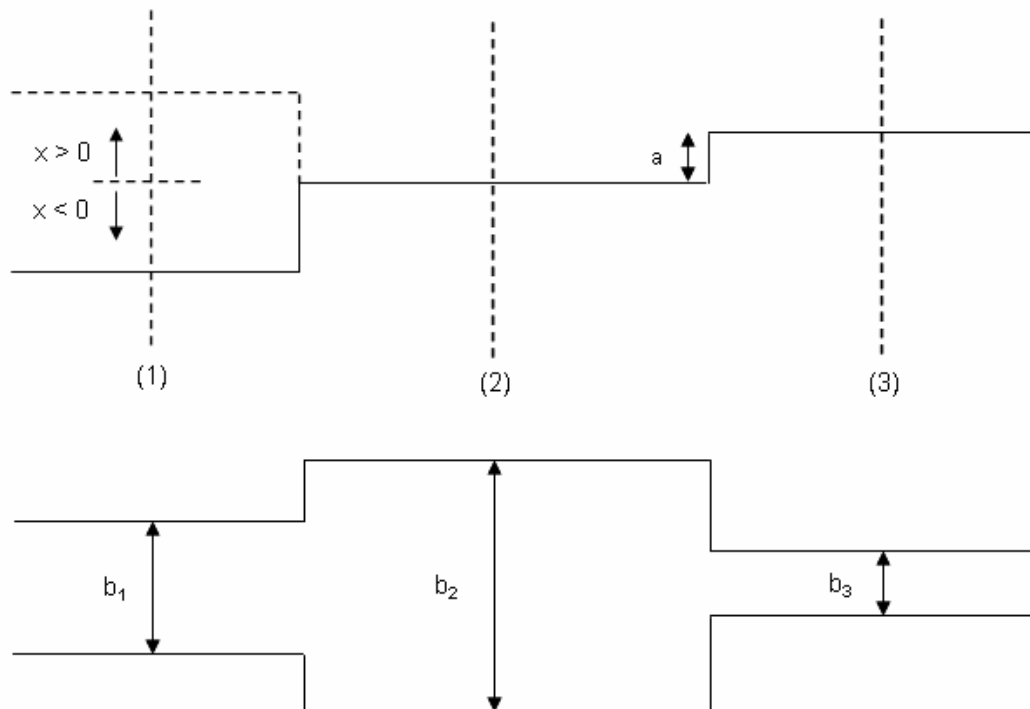


Control #2 (CI41A – Hidráulica)
Martes 17 de Octubre 2006

P1) El canal rectangular de la figura tiene tres secciones distintas, cuyos anchos son b_1 , b_2 y b_3 , terminando en una caída. El caudal que escurre es Q . En el tramo de ancho b_1 se tiene una grada, la que puede ser de subida ($x > 0$) o de bajada ($x < 0$). En la sección de ancho b_3 se tiene una grada de altura a . Despreciando todo tipo de pérdidas en el sistema, se pide:

