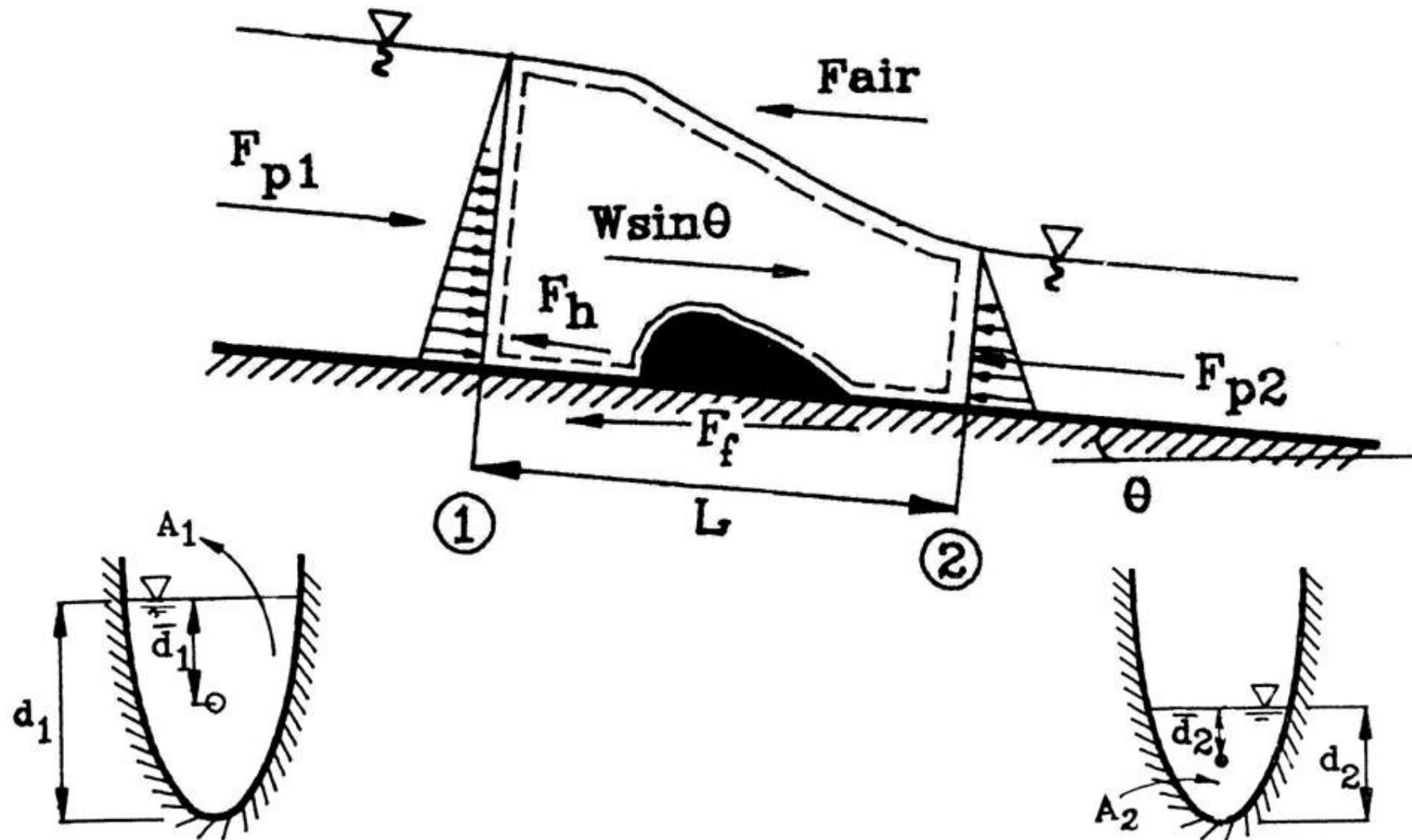


# اصل اندازه حرکت در کانال های باز

اصل اندازه حرکت هنگامی مورد استفاده قرار می گیرد که نیروهای خارجی موثر بر حجم کنترل انتخابی از جریان مشخص و یا قابل صرفنظر کردن باشند



$$F_{P1} - F_{P2} - F_f - F_h - F_{air} + W \sin \theta = \rho Q (\beta_2 V_2 - \beta_1 V_1)$$

$F_f$  = نیروی اصطکاک در کف کانال  $F_{p1}$  و  $F_{p2}$  = نیروهای فشاری در مقاطع ۱ و ۲

$W \sin \theta$  = مولفه وزن در  $F_{air}$  = نیروی ناشی از مقاومت هوا بر روی جریان  
جهت شیب

