιβράδυνη της ροής στην επραγγα

$-\frac{\gamma}{g} \lambda f \frac{du}{dt}$ : δύναμη αδρανειας λόγω της επιβράδυνσης της μάζας νερού στην επραγγα

$\gamma$ : ειδικό βάρος νερού

επιβράδυνση  $du$ : αρνητικό μέγεθος

$$\text{Ανό την εξίσωση γυνέχειας: } u = \frac{Q_1}{f} - \frac{F}{f} \frac{dy}{dt}$$

$$\frac{du}{dt} = - \frac{F}{f} \frac{d^2y}{dt^2}$$

$$\text{Ανό την εξίσωση λεοπόντιας δυνάμεων: } \frac{du}{dt} = \frac{g}{\ell} (y - \beta u^2)$$

$$\frac{g}{\ell} (y - \beta u^2) = - \frac{F}{f} \frac{d^2y}{dt^2}$$

$$\frac{d^2y}{dt^2} - \frac{fg}{F\ell} \beta u^2 + \frac{fg}{F\ell} y = 0$$

$$\frac{d^2y}{dt^2} - \frac{fg}{F\ell} \beta \left( \frac{Q_1}{f} - \frac{F}{f} \frac{dy}{dt} \right)^2 + \frac{fg}{F\ell} y = 0$$

Απότομη πλήρης διακοπή στη λειτουργία του υδροειρόβιλου

$$Q_1 = 0$$

- Εξίσωση γυνέχειας:  $uf dt = -F dy \Rightarrow u = -\frac{F}{f} \frac{dy}{dt}$

$$\frac{du}{dt} = - \frac{F}{f} \frac{d^2y}{dt^2}$$

- Ιεοπόντια δυνάμεων:  $\gamma(\beta u^2 - y) f = -\frac{g}{\ell} \ell f \frac{du}{dt} \Rightarrow \frac{du}{dt} = \frac{g}{\ell} (y - \beta u^2)$

$$\frac{g}{\ell} (y - \beta u^2) = - \frac{F}{f} \frac{d^2y}{dt^2} \Rightarrow \frac{d^2y}{dt^2} - \frac{fg}{F\ell} \beta u^2 + \frac{fg}{F\ell} y = 0$$

$$\frac{d^2y}{dt^2} - \frac{gF}{\ell f} \beta \left( \frac{dy}{dt} \right)^2 + \frac{fg}{F\ell} y = 0$$

$$\frac{m}{2} = \beta \frac{g}{k} \frac{F}{f}$$

$$\omega = \frac{2\pi}{T} = \sqrt{\frac{g}{k} \frac{F}{f}}$$

$$\frac{d^2y}{dt^2} - \frac{m}{2} \left( \frac{dy}{dt} \right)^2 + \omega^2 y = 0$$

θεμελιώδης διαφορική εξίσωση  
ταλαντώσεων με απόσβεση

$m$ : συγχελεετής απόσβεσης [ $1/s^2$ ]

$\omega$ : γωνιακή ταχύτητα ταλαντώσεων χωρίς απόσβεση [ $1/s$ ]

- Κατόπιν μετασχηματισμών, η ανωτέρω εξίσωση γίνεται:

$$\left( \frac{dy}{dt} \right)^2 = \frac{2\omega^2}{m^2} [my + 1 - e^{m(y-y_0)}]$$

$y_0$ : αρχική σιρήν του  $y$  (για  $t=0$ )

- Οι τιμές  $y_{max}$  είναι επιμετρικές για την πράξη  
(και όχι η ευράρτηση  $y=f(t)$ )

$$y = y_{max} \quad \frac{dy}{dt} = 0$$

$$my + 1 - e^{m(y-y_0)} = 0 \Rightarrow my - \ln(my+1) = my_0$$

(Εξίσωση του Mises)

Απότομο μερικό "δνοιχμα" του υδροειρόβιλου  
 (από την παροχή  $Q_f$  στην παροχή  $Q_0$ , στον αγωγό πτώσεων)

- Εξιεγένευνέχειας:  $Q_0 dt = Q dt + dV \Rightarrow Q dt = Q_0 dt - dV$

$$uf dt = Q_0 dt - F dy$$

$$u = \frac{Q_0}{f} - \frac{F}{f} \frac{dy}{dt}$$

(η εποικιώδης κάθοδος  $dy$  της στάδιμης του νερού στον πύργο αναπάλεως θεωρείται θετική)

- Ιερόποντια δυνάμεων:  $\gamma(y - \beta u^2) f = \frac{\gamma}{g} lf \frac{du}{dt}$

$\gamma(y - \beta u^2) f$ : δύναμη λόγω υπερπίεσης, ενεργούσα από τον ταριευτήρα προς τον πύργο αναπάλεως, η οποία επιταχύνει τη μάζα νερού  $\frac{\gamma}{g} lf$  στη σήραγγα.