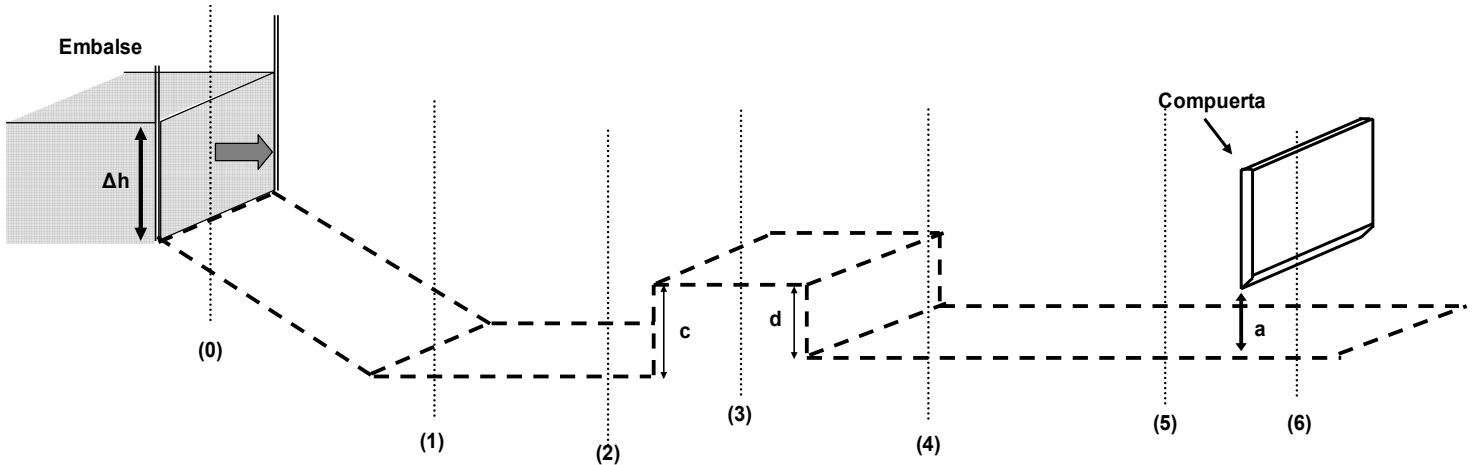
- Determinar el valor de x_{lim} a partir del cual la grada en el tramo de ancho b_1 condiciona la altura en la sección (2). (1.5 Ptos)
- Graficar en un diagrama h-E las alturas en las secciones (1), (2) y (3) en función de x . Cubrir el rango $x < x_{lim}$, abarcando todos los casos conceptualmente posibles. (3.0 Ptos)
- Determinar las alturas de escurrimiento en las secciones (1), (2) y (3) para los siguientes valores de x :
 - $x = -0,25$ [m]
 - $x = 0,30$ [m] (1.5 Ptos)
 - $x = 0,60$ [m]

Datos: $Q = 2,6$ [m³/s]; $b_1 = 2,2$ [m]; $b_2 = 3,2$ [m]; $b_3 = 1,2$ [m]; $a = 50$ [cm]



P2.- Se tiene el canal rectangular de ancho **b**, mostrado en la figura. El canal es alimentado desde un embalse de cota fija, con una carga de agua constante en la entrada igual a Δh . Además se sabe que:

- La compuerta controla el escurrimiento.
- La altura normal del tramo (0) – (1) es igual a h_n y el tramo es suficientemente largo como para ella que se alcance.
- Todos los tramos (i) – (i+1) son suficientemente largos como para albergar resaltos.



Datos:

Δh [m] =	0,701
c [m] =	0,3
d [m] =	0,3
a [m] =	0,6
μ =	0,6
h_n [m] =	0,265

Se pide:

- Calcular el caudal circulante por el sistema. (1,0 pto.)
- Determinar si existe(n) resalto(s) en el sistema, indicando la ubicación aproximada que estos tendrían. (2,0 pto.)
- Determine las alturas del escurrimiento en las secciones indicadas, y las alturas conjugadas de los resaltos si estos existen. (3,0 pto.)

Pauta P1 Control 2 Semestre Primavera 2006

$$q_1 = \frac{2,6}{2,2} = 1,182 \text{ [m}^3\text{/m/s]} \Rightarrow hc_1 = \left(\frac{q_1^2}{g} \right)^{1/3} = 0,522 \text{ [m]} \Rightarrow Ec_1 = \frac{3}{2} \cdot hc_1 = 0,784 \text{ [m]}$$

$$q_2 = \frac{2,6}{3,2} = 0,813 \text{ [m}^3\text{/m/s]} \Rightarrow hc_2 = \left(\frac{q_2^2}{g} \right)^{1/3} = 0,407 \text{ [m]} \Rightarrow Ec_2 = \frac{3}{2} \cdot hc_2 = 0,610 \text{ [m]}$$

$$q_3 = \frac{2,6}{1,2} = 2,167 \text{ [m}^3\text{/m/s]} \Rightarrow hc_3 = \left(\frac{q_3^2}{g} \right)^{1/3} = 0,782 \text{ [m]} \Rightarrow Ec_3 = \frac{3}{2} \cdot hc_3 = 1,174 \text{ [m]}$$