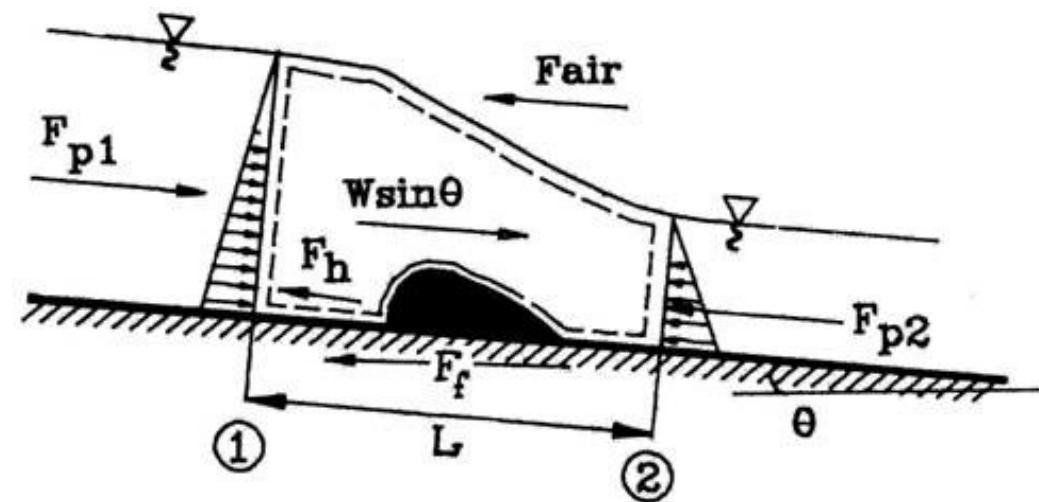
$F_h$  = نیروی ناشی از وجود منع در مسیر جریان

$$F_{P1} - F_{P2} - F_{ext} = \rho Q (\beta_2 V_2 - \beta_1 V_1)$$

$$F_{P1} = \gamma \bar{d}_1 \cos \theta A_1$$

$$F_{P2} = \gamma \bar{d}_2 \cos \theta A_2$$

فاصله مرکز سطح مقاطع  $A_2$ ،  $A_1$  تا سطح آزاد مربوطه  $= \bar{d}_2, \bar{d}_1$



$$\gamma \bar{d}_1 \cos\theta A_1 - \gamma \bar{d}_2 \cos\theta A_2 + F_{ext} = \rho Q (\beta_2 V_2 - \beta_1 V_1)$$

$$F_{ext} = [(\rho Q \beta_2 V_2 + \gamma \bar{d}_2 \cos\theta A_2) - (\rho Q \beta_1 V_1 + \gamma \bar{d}_1 \cos\theta A_1)]$$

$$\frac{F_{ext}}{\gamma} = \left( \frac{\beta_2 Q^2}{gA_2} + \bar{d}_2 \cos\theta A_2 \right) - \left( \frac{\beta_1 Q^2}{gA_1} + \bar{d}_1 \cos\theta A_1 \right)$$

$$\beta_1 = \beta_2 = 1 \quad \& \quad \cos\theta = 1$$

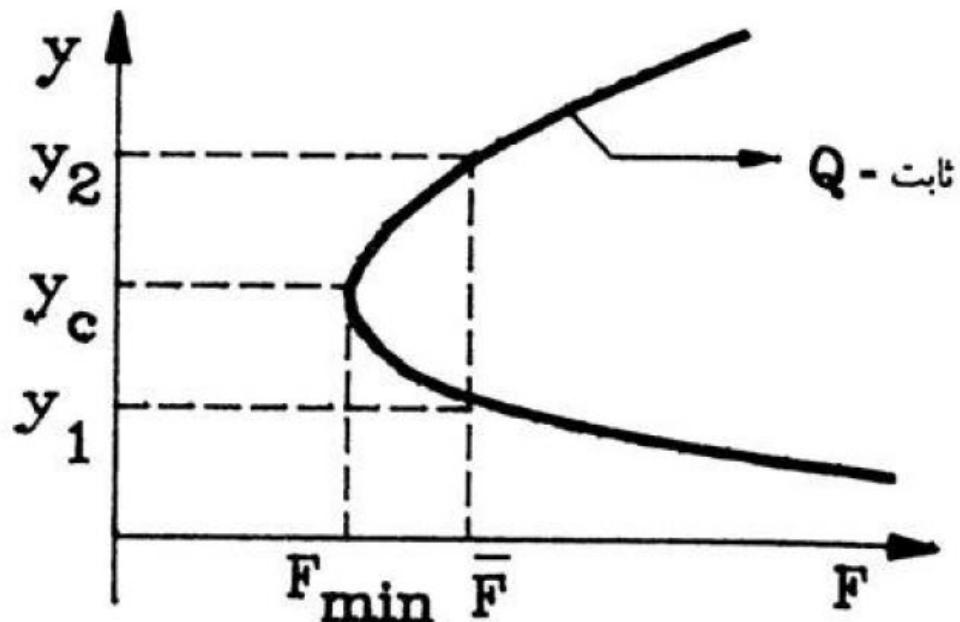
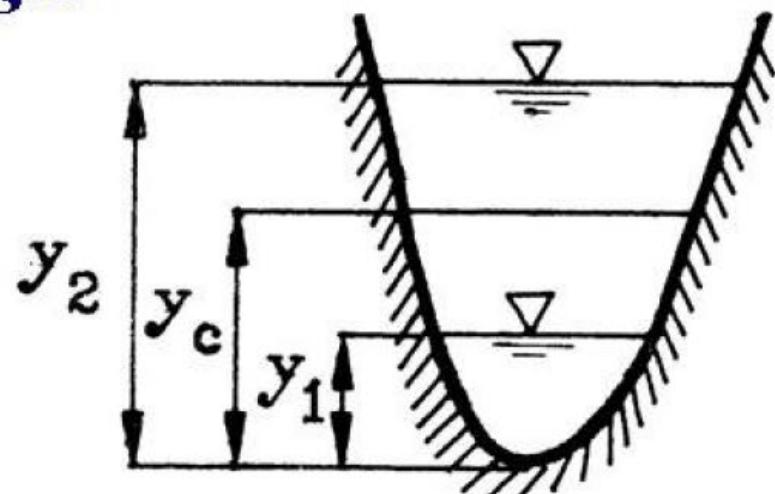
$$\frac{F_{ext}}{\gamma} = \left( \frac{Q^2}{gA_2} + \bar{y}_2 A_2 \right) - \left( \frac{Q^2}{gA_1} + \bar{y}_1 A_1 \right)$$