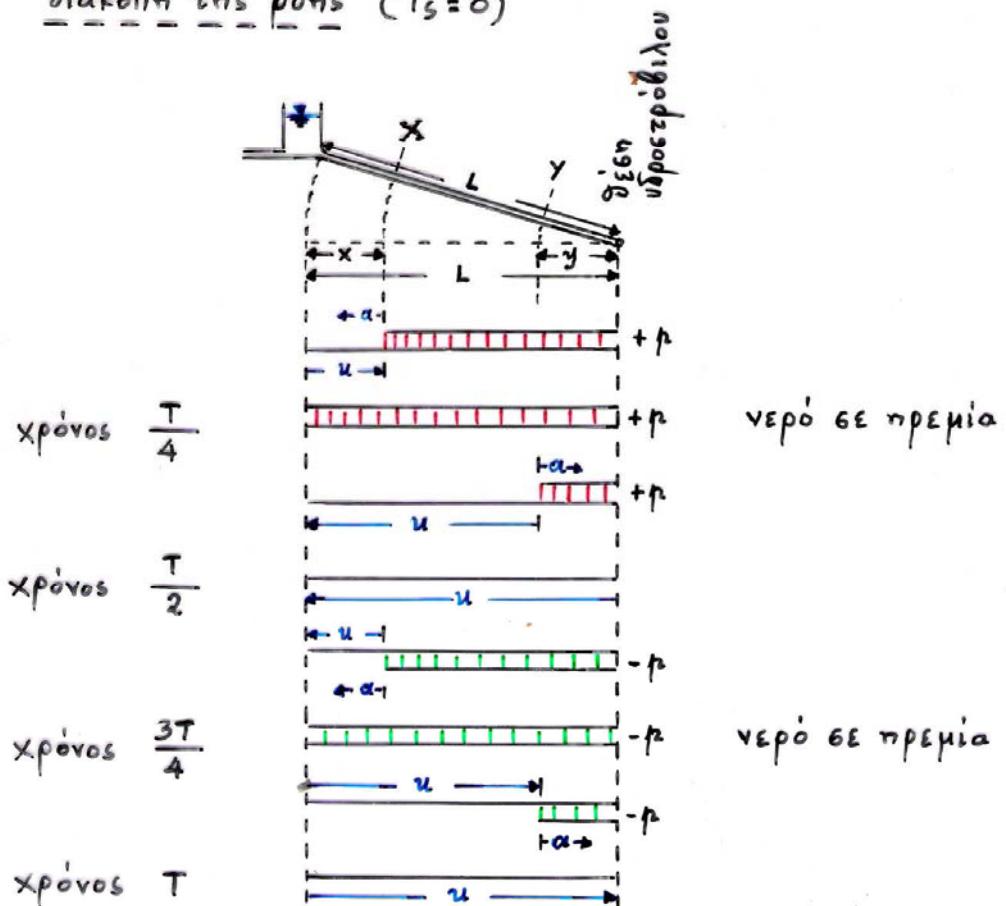
$\frac{\gamma}{g} lf \frac{du}{dt}$ : δύναμη αδρανείας λόγω της επιτάχυνσης της μάζας νερού στη σήραγγα