Caída al final \Rightarrow Crisis en sección (3) $\Rightarrow h_3 = hc_3 = 0,782 \text{ [m]}$; $E_3 = Ec_3 = 1,174 \text{ [m]}$

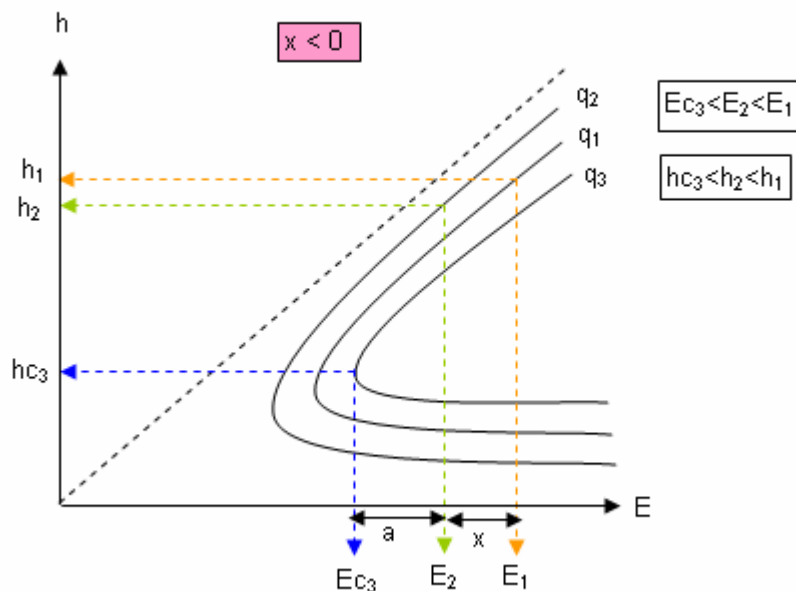
- a. Para que la grada condicione la altura de escurrimiento de la sección (2), debe ocurrir crisis sobre ésta.

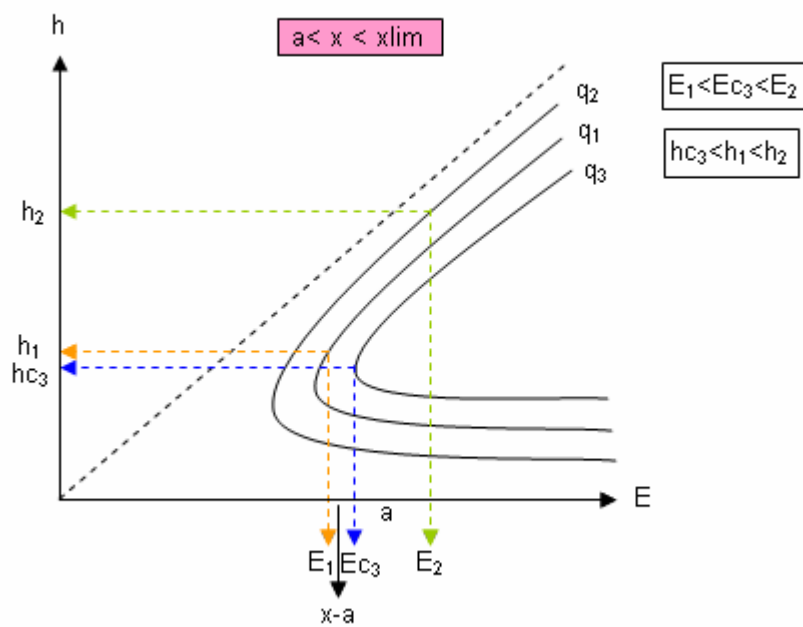
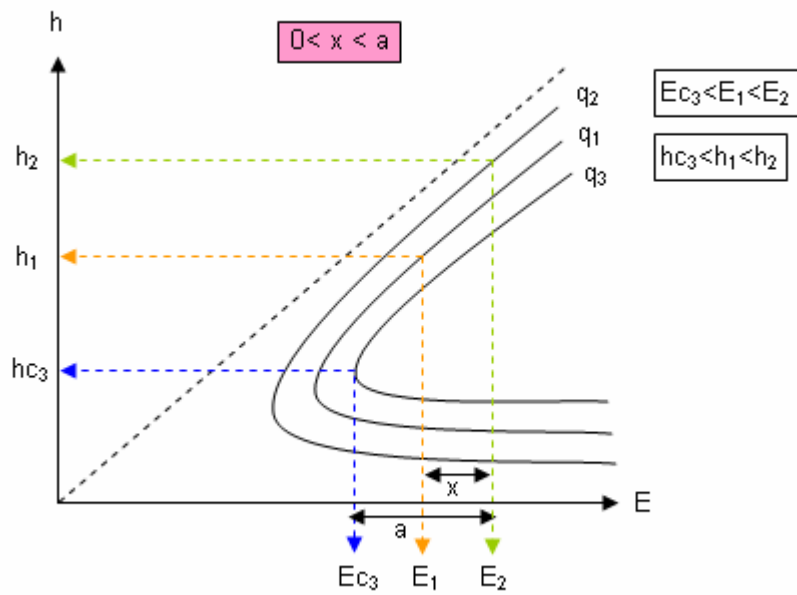
$$\Rightarrow Ec_1 > E_1 = a + Ec_3 - x \Leftrightarrow x > a + Ec_3 - Ec_1 = 0,5 + 1,174 - 0,784 = 0,890 \text{ [m]}$$