# نیروی مخصوص

$$F = \frac{Q^2}{gA} + \bar{y} A$$

$$\frac{F_{ext}}{\gamma} = \frac{W \sin\theta - F_f - F_h}{\gamma} = F_2 - F_1$$

$$F = \frac{Q^2}{gA} + \bar{y} A$$



$$F = \frac{Q^2}{gA} + \bar{y} A$$

## منحنی F-y

الف - مقدار  $F_{min}$  ( حداقل نیروی مخصوص) در عمقی حاصل می گردد که همان عمق بحرانی است

$$F = \frac{Q^2}{gb} + by \times \frac{y}{2} = \frac{Q^2}{gb} \left( \frac{1}{y} \right) + b \frac{y^2}{2} \quad \longleftarrow \text{کanal مستطیلی}$$

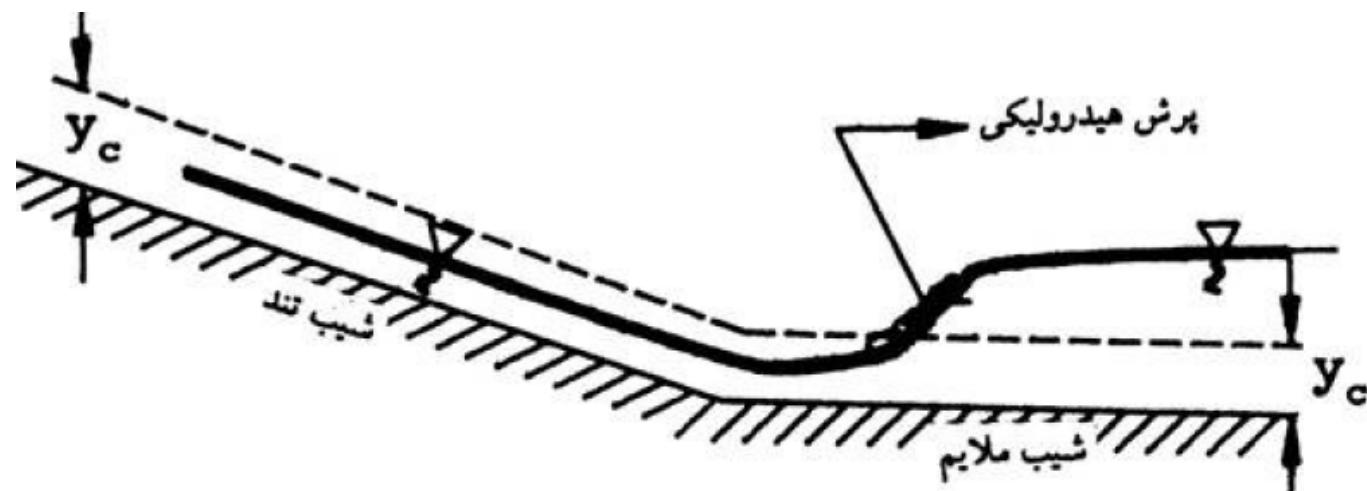
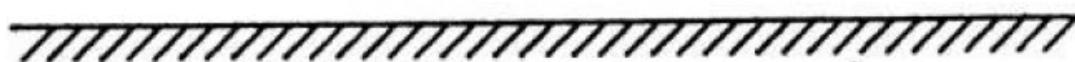
$$\frac{dF}{dy} = \frac{Q^2}{gb} \left( -\frac{1}{y^2} \right) + by = 0 \Rightarrow y = \left( \frac{q^2}{g} \right)^{\frac{1}{3}} = y_c$$

$$F_{min} = \frac{Q^2}{gb} + \frac{by_c^2}{2} = \frac{bq^2}{gy_c} + \frac{by_c^2}{2} = \frac{3}{2} by_c^2$$

ب - به ازاء هر نیروی مخصوص ثابت ( $F$ ) دو عمق از جریان مشخص می شود که یکی وضعیت فوق بحرانی و دیگری وضعیت زیر بحرانی از جریان را نشان می دهد، اعماق مزدوج