επιτάχυνση  $du$ : θετικό μέγεθος

$$\frac{du}{dt} = \frac{g}{\gamma} (y - \beta u^2)$$

## ΥΔΡΑΥΛΙΚΟ ΠΛΗΓΜΑ

Χρονική εξέλιξη του υδραυλικού πλήγματος σε απότομη διάκοπη γραφή (Τ<sub>0</sub> = 0)



$$\frac{T}{4} = \frac{L}{a}$$

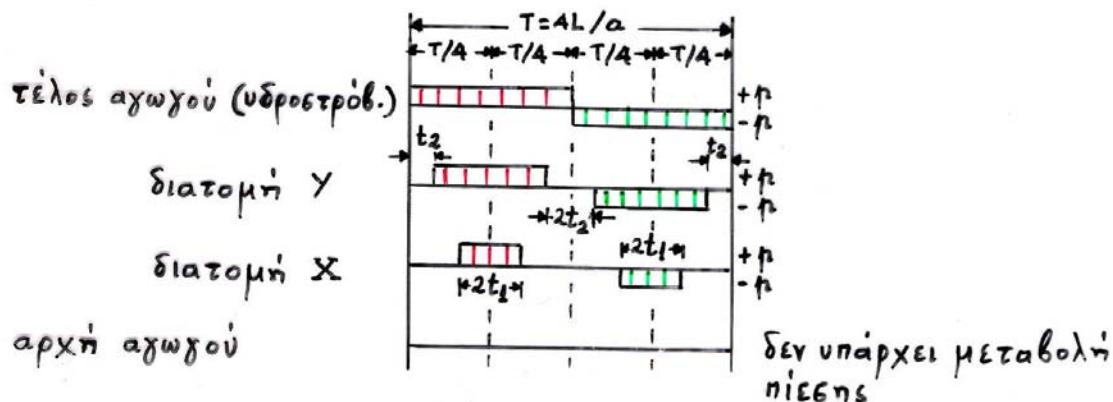
a: ταχύτητα διάδοσης υδραυλικού πλήγματος

$$h_{ue} = \frac{u}{g} = \frac{au}{g}$$

(Joukowsky - Allievi)

h<sub>ue</sub>: ύψος υπερπίεσης (μέγιστη τιμή)

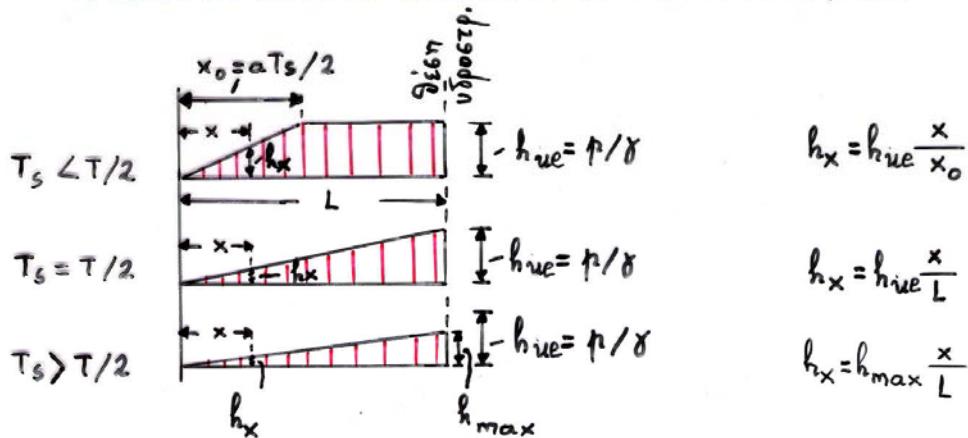
Μεταβολή της πίεσης με το χρόνο εε μεμονωμένες διατομές του αγωγού πτώσης για απότομη διακοπή της φοράς ( $T_s=0$ )



$$t_1 = x/a \quad t_2 = y/a$$

(θλ. προηγούμενο σχήμα)

Εξέλιξη της υπερπίεσης κατά μήκος του αγωγού πτώσης για πεπεραμένους χρόνους διακοπής ( $T_s$ ) της ροής.



Τέλος αγωγού (θέση σύρρειας ροής)  $T_s > \frac{T}{2}$  ή  $T_s > \frac{2L}{a}$

The diagram shows a triangular flow profile starting at  $x = T_s$  and ending at  $x = 2L/a$ . The maximum height is  $h_{max}$ . The formula for  $h_{max}$  is derived as follows:

$$h_{max} = h_{ue} \frac{2L/a}{T_s} = \frac{\alpha u}{g} \cdot \frac{2L}{a T_s} = \frac{2}{g} \cdot \frac{u L}{T_s} \approx 0.2 \frac{u L}{T_s}$$

(Michaud)