(1.0 Ptos por plantear bien la inecuación)

Por lo tanto, $x_{\text{lim}} = 0,890 \text{ [m]}$ (0.5 Ptos por llegar al valor correcto)

b.





(1.0 Ptos por cada gráfico, en total 3.0 Ptos)

c.

Para los tres casos:

$$h_3 = hc_3 = 0,782 \text{ [m]}; E_3 = Ec_3 = 1,174 \text{ [m]} \text{ (0.25 Ptos)}$$

$$E_2 = Ec_3 + a = 1,674 \text{ [m]}$$

$$h_2 + \frac{q_2^2}{2 \cdot g \cdot h_2^2} = E_2 \Rightarrow h_2 = \begin{cases} 1,662 \\ 0,149 \\ -0,137 \end{cases}$$

Régimen subcrítico (río) $\Rightarrow h_2 = 1,662 \text{ [m]} \text{ (0.5 Ptos)}$

- $x = -0,25 \text{ [m]}$

$$E_1 - |x| = a + Ec_3 \Rightarrow E_1 = a + Ec_3 + |x| = 1,924 \text{ [m]}$$

$$h_1 + \frac{q_1^2}{2 \cdot g \cdot h_1^2} = E_1 \Rightarrow h_1 = \begin{cases} 1,904 \\ 0,204 \\ -0,184 \end{cases}$$

Régimen subcrítico (río) $\Rightarrow h_1 = 1,904 \text{ [m]} \text{ (0.25 Ptos)}$

- $x = 0,30 \text{ [m]}$

$$E_1 + x = a + Ec_3 \Rightarrow E_1 = a + Ec_3 - x = 1,374 \text{ [m]}$$

$$h_1 + \frac{q_1^2}{2 \cdot g \cdot h_1^2} = E_1 \Rightarrow h_1 = \begin{cases} 1,334 \\ 0,252 \\ -0,212 \end{cases}$$

Régimen subcrítico (río) $\Rightarrow h_1 = 1,334 \text{ [m]} \text{ (0.25 Ptos)}$

- $x = 0,60 \text{ [m]}$

$$E_1 + x = a + Ec_3 \Rightarrow E_1 = a + Ec_3 - x = 1,074 \text{ [m]}$$

$$h_1 + \frac{q_1^2}{2 \cdot g \cdot h_1^2} = E_1 \Rightarrow h_1 = \begin{cases} 1,003 \\ 0,304 \\ -0,234 \end{cases}$$

Régimen subcrítico (río) $\Rightarrow h_1 = 1,003 \text{ [m]}$ (0.25 Ptos)

Pauta P2 Control 2 Semestre Primavera 2006

a) Dado que no se conoce el caudal circulante, se impone crisis en la entrada y se corrobora esta hipótesis:

$$Ec = \frac{3}{2} \left(\frac{q^2}{g} \right)^{1/3} = \Delta h = 0.701 \Rightarrow q = 1 \text{ m}^3/\text{s}/\text{m} \text{ y } hc = 0.467 \text{ m}$$

Parte a) (1 pto.)