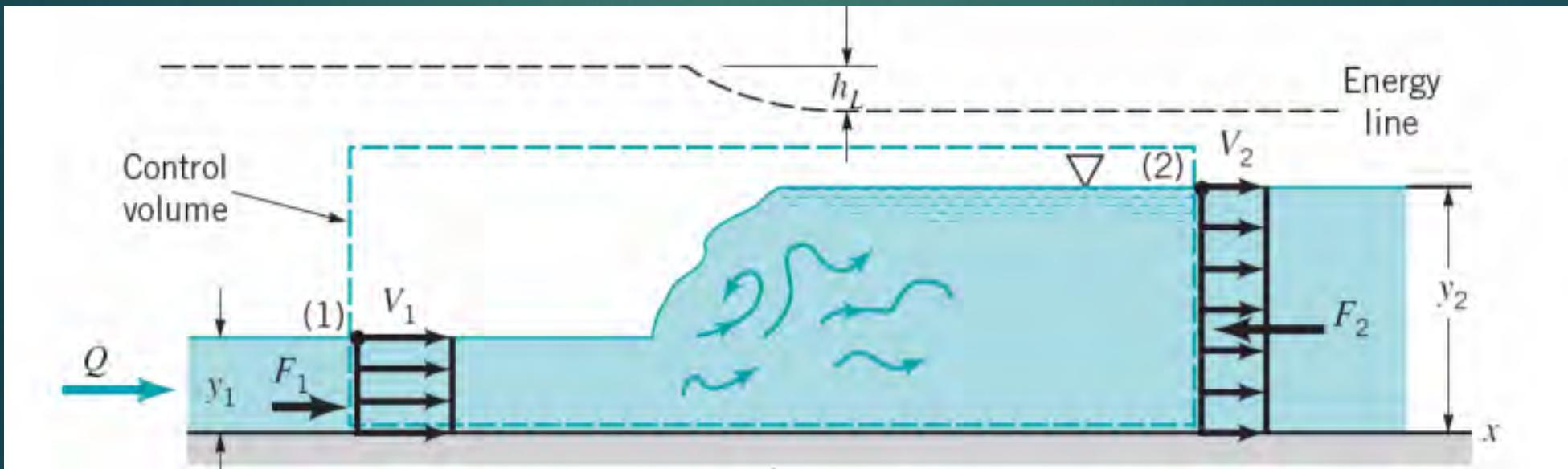
# پرش هیدرولیکی

هرگاه به دلیلی تبدیل سریع جریان از فوق بحرانی به زیر بحرانی پیش آمده، انبساط سریع جریان در این فاصله توام با آشستگی و افت انرژی موضعی زیادی می‌باشد که این پدیده پرش هیدرولیکی نامیده می‌شود.



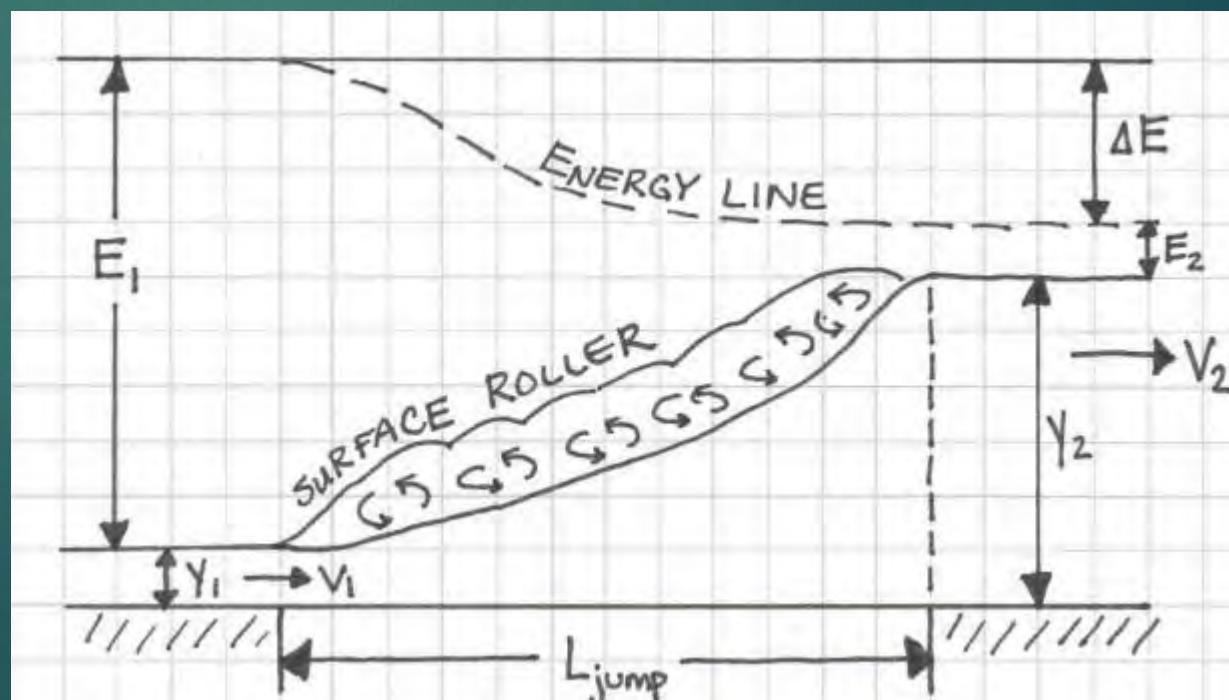
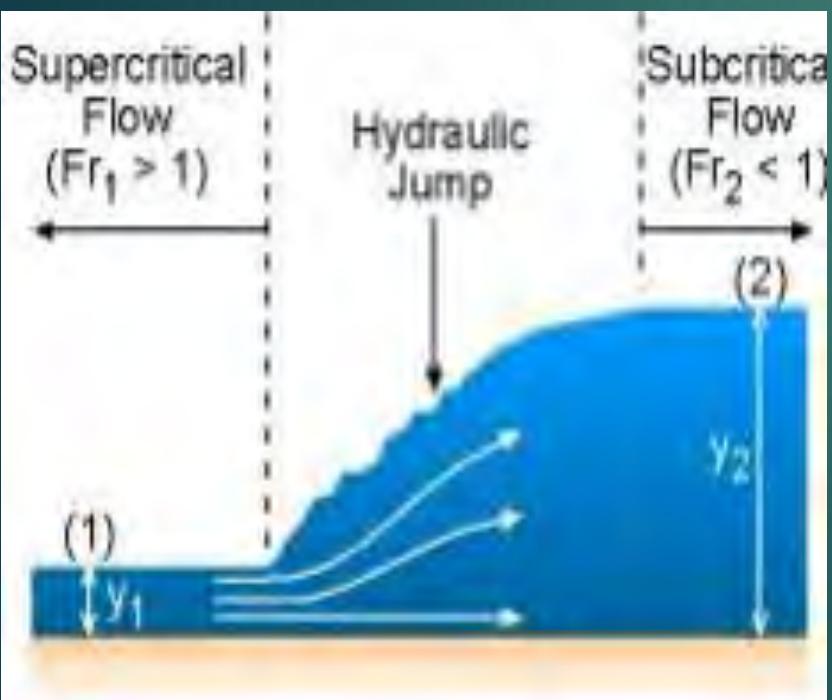
# Hydraulic Jump