Βραβεία διακοπής ροής:  $T_s > \frac{T}{2}$

$$a = \sqrt{\frac{E_T}{\rho}}$$

$$\frac{1}{E_T} = \frac{1}{E_W} + \frac{1}{E_R \frac{\delta}{d}}$$

$E_W$ : μέτρο ελαστικότητας του νερού [ $\text{kp/m}^2$ ]

$E_R$ : μέτρο ελαστικότητας του υλικού του αγωγού [ $\text{kp/m}^2$ ]

$\delta$ : πάχος τοιχώματος αγωγού [m]

$d$ : εεωτερική διάμετρος αγωγού [m]

$E_T$ : ευνιετάριο μέτρο ελαστικότητας [ $\text{kp/m}^2$ ]

$\rho$ : πυκνότητα νερού [ $\frac{\text{kp} \cdot \text{sec}^2}{\text{m}^4}$ ]

$a$ : ταχύτητα διάδοσης υδραυλικού πληγμάτος [ $\text{m/sec}$ ]

## ΑΓΩΓΟΣ ΠΤΩΣΕΩΣ

Παράγοντες που επηρεάζουν την εκλογή διαμέτρου του αγωγού

- a. Απώλειες του ύψους πτώσεως λόγω της αντίστασης του αγωγού

Αύξηση της διαμέτρου του αγωγού προκαλεί μείωση των απωλειών του ύψους πτώσεως, αλλά αύξηση της ποσότητας του απαιτούμενου υλικού και των δαπανών του αγωγού.

- b. Διαβρωτική επίδραση του νερού

- Επιτρεπόμενη ταχύτητα νερού (απαλλαγμένου από σίμο):

3 έως 5 m/s (κατ' εξαρτηση μέχρι 8 m/s)

- Η επιτρεπόμενη ταχύτητα νερού, ώστε να μη λάβει χώρα διάβρωση του αγωγού, εξαρτάται από το υλικό του αγωγού αγενός και από τη ευχέντρων αιωρούμενων φερτών υλών, την κοκκομετρική διαβάθμιση και την επιφανειακή τραχύτητα των κόκκων αφετέρου.

- g. Ρύθμιση του υδροειρόβιλου

Για τον περιορισμό του υδραυλικού πλήγματος κατά το "άνοιγμα" και "κλείσιμο" του υδροειρόβιλου πρέπει να τεθεί πάλι κάποιο όριο στην ταχύτητα του νερού.

### δ. χρηματική αξία του υλικού του αγωγού

Εάν οι δαπάνες για το υλικό του αγωγού αποτελούν μικρό μέρος των εννολικών δαπανών για τον υδροπλεκτρικό σταθμό, αξιζει τον κόπο να διατεθούν περισσότερα χρήματα για την αύξηση της διαρίζσρου του αγωγού.

### ε. δαπάνες για τον ρυθμιστή του υδροεπιβίλου

Όταν η ταχύτητα του νερού για τη λειτουργία του υδροεπιβίλου είναι μεγάλη και επομένως η διάμετρος του αγωγού μικρή, τότε οι δαπάνες για τον ρυθμιστή του υδροεπιβίλου είναι επίσης μεγάλες.

### εγ. Τεχνολογία κατασκευής των αγωγών

Η κατασκευή, μεταφορά και ευναρμολόγηση αγωγών μεγάλων διαστάσεων και μεγάλου πάχους τοιχώματος παρουσιάζει περισσότερες δυσκολίες σε σχέση με τους αγωγούς μικρών διαστάσεων.

### Αναγκαία διάμετρος αγωγού $d$ [m]

$$Q = u \cdot \frac{\pi d^2}{4} \Rightarrow d = 1.13 \sqrt{\frac{Q}{u}}$$

$u$ : επιτρεπόμενη ταχύτητα νερού [m/s]

$Q$ : μέγιστη παροχή [ $m^3/s$ ]

### Απώλειες ενέργειας λόγω τριβής $\Delta h$ [m]

$$\Delta h = \lambda \frac{L}{d} \frac{u^2}{2g} \quad (\text{Darcy-Weisbach})$$

$L$ : μήκος αγωγού [m]

$d$ : εεωτερική διάμετρος αγωγού [m]

$u$ : μέση ταχύτητα ροής [m/s]

