

## CAPÍTULO 11

### RESSALTO HIDRÁULICO



#### RESSALTO HIDRÁULICO

**Ressalto** → é a passagem brusca do escoamento **torrencial** para o **fluvial** com grande dissipação de energia

Aplicação principal → **bacias de dissipação** de energia a jusante de vertedores de barragens

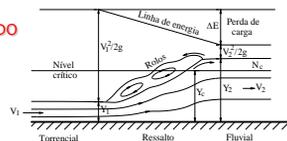
Na **saída** do vertedor → V alta → **torrencial**

No **rio** → escoamento **fluvial**  
A jusante do vertedor **bacia de dissipação** → fixa o ressalto nesse lugar → evita erosão a jusante



#### RESSALTO HIDRÁULICO

##### DESCRIÇÃO DO RESSALTO



- A montante **torrencial** →  $V_1$  alta e  $y_1$  baixo
- A jusante **fluvial** →  $V_2$  baixa e  $y_2$  alto
- **Velocidade diminui** de montante p/ jusante
- Formação de **turbulência** acentuada → **rolos**
- Perda de energia  $\Delta E$ :

$$y_1 + \frac{V_1^2}{2g} = \Delta E + y_2 + \frac{V_2^2}{2g} \rightarrow y_1 \text{ e } y_2 \text{ são as profundidades ou alturas conjugadas}$$

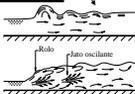
**Altura do ressalto =  $y_2 - y_1$**

## RESSALTO HIDRÁULICO

- Tipos de Ressalto → função do  $Fr_1$  (Froude de montante)

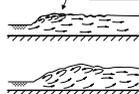
### Ressalto ondulado

$1 < Fr_1 < 1,7$   
 Simples ondulação  
 Não é considerado ressalto  
 Baixa perda de energia



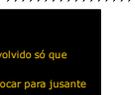
### Ressalto fraco

$1,7 < Fr_1 < 2,5$   
 Aparece separação das superfícies  
 Característica ondular. Ainda não é considerado ressalto  
 Baixa perda de energia



### Ressalto oscilante

$2,5 < Fr_1 < 4,5$   
 Ressalto bem desenvolvido só que oscilante  
 Tendência de se deslocar para jusante  
 Aumenta a perda de energia



### Ressalto estacionário

$4,5 < Fr_1 < 9,0$   
 Ressalto bem desenvolvido e fixo  
 Bom para bacias de dissipação  
 Grande a perda de energia (45 a 70%)



$Fr_1 > 9$  não é bom → abrasão, cavitação

## RESSALTO HIDRÁULICO

- Equação das profundidades conjugadas – Equação fundamental do ressalto

- Parte-se do teorema da quantidade de movimento
- Hipóteses:
  - Regime permanente
  - Canal de declividade fraca
  - Peso na direção do escoamento e força de atrito são opostas e de pequena dimensão
- T.Q.M → a resultante das forças é igual à variação da quantidade de movimento ( $\rho QV$ )
- Vamos ver a dedução!!!

## RESSALTO HIDRÁULICO

- Equação das profundidades conjugadas – Equação fundamental do ressalto

Parte-se do teorema da quantidade de movimento

Hipóteses:

Regime permanente

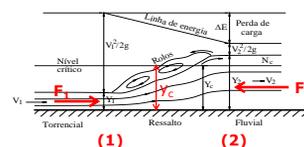
Canal de declividade fraca

Peso na direção do escoamento e força de atrito são opostas e de pequena dimensão

T.Q.M → a resultante das forças que atuam sobre o V.C. é igual à variação da quantidade de movimento ( $\rho QV$ )

Vamos ver a dedução!!!

## RESSALTO HIDRÁULICO



$$T.Q.M \sum F = \int_{sc} (\rho \vec{V} \cdot d\vec{A}) \vec{V}$$

$$F_1 - F_2 = -\rho QV_1 + \rho QV_2 = \rho Q(V_2 - V_1) = \rho Q^2 \left( \frac{1}{A_2} - \frac{1}{A_1} \right)$$

$F_1$  e  $F_2$  são as forças de pressão nas seções 1 (montante) e 2 (jusante) para uma seção qualquer  $F = \gamma \cdot \bar{y} \cdot A$

### RESSALTO HIDRÁULICO

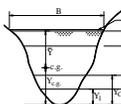
$$F_1 - F_2 = -\rho Q V_1 + \rho Q V_2 = \rho Q (V_2 - V_1) = \rho Q^2 \left( \frac{1}{A_2} - \frac{1}{A_1} \right)$$