- When flow is supercritical in a upstream section of a channel and is then forced to become subcritical in a downstream section, the **Hydraulic Jump** occurs.



- Conjugate depths refer to the depth ( $y_1$ ) upstream and the depth ( $y_2$ ) downstream of the hydraulic jump.

# Hydraulic Jump

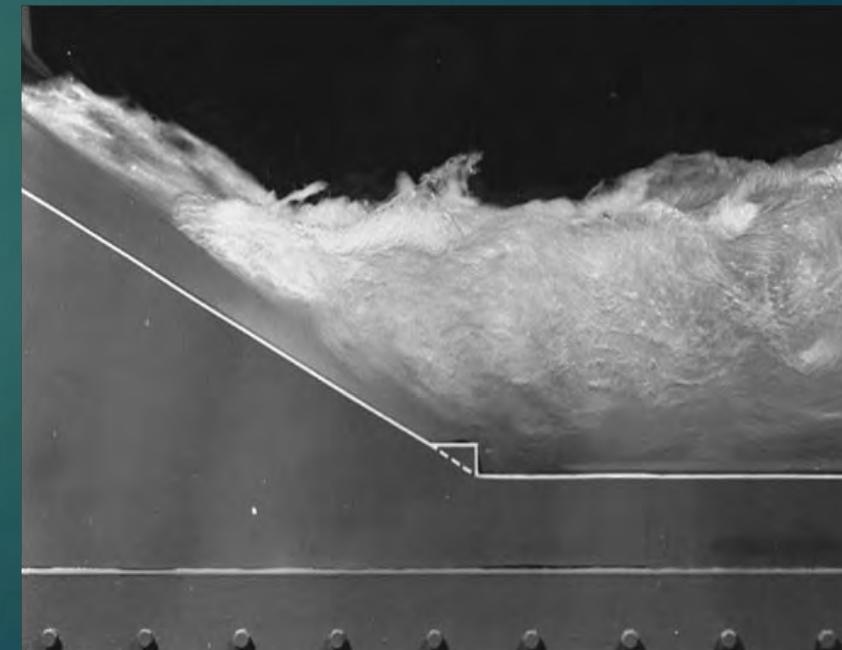
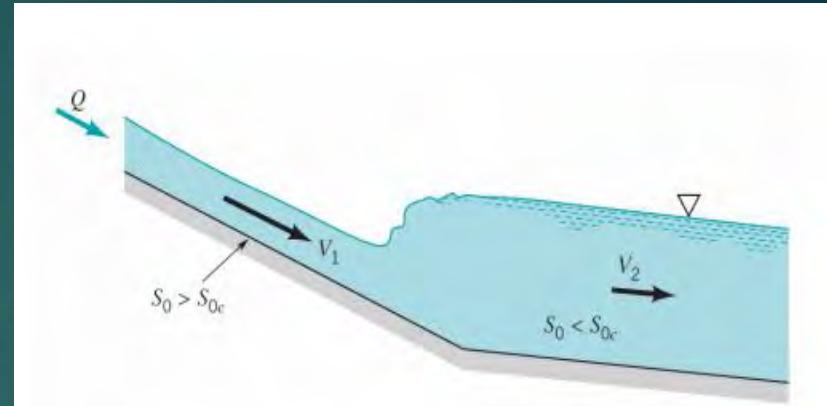


# Hydraulic Jump



# Hydraulic Jump

- Jump caused by a change in channel slope.
- Jump caused by a hydraulic structure



# Hydraulic Jump

- Jump classification

$Fr_1$	$y_2/y_1$	Classification	Sketch
<1	1	Jump impossible	
1 to 1.7	1 to 2.0	Standing wave or undulant jump	
1.7 to 2.5	2.0 to 3.1	Weak jump	
2.5 to 4.5	3.1 to 5.9	Oscillating jump	
4.5 to 9.0	5.9 to 12	Stable, well-balanced steady jump; insensitive to downstream conditions	
>9.0	>12	Rough, somewhat intermittent strong jump	