$\lambda$ : ευντελεστής τριβής

(ευάριστη της εκτικής τραχύτητας και του αριθμού Reynolds)

$g$ : επιτάχυνση βαρύτητας [ $m/s^2$ ]

$$\sqrt{\lambda} = \frac{2.83}{4.75 + 5.75 \log \frac{r}{k}} \quad (\text{Nikuradse}) \quad \text{for } Re > 10^5$$

$r$ : ακτίνα του αγωγού [m]

$k$ : ύψος τραχύτητας των τοιχωμάτων του αγωγού [m]

$$\text{Αριθμός Reynolds: } Re = \frac{ud}{\nu}$$

$\nu$ : κινηματικό ιζώδες νερού [ $m^2/s$ ]

$\nu = 1.3 \times 10^{-6} m^2/s$  για θερμοκρασία  $10^\circ C$

$$\lambda = 0.01 \left( \frac{k_o}{d} \right)^{0.314}$$

(Hörl και Fromm)

### Τιμές των παραμέτρου $k_o$

Χάλυβας με προστατευτικό επίχρισμα: 1.5 m

Χυτοσίδηρος: 2.5 m

Λειο εκυρόδεμα: 2.5 m

Χάλυβας (εκουριασμένος): 5.0 m

Τραχύ εκυρόδεμα: " 7.0 m

$\lambda = 0.02$ , για αγωγούς από χάλυβα, με διάμετρο από 0.8 έως

1.2 m, με μία μίση φθορά (Mosonyi)

### Τοπικές απώλειες ενέργειας $\Delta h$ [m]

$$\Delta h = \zeta \frac{u^2}{2g}$$

$u$ : μέση ταχύτητα ροής [m/s]

$\zeta$ : ευνελεξτής απωλειών

#### Τιμές του ευνελεξτή $\zeta$

Εισόδος αγωγού σε εχίμα εάλπιγγας: 0.10 - 0.20

Στένωση αγωγού (κωνοειδής): 0.02 - 0.05

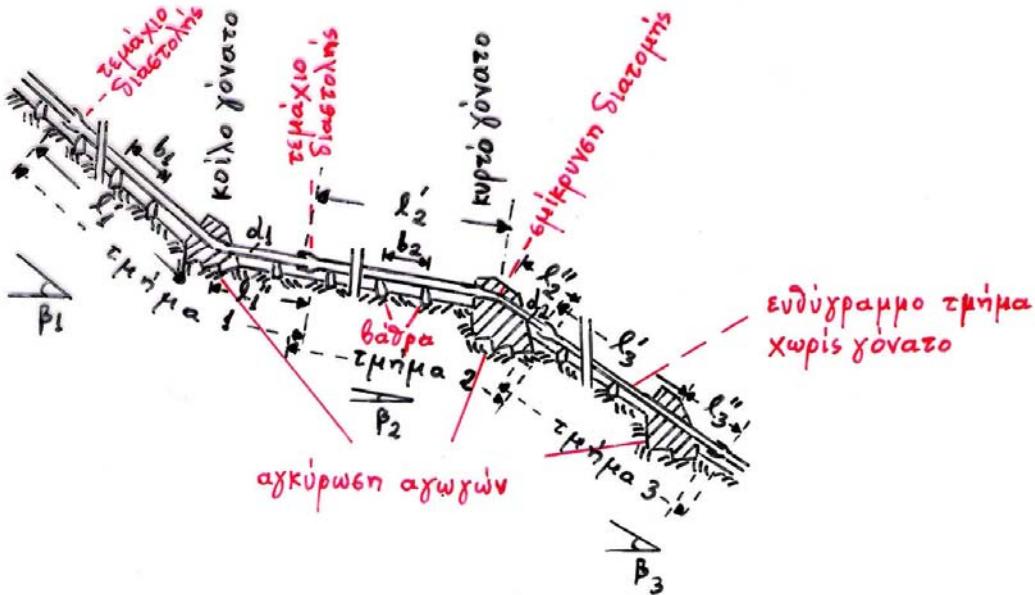
Δικλείδα επιβράδυνσης της ροής: 0.05 - 0.25