$F_1$  e  $F_2$  são as forças de pressão nas seções 1 (montante) e 2 (jusante)

para uma seção qualquer  $F = \gamma \cdot \bar{y} \cdot A$

$\bar{y}$  é a distância vertical entre a superfície e o C.G. da seção  
então,

$$\gamma \cdot \bar{y}_1 \cdot A_1 - \gamma \cdot \bar{y}_2 \cdot A_2 = \rho Q^2 \left( \frac{1}{A_2} - \frac{1}{A_1} \right)$$



desenvolvendo a equação acima fica :

$$\frac{Q^2}{gA_1} + \bar{y}_1 \cdot A_1 = \frac{Q^2}{gA_2} + \bar{y}_2 \cdot A_2 \rightarrow \text{equação geral para qualquer forma de seção}$$

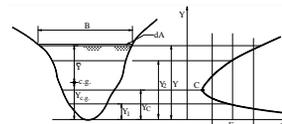
para um valor conhecido de  $Q \rightarrow$  todos os demais termos são função de  $y$

define-se força específica  $\rightarrow F(y) = \frac{Q^2}{gA} + \bar{y} \cdot A$

assim,  $F(y_1) = F(y_2) \rightarrow$  que é a condição para o ressalto estacionário!!!

### RESSALTO HIDRÁULICO

#### Gráfico y x F



no caso do ressalto estacionário,  $F_1 = F_2$

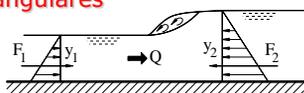
- Se  $y \rightarrow 0$  :  $F \rightarrow \infty$  curva assintótica a ao eixo das abscissas  $\rightarrow y$  diminui  $\rightarrow F$  aumenta
- Se  $y \rightarrow \infty$  :  $F \rightarrow \infty$  curva cresce para direita  $\rightarrow F$  aumenta com  $y$
- Se  $F$  é mínimo  $\rightarrow y = y_c$  (ver dedução na pág. 338) análogo ao caso de E mínimo
- Para um dado valor de  $F \rightarrow$  tem-se dois valores de  $y$ , que são as profundidades conjugadas ( $y_1$  e  $y_2$ )

### RESSALTO HIDRÁULICO

#### Caso de canais retangulares

Teorema da quantidade de movimento :

seção retangular  $\rightarrow A = B \cdot y$  e  $\bar{y} = \frac{1}{2} y$



$$\frac{Q^2}{gB y_1} + \frac{y_1}{2} \cdot B y_1 = \frac{Q^2}{gB y_2} + \frac{y_2}{2} \cdot B y_2$$

dividindo por B, fica :

$$\frac{Q^2}{gB^2 y_1} + \frac{y_1^2}{2} = \frac{Q^2}{gB^2 y_2} + \frac{y_2^2}{2} \rightarrow \text{como } q = \frac{Q}{B}, \text{ fica :}$$

$$\frac{q^2}{g y_1} + \frac{y_1^2}{2} = \frac{q^2}{g y_2} + \frac{y_2^2}{2} \text{ ou } y_1^3 - y_2^3 = \frac{2q^2}{g} \left( \frac{1}{y_2} - \frac{1}{y_1} \right)$$

desenvolvendo, fica :

$$(y_1 - y_2)(y_1 + y_2) = \frac{2q^2}{g} \left( \frac{y_1 - y_2}{y_2 \cdot y_1} \right) \text{ ou } (y_1 + y_2) = \frac{2q^2}{g} \left( \frac{1}{y_2 \cdot y_1} \right)$$

multiplicando por  $(y_2 \cdot y_1)$ , tem-se :

$$y_2 y_1^2 + y_1 y_2^2 = \frac{2q^2}{g} \rightarrow \text{continua .....}$$

### RESSALTO HIDRÁULICO

continuação o :

$$y_2 y_1^2 + y_1 y_2^2 = \frac{2q^2}{g}$$

dividindo por  $y_1^3$ , tem-se :

$$\left( \frac{y_2}{y_1} \right)^2 + \frac{y_2}{y_1} = \frac{2q^2}{g y_1^3} \text{ como } Fr_1^2 = \frac{q^2}{g y_1^3}, \text{ tem-se :}$$

$$\left( \frac{y_2}{y_1} \right)^2 + \frac{y_2}{y_1} - 2 Fr_1^2 = 0 \rightarrow \text{eq. do segundo o. grau } ax^2 + bx + c = 0$$

com  $x = \frac{y_2}{y_1}$ ,  $a = 1$ ,  $b = 1$  e  $c = -2 Fr_1^2$

### RESSALTO HIDRÁULICO

solução  $\rightarrow \frac{y_2}{y_1} = \frac{-1 \pm \sqrt{1+8Fr_1^2}}{2}$

fisicamente, só vale a raiz positiva, pois para ocorrer o ressalto  $\frac{y_2}{y_1} > 1$

então, rearrajando a equação acima, fica :

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

ou, analogamente :

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

**Equações das profundidades conjugadas para canais retangulares**

- conhecidas as condições de montante, usa-se a eq. 1 e determina-se  $y_2$
- conhecidas as condições de jusante, usa-se a eq. 2 e determina-se  $y_1$