Con lo que se verifica $hn < hc \Rightarrow$ Existe crisis en la entrada

b)

Dado que se alcanza altura normal en el primer tramo, podremos asumir que en el final de este se tendrá hn , y por ende la energía será:

$$En = \frac{q^2}{2g hn^2} + hn = \frac{1}{2 * 9.8 * 0.265^2} + 0.265 = 0.992 \text{ m}$$

Conservando la energía se tiene $E_1 = E_2 = En = 0.992$

$$\text{y } E_3 = En - c = 0.692 \text{ m} < Ec_3$$

\Rightarrow no puede escurrir por sobre la grada \Rightarrow crisis en la grada

Verificamos además las condiciones desde aguas abajo:

$$\text{La compuerta controla } \Rightarrow E_6 = \frac{1}{2 * 9.8 * (\mu * a)^2} + (\mu * a) = 0.754 \text{ m}$$

$$\text{Además } E_6 = E_5 = 0.754 \text{ m} = E_4 = E_3 + d$$

$$\Rightarrow E_3 = 0.754 - 0.3 = 0.454 \text{ m} \text{ lo cual es insuficiente para traspasar la grada}$$

Cálculos y análisis de
posibilidad de escurrimiento
en todas las secciones (1 pto.)

Con lo que se corrobora la condición de crisis sobre la grada, y se tiene:

- Torrente antes de la grada
- Crisis en la grada
- Río antes de la compuerta

Por lo anterior se deberán tener dos resaltos en el sistema con las siguientes características:

1.- Resalto antes de la grada con su altura de río conocida y correspondiente a la altura en la sección (2). Se ubicará entre las sección (0) y (2). (También es válido poner entre (0) y (1) ó entre (1) y (2)).

2.- Resalto después de la grada con su altura de río conocida y correspondiente a la altura en la sección (5). Se ubicará entre las secciones (4) y (5).

Ubicación de resaltos e
identificar bien la altura
que corresponde a resalto (1,0 pto.)

c)

Así se tiene:

Imponemos crisis en la grada

$$\Rightarrow h_3 = hc = 0.467 m \Rightarrow E_3 = 0.701 m$$

\Rightarrow Dado que c y d son iguales se tiene:

$$E_4 = E_2 = E_3 + 0.3 = 1.001 m$$

$$\Rightarrow h_2 = 0.994 m \quad y \quad h_4 = 0.263 m$$

<i>Cálculo de alturas en secciones (2 pto.)</i>

Además se tiene h_5 subcrítico y $h_6 = \mu^* a$

$$\Rightarrow h_5 = 0.622 m \quad y \quad h_6 = 0.36 m$$

Además se podrá asumir $h_1 = hn = 0.265 m$

y en la sección (0) se tiene crisis por lo que la altura será:

$$h_0 = 0.467 m$$

Sólo faltará calcular las alturas conjugadas de los resaltos:

$$m_5 = \frac{q^2}{g h_5} + \frac{h_5^2}{2} = 0.358 m^2 \Rightarrow h_5^c = 0.340 m$$

<i>Cálculo de alturas conjugadas (1,0 pto.)</i>

$$y \quad m_2 = \frac{q^2}{g h_2} + \frac{h_2^2}{2} = 0.553 m^2 \Rightarrow h_2^c = 0.191 m$$

En resumen se tiene:

$$h_0 = 0.467 m$$

$$h_1 = 0.265 m$$

$$h_2 = 0.994 m \quad , \quad h_2^c = 0.191 m$$

$$h_3 = 0.467 m$$

$$h_4 = 0.263 m$$

$$h_5 = 0.622 m \quad , \quad h_5^c = 0.340 m$$

$$h_6 = 0.360 m$$