Γωνίες (καρπύλα τμήματα) αγωγών: 0.05 - 0.15

Διακλάδωση αγωγού (ευοϊκά διαμορφωμένη): 0.25 - 0.50

Διακλάδωση αγωγού (σε εχίμα ορθής γωνίας): > 1.0

## Στατική διερεύνηση των επιρρυγών του αγωγού



$b_1$  : απόσταση των βαθρών μεταξύ τους στο τμήμα 1

$b_2$  : απόσταση των βαθρών μεταξύ τους στο τμήμα 2

Δυνάμεις ενέργουσες στο επίριγμα αγκύρωσης με κυρτό γόνατο προερχόμενες από ανάντη (κατά τον άξονα του αγωγού)

1. Αριθμήστε τις δύναμεις πίεσης του νερού στο επίριγμα αγκύρωσης,  $P'_w$

$$P'_w = \frac{\pi d_1^2}{4} \gamma H$$

$H$  : ύψος πίεσης στη δίετη του κυρτού γόνατου

$\gamma$  : ελαστικό βάρος νερού

2. Αζοική δύναμη πίεσης του νερού στο τεμάχιο διαστολής,  $P'_D$

$$P'_D = \pi d_1 \delta_1 g H'$$

$\delta_1$ : πάχος των τοιχωμάτων του αγωγού

$H'$ : ύψος πίεσης στη γέεν του τεμαχίου διαστολής

3. Αζοική ευγετώσα του ίδιου βάρους του αγωγού,  $P'_o$

$$P'_o = \Sigma G'_o \sin \beta_2$$

$G'_o$ : ίδιον βάρος αγωγού μόνικους  $b_2$

4. Δύναμη τριβής στα βάθρα,  $\Sigma R'$

$$\Sigma R' = \pm \mu \Sigma (G'_o + G'_w) \cos \beta_2$$

$\mu$ : ευντελεστής τριβής

$G'_w$ : βάρος νερού στον αγωγό μόνικους  $b_2$

πρόσημο + : άνοδος θερμοκρασίας

πρόσημο - : πτώση θερμοκρασίας

5. Δύναμη τριβής στο τεμάχιο διαστολής,  $R'_D$

$$R'_D = \pm \mu_1 \pi d_1 e g H'$$

$\mu_1$ : ευντελεστής τριβής ( $\mu_1 = 0.25$ )

$e$ : πλάτος του δακτυλίου μόνωσης

πρόσημα +, - : βλ. ανωτέρω

6. Συρτική δύναμη του νερού,  $P_s'$

$$P_s' = \gamma \frac{\pi d_1^2}{4} l_2' J$$

$J$ : κλίση πιεζομετρικής γραμμής

7. Δύναμη ορμής του νερού,  $P_l'$

$$P_l' = \frac{\gamma}{g} \frac{\pi d_1^2}{4} u_l^2$$

$u_l$ : ταχύτητα νερού

Οι δυνάμεις 5, 6 και 7 μπορούν να αμεληθούν

Δυνάμεις ενέργουσες στο επίριγμα αγκύρωσης με κυρτό χόντρο προερχόμενες από κατάντη (κατά τον άξονα του αγωγού)

1. Αξονική δύναμη πίεσης του νερού στο επίριγμα αγκύρωσης,  $P_w''$

$$P_w'' = \frac{\pi d_2^2}{4} \gamma H$$

2. Αξονική δύναμη πίεσης νερού στο τεμάχιο διαστολής,  $P_D''$

$$P_D'' = \pi d_2 \delta_2 \gamma H''$$

$H''$ : ύψος πίεσης στο τεμάχιο διαστολής

$\delta_2$ : πάχος τοιχωμάτων αγωγού

3. Ατομική ευνετώσεα του ιδίου βάρους του αγωγού,  $P_0''$

$$P_0'' = - \Sigma G_0'' \sin \beta_3$$

$G_0''$ : ίδιον βάρος αγωγού

πρόσημο - : η δύναμη ενεργεί κατά τη διεύθυνση ροής

4. Δύναμη τριβής στα βάθρα,  $\Sigma R''$

$$\Sigma R'' = \pm \mu \Sigma (G_0'' + G_w'') \cos \beta_3$$

$G_w''$ : βάρος νερού στον αγωγό

πρόσημα +, - : (λ. δύναμη τριβής  $\Sigma R'$ )