# پرس هیدرولیکی - ۱

$$\frac{F_{ext}}{\gamma} = \frac{W \sin\theta - F_f - F_h}{\gamma} = F_2 - F_1$$

$$F_{ext} = W \sin\theta - F_f = 0 \Rightarrow F_2 = F_1$$

$$\frac{Q^2}{gA_1} + \bar{y}_1 A_1 = \frac{Q^2}{gA_2} + \bar{y}_2 A_2$$

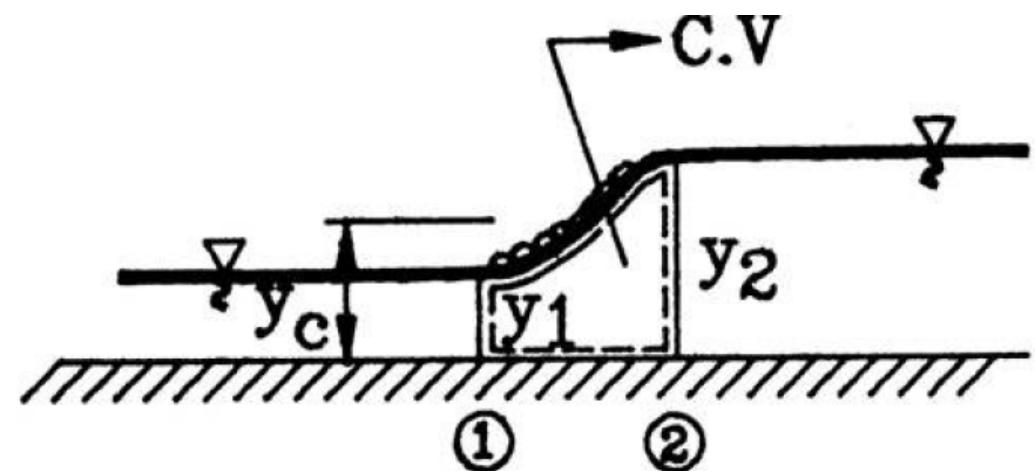
عمق اولیه پرش و  $y_2$  عمق ثانویه پرش

$$E_1 - \Delta E j = E_2$$

$$\Delta E j = E_1 - E_2 = \left( y_1 + \frac{V_1^2}{2g} \right) - \left( y_2 + \frac{V_2^2}{2g} \right)$$

$$Pj = \gamma Q \Delta E j$$

$$\eta = \frac{E_2}{E_1} \times 100$$



## مثال

مثال: ارتباط بین دو عمق اولیه و ثانویه و نیز انرژی از دست رفته در پوش هیدرولیکی در یک کanal مستطیلی را بدست آورید.

$$F_1 = F_2 \Rightarrow \frac{q^2}{gy_1} + \frac{y_1^2}{2} = \frac{q^2}{gy_2} + \frac{y_2^2}{2}$$

$$\frac{q^2}{gy_1} \left( \frac{1}{y_1} + \frac{1}{y_2} \right) = \frac{1}{2} (y_2^2 - y_1^2) = \frac{1}{2} (y_2 - y_1)(y_2 + y_1)$$

$$\frac{q^2}{gy_1 y_2} = \frac{1}{2} (y_1 + y_2)$$

$$q = V_1 y_1 = V_2 y_2$$

$$\left. \begin{array}{l} \frac{V_1^2}{g} y_1^2 = \frac{1}{2} (y_1 + y_2) \\ q = V_1 y_1 = V_2 y_2 \end{array} \right\} \Rightarrow \frac{V_1^2 y_1^2}{gy_1 y_2} = \frac{1}{2} (y_1 + y_2)$$

$$\frac{V_1^2}{g} = \frac{1}{2} \left( \frac{y_2}{y_1} \right) (y_1 + y_2)$$

$$\Rightarrow \frac{V_1^2}{g} = Fr_1^2 = \frac{1}{2} \left( \frac{y_2}{y_1} \right) \left( \frac{y_2}{y_1} + 1 \right)$$

$$\frac{y_2}{y_1} = \left( \sqrt{1 + 8Fr_1^2} - 1 \right)$$

$$\frac{y_1}{y_2} = \left( \sqrt{1 + 8Fr_2^2} - 1 \right)$$

$$y_2 = -\frac{y_1}{2} + \sqrt{\left( \frac{y_1}{2} \right)^2 + \frac{2q^2}{gy_1}}$$

$$y_1 = -\frac{y_2}{2} + \sqrt{\left( \frac{y_2}{2} \right)^2 + \frac{2q^2}{gy_2}}$$

## مثال

مثال: آب با دیسی ۱۰ متر مکعب بر ثانیه در یک کانال ذوزنقه ای به عرض کف ۷ متر و شیب کناره های ۱:۱ جلوی است  
اگر عمق تقویه پوش هیدرولیکی در این کانال  $1/5$  متر باشد عمق اولیه مربوطه را تعیین کنید  
افت انرژی در طول پوش را نیز بحسب آورید.

