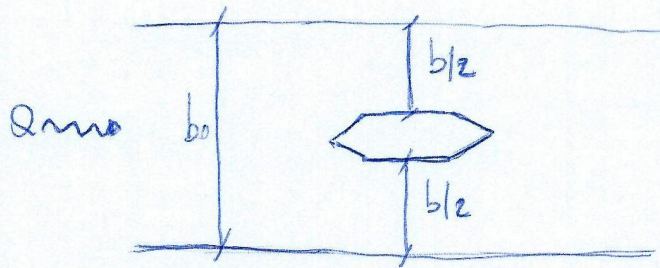


Risultato idraulico e funzione di Bresse: pile di ponti (restringimenti)

La pile di un ponte causa inevitabilmente un restringimento della corrente. Le caratteristiche della corrente indisturbata sono $Y_0, b_0, \Omega_0, E, F_{r0}$ e Q . È noto il rapporto di restringimento $r = \frac{b}{b_0}$ tra lunghezza b_0 e lunghezza ristretta b :



Supponiamo che la pile non alteri il carico del moto:

$$H_r = H_0 \Rightarrow E_r + \eta_r = E_0 + \eta_0$$

La quota del fondo è sempre la stessa, $\eta_r = \eta_0$, quindi:

$$E_r = E_0 \Rightarrow Y_0 + \frac{Q^2}{2gY_0^3} = Y_r + \frac{Q^2}{2gY_r^3}$$

Definiamo due rapporti:

$$q_0 = \frac{Q}{b_0}$$

$$q_r = \frac{Q}{b_r}$$

Quindi:

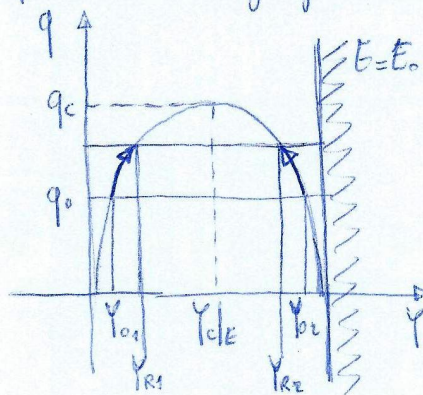
$$Y_0 + \frac{q_0^2}{2gY_0^2} = Y_r + \frac{q_r^2}{2gY_r^2}$$

Notiamo che:

$$\frac{q_r}{q_0} = \frac{Q/b_r}{Q/b_0} = \frac{b_0}{b_r} = \frac{1}{r} \Rightarrow q_r > q_0 \text{ sempre}$$

poiché $\frac{1}{r} > 1$

Recuperiamo il grafico q, Y da $q = Y\sqrt{2g(E-Y)}$:



Dalla q_r , si ha corrente veloce per Y_{r1} , infatti $Y_{01} < Y_{r1} < Y_c$, e corrente lenta per Y_{r2} , infatti $Y_c < Y_{r2} < Y_{02}$.

In particolare:

- 1) $Y_{01} < Y_{r1} < Y_c$: corrente veloce, deflusso su, percettore, alveo benestante. La profondità b aumenta un po' nel restringimento ($Y_{r1} > Y_{01}$) e poi tende a quella uniforme verso valle con profilo b_r . A valle la profondità è un po' più alta di quella di monte;
- 2) $Y_c < Y_{r2} < Y_{02}$: corrente lenta, deflusso subacqueo, alveo fluviale. La profondità diminuisce un po' nel restringimento ($Y_{r2} < Y_{02}$) e poi si collega a quella di valle. Verso monte il profilo è di tipo f_1 : si innalza di un ΔY subito prima del restringimento.

È possibile calcolare l'innalzamento con la relazione di Yarnell (1934):

$$\frac{\Delta Y}{Y_0} = C_y (C_y - 0,6 + 5 F_{r0}^2) \left[1 - \frac{b}{b_0} + 15 \left(1 - \frac{b}{b_0} \right)^4 \right] F_{r0}^2$$

È una formula sperimentale/empirica. C_y varia a seconda della forma della pile:

rettangolare



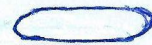
$$C_y = 1,25$$

triangolare



$$C_y = 1,05$$

arrotondata

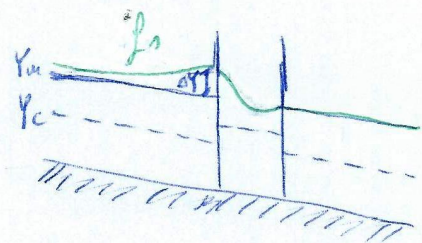
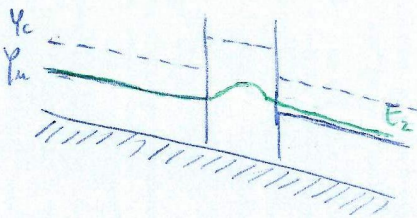


$$C_y = 0,95$$

Nei due casi misti si ha:

1) TORRENTIZIO $q_R < q_c$

2) FLUVIALE $q_R < q_c$



La casistica non si esaurisce qui. Infatti può accadere che $q_R > q_c$. In tal caso defluisce la portata massima $q_{max} = q_c$. Quindi si avrà $q_R = q_c$. Perciò:

$$\Omega \cdot V_c = \sqrt{g Y_c} \cdot \Omega \Rightarrow \frac{Q_c}{b} = \sqrt{g Y_c} \cdot Y_c \cdot b \Rightarrow q_c = \sqrt{g Y_c^3} = q_R$$

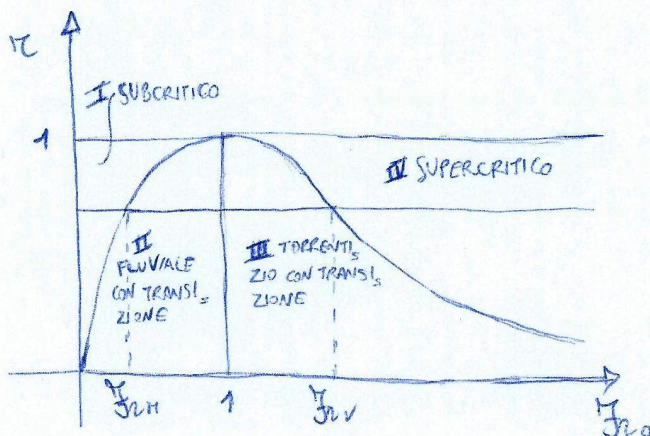
$$\Rightarrow \sqrt{g Y_c^3} = \sqrt{g \cdot \left(\frac{2}{3} E_0 \right)^3} = q_R \Rightarrow E_0 = \frac{3}{2} \left(\frac{q_R^2}{g} \right)^{1/3} = Y_0 + \frac{q_0^2}{2g Y_0^2}$$

$$\Rightarrow \frac{3}{2} \sqrt[3]{\frac{q_R^2}{Y_0^3 g}} = 1 + \frac{q_0^2}{2g Y_0^3} \Rightarrow \frac{3}{2} \sqrt[3]{\frac{q_0^2}{2^2 Y_0^3 g}} = 1 + \frac{q_0^2}{2g Y_0^3} \quad \text{poiché } q_R = \frac{q_0}{2}$$

$$\text{Ma } F_{r0}^2 = \frac{Q_0^2}{g} \cdot \frac{b}{\Omega_0^3} = \left(\frac{Q_0}{b} \right)^2 \cdot \frac{1}{g \cdot Y_0^3} = \frac{q_0^2}{g Y_0^3}$$

$$\frac{3}{2} \left(\frac{F_{r0}^2}{2^2} \right)^{1/3} = 1 + \frac{F_{r0}^2}{2} \quad \text{equazione della curva dei ponti}$$

La curva dei ponti è:



$$Y_{cr} = k_r \sqrt[3]{\frac{Q^2}{g b^2 F_{r_{lim}}^2}} \quad Y_r = \sqrt[3]{\frac{Q^2}{g b^2 F_{r_{lim}}^2}}$$

$$F_{r_{th}}^2 = \frac{q_0^2}{g Y_{th}^3}$$

$$F_{r_v}^2 = \frac{q_0^2}{g Y_v^3}$$

Si ha:



$$k_r = 1,135$$



$$k_r = 1,085$$



$$k_r = 1,050$$

Definiamo Fr_{crit} e Fr_{crit}'' in relazione alle varie zone:

- I: valori di Fr_0 minore di Fr_{crit} (valore di soglia definito dal ramo ascendente della curva). La corrente indisturbata è lenta e il rapporto di restringimento è abbastanza elevato affinché nel restringimento si abbia deflusso subcritico:

$$Fr_0 < 1, Fr < Fr_{crit} \Rightarrow q < q_{max} \Rightarrow Y_2 = Y_0 + \Delta Y \quad (\Delta Y \text{ di Fennell})$$

- II: valori di Fr_0 maggiori di Fr_{crit} , ma minori di 1. Siamo nel caso fluviale con transizione. Il rapporto α è troppo basso per consentire il passaggio indisturbato della corrente:

$$Fr_0 < 1, Fr > Fr_{crit} \Rightarrow q = q_{max} \Rightarrow$$

- III: valori di Fr_0 minori di Fr_{crit}'' (valore di soglia definito dal ramo discendente della curva). La corrente indisturbata è veloce e il rapporto di restringimento è troppo basso per mantenere il carico specifico indisturbato:

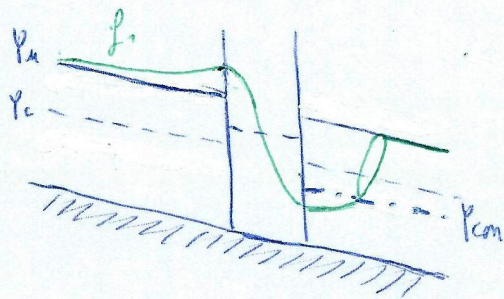
$$Fr_0 > 1, Fr < Fr_{crit}'' \Rightarrow q = q_{max} \Rightarrow Y_2 =$$

- IV: valori di Fr_0 maggiori di Fr_{crit}'' . La corrente indisturbata è veloce e il rapporto α è abbastanza elevato affinché il deflusso attraverso il restringimento rimanga supercritico:

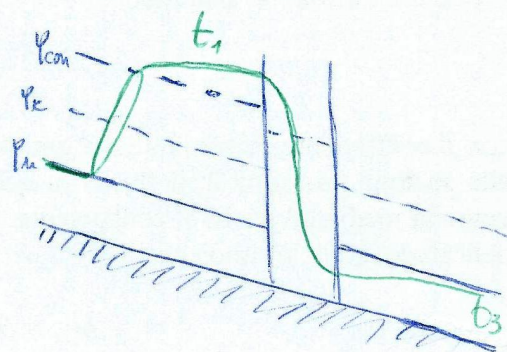
$$Fr_0 > 1, Fr > Fr_{crit}'' \Rightarrow q < q_{max} \Rightarrow Y_2 = Y_0$$

Schematicamente i casi II e III sono:

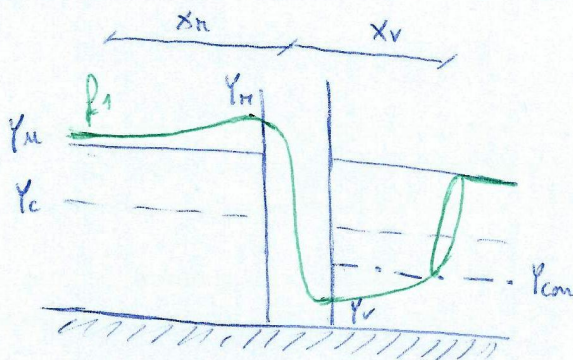
II)



III)



Esercizio su pile di ponte con risalto a valle:



$$Q = 600 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$k_s = 35 \text{ m}^{1/3} \text{ s}^{-1}$$

$$b_0 = 100 \text{ m}$$

$$b = 80 \text{ m}$$

$$i_f = 0,0050$$

$$\tau = \frac{b}{b_0} = 0,80$$

Per alveo rettangolare infinitamente largo:

$$Y(u) = \left(\frac{Q}{b_0 k_s \sqrt{i_f}} \right)^{3/5} = 1,70 \text{ m}$$

Per alveo rettangolare:

$$Y(c) = \sqrt[3]{\frac{Q^2}{g \cdot b^2}} = 1,54 \text{ m} < 1,70 \text{ m} = Y(u) \Rightarrow \text{alveo fluviale}$$

Quindi:

$$Fr_0^2 = \frac{Q^2}{g} \cdot \frac{b_0}{\Omega_0^3} = 0,747 \Rightarrow Fr_0 = 0,864$$

$$Y_{con}(u) = Y_u \cdot \frac{-1 + \sqrt{1 + 8 Fr_0^2}}{2} = 1,39 \text{ m}$$

$$Fr_{con}^2 = \frac{Q^2}{g} \cdot \frac{b_0}{\Omega_{con}^3} = 1,37 \Rightarrow Fr_{con} = 1,17$$

Dal grafico, entrando con Fr_0 e τ :

$$Fr_{con} = 0,53$$

$$Fr_{con} = 1,75$$

$k_2 = 1,135$ per pile rettangolari

$$\Rightarrow Y_v = \sqrt[3]{\frac{Q^2}{g b_0^2 Fr_{con}^2}} = 1,09 \text{ m}$$

$$Y_m = k_2 \sqrt[3]{\frac{Q^2}{g b_0^2 Fr_{con}^2}} = 2,67 \text{ m}$$

Postando ora $x_0 = 0$, usiamo la formula di Bresse per calcolare gli effetti sulla corrente del ponte, partiamo da monte:

$$K = \frac{Y_c}{Y_u} = 0,306$$

$$\cos b = -0,6046$$

$$y_0 = \frac{Y_m}{Y_u} = 1,57$$

$$y = \frac{Y_{con}(1,01)}{Y_u} = 1,01$$

$$\phi(y_0) = \frac{0,2389 + 0,2315}{2} = 0,2352$$

$$\phi(y) = 1,4192$$

$$\Rightarrow x - x_0 = \frac{Y_u}{i_f} \left\{ (y - y_0) - (1 - K^3) [\phi(y) - \phi(y_0)] \right\} \approx -294 \text{ m} = x_u$$