5. Δύναμη τριβής στο τεμάχιο διαετολής,  $R_D''$

$$R_D'' = \pm \mu_1 \rho d_2 e g H''$$

(λ. δύναμη  $R_D'$  για τους ευκβολισμούς)

6. Συρτική δύναμη του νερού,  $P_s''$

$$P_s'' = - \gamma \frac{\pi d_2^2}{4} l_2'' J$$

πρόσημο - : η δύναμη ενεργεί κατά τη διεύθυνση ροής

(και όχι προς το επήριγμα αγκύρωσης)

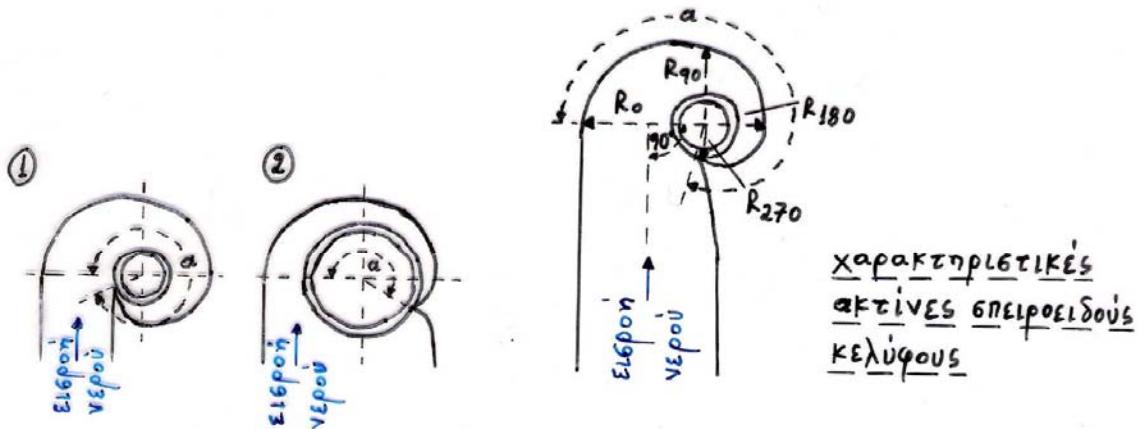
7. Δύναμη ορμής του νερού,  $P_I''$

$$P_I'' = \frac{\gamma}{g} \frac{\pi d_2^2}{4} u_2^2$$

$u_2$ : ταχύτητα νερού

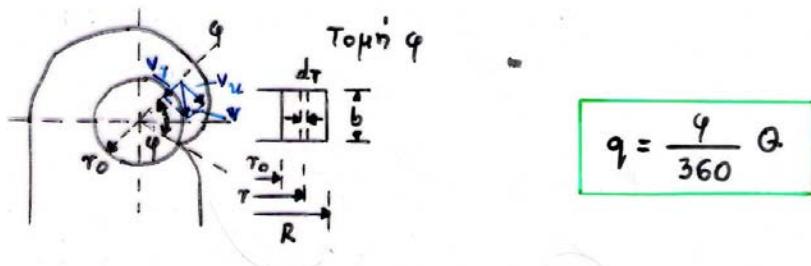
Οι δυνάμεις 3, 4, 5, 6 και 7 δύνανται να αμεληθούν

## ΣΠΕΙΡΟΕΙΔΕΣ ΚΕΛΥΦΟΣ



① : πλήρες σπειροειδές κέλυφος,  $\alpha = 320^\circ - 340^\circ$

② : μη πλήρες σπειροειδές κέλυφος,  $\alpha < 320^\circ$



$q$  : παροχή νερού στη διατομή που αντιστοιχεί στη γωνία  $q$

$Q$  : παροχή ελεγρής

(στη διατομή που αντιστοιχεί σε γωνία  $q=360^\circ$ )

$v_u$  : εγκατόλική ευνετώσα της ταχύτητας ροής

$v_r$  : ακτινική ευνετώσα της ταχύτητας ροής

$$v_u = \frac{k}{\tau}$$

$$K : \text{επρέψη} \quad [ \frac{L^2}{T} ]$$

$$dq = v_{ub} d\tau = \frac{kb d\tau}{\tau}$$

$dq$ : παροχή νερού μέσω μιας ετοιχειώδους λωρίδας, ύψους  $b$  και πλάτους  $d\tau$ , της διατομής που αντιστοιχεί στη γωνία  $\varphi$

$$q = \int_{T_0}^R dq = \int_{T_0}^R kb \frac{d\tau}{\tau} = kb \ln \frac{R}{T_0}$$

$$\ln \frac{R}{T_0} = \frac{q}{360} - \frac{Q}{kb} = cq \Rightarrow R = T_0 e^{\frac{Q}{360kb} q}$$