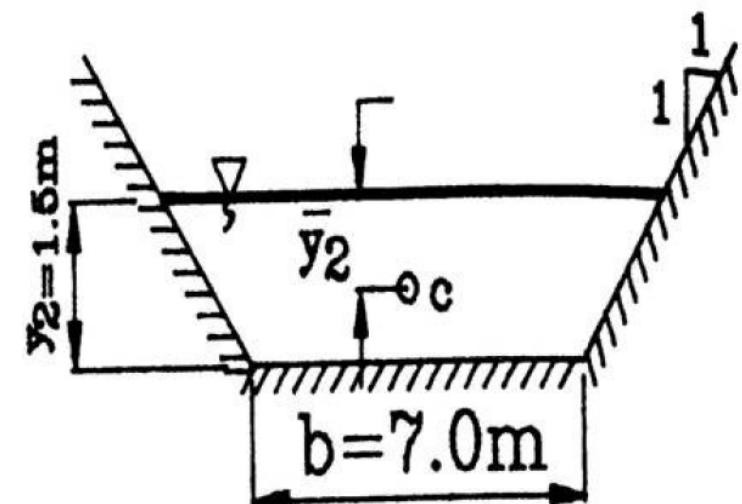
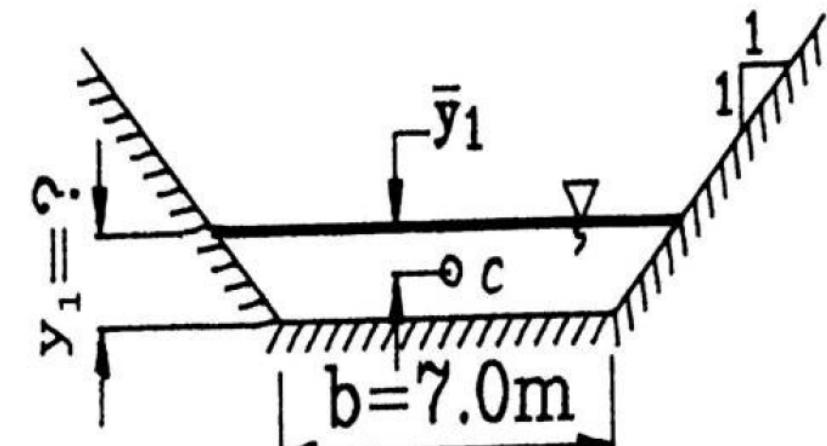
$$A_2 = y_2(b + zy_2) = 1.5(7 + 1.5) = 12.75 \text{ m}^2$$

$$V_2 = \frac{Q}{A_2} = \frac{10}{12.75} = 0.784 \text{ m/s}$$

$$T_2 = b + 2zy_2 = 7 + 2 \times 1.5 = 10.0 \text{ m}$$

$$D_2 = \frac{A_2}{T_2} = \frac{12.75}{10} = 1.275 \text{ m}$$

$$Fr_2 = \frac{V_2}{\sqrt{gD_2}} = \frac{0.784}{\sqrt{9.81 \times 1.275}} = 0.222 < 1$$



## ادامه مثال

$$A_2 \bar{y}_2 = z y_2 \times y_2 \times \frac{y_2}{2} + b y_2 \times \frac{y_2}{2} = \frac{z y_2^3}{3} + \frac{b y_2^2}{2}$$

$$A_2 \bar{y}_2 = \frac{1.5^3}{3} + \frac{7(1.5)^2}{2} = 9 m^3$$

$$F_1 = F_2 \Rightarrow \frac{100}{9.81 y_1 (7 + y_1)} + \frac{y_1^3}{3} + \frac{7 y_1^2}{2} = \frac{100}{9.81 \times 12.75} + 9$$

$$\frac{10.194}{y_1 (7 + y_1)} + \frac{1}{3} y_1^3 + 3.5 y_1^2 = 9.8 \quad \Rightarrow y_1 = 0.146 m$$

$$A_1 = y_1 (b + z y_1) = 0.146 (7 + 0.146) = 1.043 m^3$$

$$E_1 = y_1 + \frac{Q^2}{2gA_1^2} = 0.146 + \frac{100}{2 \times 9.81 \times 1.043^2} = 4.83 m$$

$$E_2 = y_2 + \frac{Q^2}{2gA_2^2} = 1.5 + \frac{100}{2 \times 9.81 \times 1.043^2} = 1.53 m$$

$$\Delta E_j = E_1 - E_2 = 4.83 - 1.53 = 3.3 m$$

## مثال

مثال: در مسیر یک کانال مستطیلی به عرض ۵ متر که در آن آبی با دبی  $20 \text{ m}^3/\text{s}$  جریان دارد، یک دریچه کشویی به گونه ای قرار می گیرد که فاصله آن از کف کانال  $170$  متر می باشد.