Passiamo agli effetti a valle:

$$K = \frac{Y_c}{Y_u} = 0,306$$

$$\cos b = -0,6046$$

$$y_0 = \frac{Y_v}{Y_u} = 0,62$$

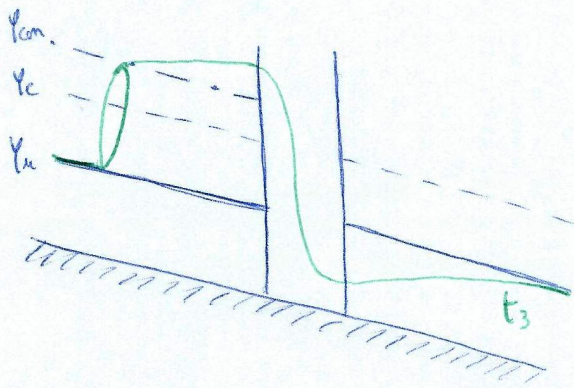
$$y = \frac{Y_{con}}{Y_u} = 0,82 \text{ m}$$

$$\phi(y_0) = 0,0584$$

$$\phi(y) = 0,3886$$

$$\Rightarrow x - x_0 = \frac{Y_u}{i_f} \left\{ (y - y_0) - (1 - K^3) [\phi(y) - \phi(y_0)] \right\} \approx 39 \text{ m} = x_v$$

Esercizio su pile di ponte con risalita a monte:



$$Q = 600 \text{ m}^3/\text{s} \quad k_s = 35 \text{ m}^{1/3} \text{ s}^{-1}$$

$$b_0 = 100 \text{ m} \quad b = 80 \text{ m}$$

$$i_f = 1,20\% = 0,0120$$

$$r = b/b_0 = 0,8$$

Per alveo rettang. largo:

$$y_n = \left(\frac{Q}{b_0 k_s i_f} \right)^{1/5} = 1,31 \text{ m} \quad y_c = \sqrt[3]{\frac{Q^2}{g b_0^2}} = 1,54 \text{ m}$$

$$Fr_0^2 = \frac{Q^2}{g} \cdot \frac{b_0}{b^3} = 1,63 \Rightarrow Fr_0 = 1,28$$

L'alveo è benovizioso, inoltre:

$$y_{con} = \frac{-1 + \sqrt{1 + 8 Fr_0^2}}{2} \cdot y_n = 1,80 \text{ m}$$

Dal grafico:

$$Fr_{con}^* = 0,53$$

$$Fr_{un}^* = 1,75$$

$k_r = 1,135$ per pile rettangolari

$$\Rightarrow y_n = \sqrt[3]{\frac{Q^2}{g b_0^2 Fr_{un}^2}} \cdot k_r = 2,67 \text{ m}$$

$$y_v = \sqrt[3]{\frac{Q^2}{g b^2 Fr_{con}^2}} = 1,06 \text{ m}$$

Formula di Bresse ($x_0 = 0,00 \text{ m}$):

- a monte:

$$K = \frac{y_c}{y_u} = 1,176$$

$$y = \frac{y_{con}}{y_u} = 1,37$$

$$y_0 = \frac{y_v}{y_u} = 2,04 \quad \cos b = -0,6046$$

$$\phi(y_0) = 0,1263$$

$$\phi(y) = \frac{0,3285 + 0,3758}{2} = 0,32215$$

$$\Rightarrow x - x_0 = \frac{y_u}{i_f} \left\{ (y - y_0) - (1 - K^3) [\phi(y) - \phi(y_0)] \right\} \approx 60 \text{ m} = x_u$$

- a valle:

$$K = 1,176$$

$$y = \frac{y_u (1 + 0,01)}{y_u} = 1,01$$

$$y_0 = \frac{y_v}{y_u} = 0,81 \quad \cos b = -0,6046$$

$$\phi(y) = 1,4192$$

$$\phi(y_0) = \frac{0,3452 + 0,3886}{2} = 0,36725$$

$$\Rightarrow x - x_0 = \frac{y_u}{i_f} \left\{ (y - y_0) - (1 - K^3) [\phi(y) - \phi(y_0)] \right\} \approx 34 \text{ m} = x_v$$