ορθογωνική διατομή

$$R_o = T_0 e^{-\frac{Q}{360kb} \alpha}$$

$R_o$ : κύρια ακτίνα επερρειδούς κελύφους

$T_0$ : έξωτερη ακτίνα που αντιστοιχεί στα ρυθμιστικά πτερύγια

### Διατομές επερρειδούς κελύφους



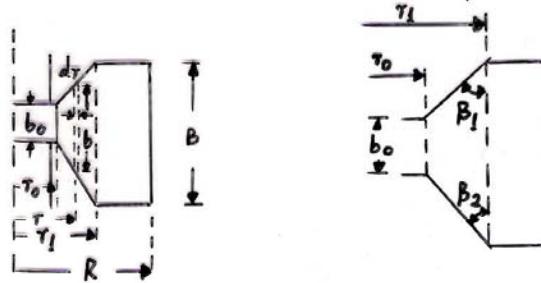
a: τραπεζοειδής διατομή,

ελάχιστες απώλειες λόγω τρίβης και εκροπής της ροής,  
μικρό ύψος, μεγάλο πλάτος

b: διατομή περιοριζόμενη από τόξα υπερβολής,

μικρότερο πλάτος σε σχέση με την τραπεζοειδή διατομή

C: ορθογωνική διατομή με τρapeζοειδές μεταβατικό τμήμα,  
είναι εκμετάλλευση του χώρου



$$b = b_0 + \alpha_1 (r - r_0) \quad \alpha_1 = \cot \beta_1 + \cot \beta_2$$

$$q = \frac{q}{360} Q = \int_{r_0}^R K b \frac{dr}{r}$$

$$\begin{aligned} \frac{q Q}{360 K} &= \int_{r_0}^{r_1} b \frac{dr}{r} + \int_{r_1}^R B \frac{dr}{r} = \int_{r_0}^{r_1} \frac{b_0 + \alpha_1 r - \alpha_1 r_0}{r} dr + \int_{r_1}^R B \frac{dr}{r} = \\ &= \int_{r_0}^{r_1} \frac{b_0 - \alpha_1 r_0}{r} dr + \int_{r_0}^{r_1} \alpha_1 dr + \int_{r_1}^R B \frac{dr}{r} \end{aligned}$$

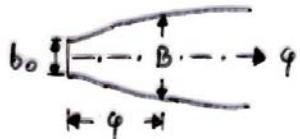
$$\frac{q Q}{360 K} = (b_0 - \alpha_1 r_0) \ln \frac{r_1}{r_0} + \alpha_1 (r_1 - r_0) + B \ln \frac{R}{r_1}$$

$$B = b_0 + \alpha_1 (r_1 - r_0)$$

$$\boxed{\frac{q Q}{360 K} = (b_0 - \alpha_1 r_0) \ln \frac{r_1}{r_0} + (B - b_0) + B \ln \frac{R}{r_1}}$$

### Βήματα υπολογισμού της ακτίνας R

1. Γραφικός προβολοριθμός του ύψους B συναρτήσει της γωνίας φ



2. Προβολοριθμός του ευντελεστή α<sub>1</sub>

$$\alpha_1 = \cot \beta_1 + \cot \beta_2$$

3. Προβολοριθμός της ακτίνας τ<sub>1</sub>

$$t_1 = \frac{B - b_0}{\alpha_1} + t_0$$

4. Εγγραφή της ανωτέρω απόδειχθείσας εξίσωσης  
που παρέχει την ακτίνα R ως ευνάρτηση της γωνίας φ

Πρακτικός τύπος για τη στρέψη K

$$K = 87 \frac{H}{n}$$

H : ωφέλιμο ύψος πτώσης [m]

(κατασκευαστικό ύψος πτώσης)

n : ταχύτητα περιετροφής υδροετρόβιλου (ετροφές ανά λεπτό)

[1/min]

K : [m<sup>2</sup>/sec]