### RESSALTO HIDRÁULICO

□ Importante:  $\frac{y_2}{y_1} = \frac{-1 \pm \sqrt{1+8Fr_1^2}}{2} > 1$

$\therefore \sqrt{1+8Fr_1^2} > 3$

$\Rightarrow Fr_1 > 1$

**Conclusão:** a condição necessária para a existência do ressalto é que o escoamento a montante seja torrencial

Esta condição não é suficiente, embora necessária para a ocorrência do ressalto

### RESSALTO HIDRÁULICO

□ Caso de canais **trapezoidais**

$\bar{y}$  e a área são diferentes :

$\bar{y} = \left( \frac{y^2 b/2 + Zy^2/3}{by + Zy^2} \right)$  e  $A = (by + Zy^2)$

a força de pressão é dada por  $F = \gamma \cdot \bar{y} \cdot A$

substituindo no teorema da quantidade de movimento, fica :

$\frac{Q^2}{gA_1} + \frac{by_1^2}{2} + \frac{Zy_1^3}{3} = \frac{Q^2}{gA_2} + \frac{by_2^2}{2} + \frac{Zy_2^3}{3}$

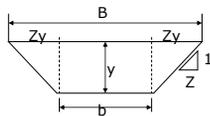
a equação acima pode ser adimensionalizada em função de 3 parâmetros :

$\rightarrow Fr_1 = \frac{Q^2 B}{gA_1^3} \Rightarrow$  No. de Froude na seção de montante (torrencial)

$\rightarrow Y = \frac{y_2}{y_1} \Rightarrow$  relação entre as profundidades conjugadas  $\frac{1}{2} [1 - Y^2] + \frac{M}{3} [1 - Y^3] = Fr_1^2 \left[ \frac{(1+M)^2}{1+2M} \left[ \frac{(1+M)}{Y(1+MY)} - 1 \right] \right]$

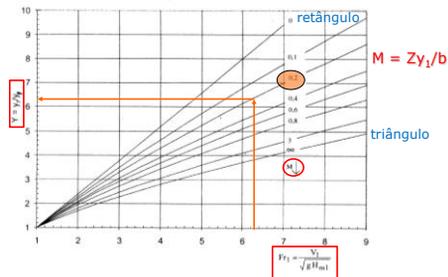
$\rightarrow M = \frac{Zy_1}{b} \Rightarrow$  razão de aspecto

a equação foi colocada em forma gráfica em função dos 3 parâmetros  $\rightarrow$  .....



### RESSALTO HIDRÁULICO

**PROFUNDIDADES CONJUGADAS PARA CANAIS TRAPEZOIDAIS**



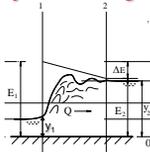
## RESSALTO HIDRÁULICO

- Perda de carga no ressalto – **dissipação de energia**

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

para o caso de canais retangulares, a expressão fica :

$$\Delta E = \frac{(y_2 - y_1)^3}{4 y_2 \cdot y_1} \quad (\text{m})$$



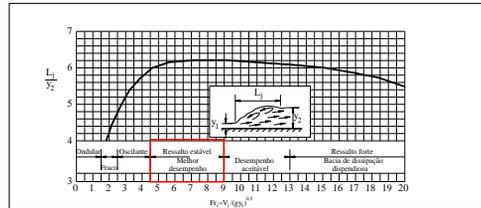
OBSERVAÇÃO IMPORTANTE : é fundamental em muitas aplicações usar as equações na forma ADIMENSIONAL

$$\Delta E = \frac{(y_2 - y_1)^3}{4 y_2 \cdot y_1} \rightarrow \frac{\Delta E}{y_1} = \frac{y_1^3 (y_2/y_1 - 1)^3}{4 y_2 y_1^2} = \frac{(y_2/y_1 - 1)^3}{4 y_2/y_1}$$

$$E_1 = y_1 + \frac{q^2}{2g y_1^2} \rightarrow \frac{E_1}{y_1} = \left( 1 + \frac{Fr_1^2}{2} \right)$$

## RESSALTO HIDRÁULICO

- Comprimento do ressalto (canal retangular)
  - Dimensionamento da bacia de dissipação
  - Estudos experimentais para canais retangulares:



Região de melhor desempenho  $\rightarrow 4,5 < Fr_1 < 9 \rightarrow L_j \approx 6y_2$

## RESSALTO HIDRÁULICO

- Eficiência do ressalto:** capacidade de dissipação da energia do escoamento torrencial

$$\eta = \frac{\Delta E}{E_1}$$

Energia específica:  $E_1 = Y_1 + V_1^2/2g$

## RESSALTO HIDRÁULICO

- Problemas: 11.5, 11.12 e 11.15

$$\Sigma F = \int_{S,c} (\rho \vec{V} \cdot d\vec{A}) \vec{V}$$

$$\Sigma F = \int_{S,c} (\rho \vec{V} \cdot d\vec{A}) \vec{V}$$

$$(m) \quad y_1$$

$$\text{Tratamento de água } M = Z y_1/b$$