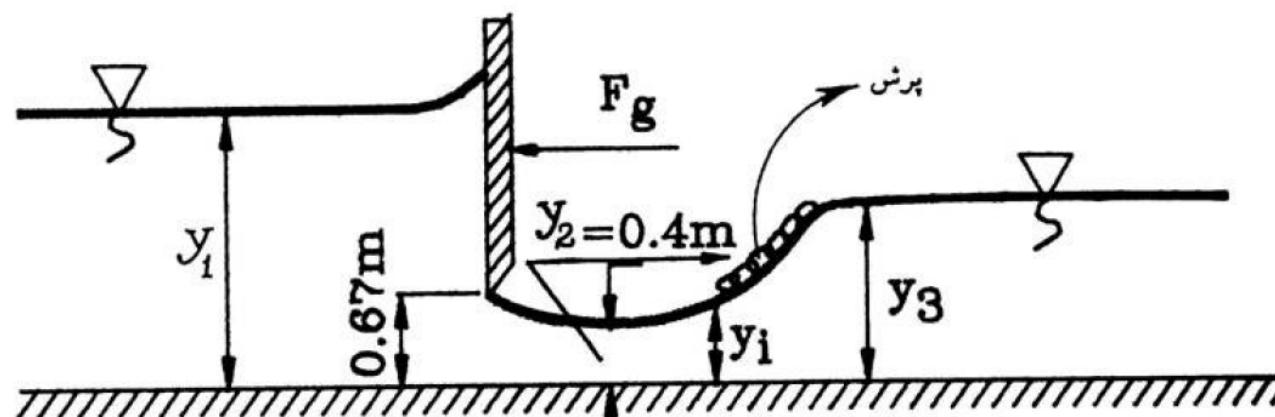
چنانچه عمق جریان در مقطع انقباض برابر  $14$  متر و جریان در قسمت پایین دست دریچه یکنواخت، با عمقی معادل  $5/2$  متر فرض گردد، موارد زیر را تحقیق و محاسبه کنید

الف\_ اثبات نمایید که در پایین دست دریچه پرش هیدرولیکی انجام می شود

ب\_ افت انرژی در طول پرش را بدست آورده و توان مصرفی در طول پرش را محاسبه نمایید

ج\_ اگر افت انرژی موضعی در جریان آب تر زیر دریچه تا مقطع انقباض برابر با  $5/0$  ارتفاع معادل انرژی سرعتی در مقطع انقباض بشود عمق آب قبل از دریچه را محاسبه کنید

د\_ نیروی وارد بر دریچه را محاسبه نمایید



## ادامه مثال

(الف)

$$q = \frac{Q}{b} = \frac{20}{5} = 4 \text{ m}^3/\text{s.m}$$

$$y_c = \left( \frac{q^2}{g} \right)^{1/3} = \left( \frac{16}{9.81} \right)^{1/3} = 1.177 \text{ m}$$

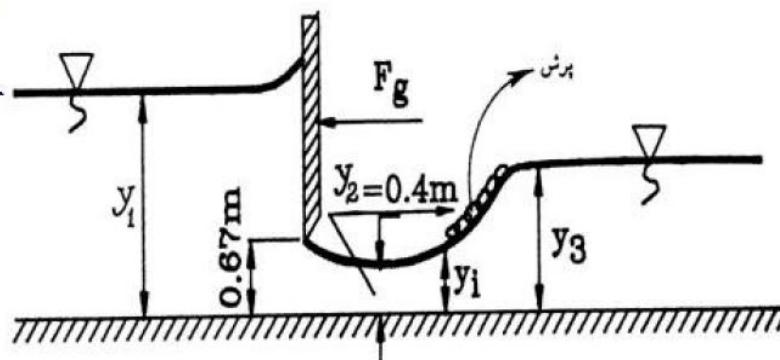
$$\begin{aligned} 0.4 \langle 1.177 \Rightarrow Fr \rangle 1 \\ 2.5 \rangle 1.177 \Rightarrow Fr \langle 1 \end{aligned} \Rightarrow y_i = \sqrt{\frac{y_3^2}{4} + \frac{2q^2}{gy_3}} - \frac{y_3}{2}$$
$$\Rightarrow y_i = \sqrt{\frac{2.5^2}{4} + \frac{2 \times 16}{9.81 \times 2.5}} - \frac{2.5}{2} = 0.443 \rangle 0.4$$

## ادامه مثال

$$\Delta E_j = \frac{(y_3 - y_i)^3}{4y_3y_i} = \frac{(2.5 - 0.443)^3}{4 \times 2.5 \times 0.443} = 1.97 \text{ m} \quad (\text{ب})$$

$$E_1 - \Delta E = E_2 \Rightarrow E_1 = E_2 + \Delta E \quad (\text{ج})$$

$$y_1 + \frac{q^2}{2gy_1^2} = y_2 + \frac{1.05q^2}{2gy_2^2}$$



$$y_1 + \frac{16}{2 \times 9.81 \times y_1^2} = 0.4 + \frac{1.05 \times 16}{2 \times 9.81 \times 0.4^2}$$

$$\Rightarrow y_1 = 5.73 \text{ m}$$

## ادامه مثال

$$\frac{F_{ext}}{\gamma} = F_2 - F_1 \Rightarrow \frac{WSin\theta - F_f - F_h}{\gamma} = F_2 - F_1 \quad (d)$$
$$\frac{F_{ext}}{\gamma} = F_2 - F_1 \Rightarrow \frac{-F_g}{\gamma} = F_2 - F_1$$

$$F_g = \gamma(F_2 - F_1)$$

$$F_1 = \frac{Q^2}{gA_1} + \bar{y}_1 A_1 = \frac{20^2}{9.81 \times 5 \times 5.73} + 5 \times 5.73 \times \frac{5.73}{2} = 83.51 m^3$$

$$F_2 = \frac{Q^2}{gA_2} + \bar{y}_2 A_2 = \frac{20^2}{9.81 \times 5 \times 0.4} + 5 \times 0.4 \times \frac{0.4}{2} = 20.79 m^3$$

$$F_g = 9806(83.51 - 20.79) = 615.06 KN$$