

Seminario Internacional

Ingeniería para el Aprovechamiento y Conservación de Aguas y Suelos

Hidrotecnias

Autor: José Luis García Rodríguez U.D. Hidráulica e Hidrología E.T.S. Ingenieros de Montes. U.P.M.

21 de Noviembre de 2003. Santiago de Chile.

PRINCIPIOS

DE

HIDRAULICA TORRENCIAL

SU APLICACION
A LA CORRECCION DE TORRENTES

POR

JOSE MARIA GARCIA NAJERA

INGENIERO DE MONTES





INSTITUTO FORESTAL DE INVESTIGACIONES Y EXPERIENCIAS

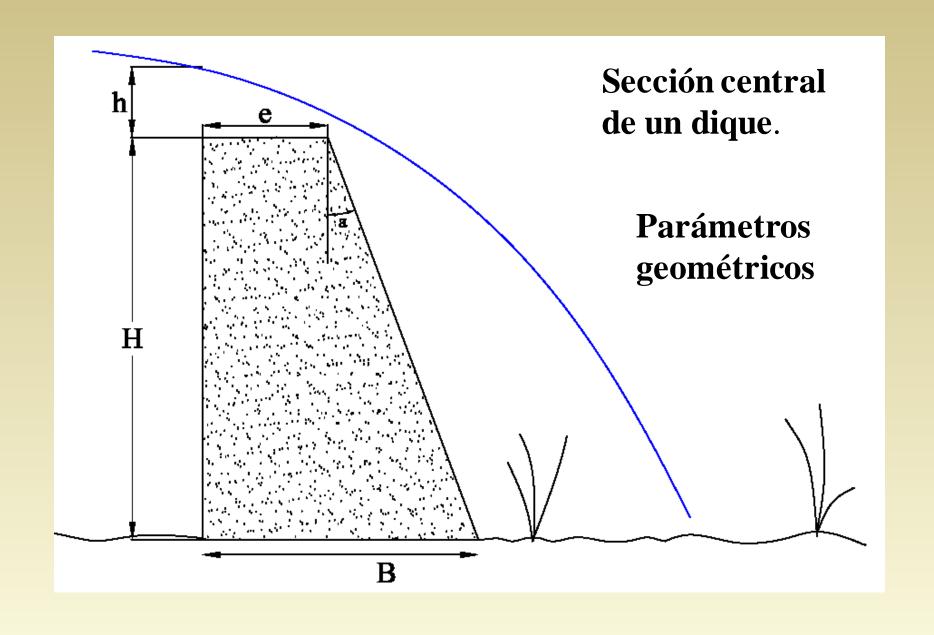
MADRID

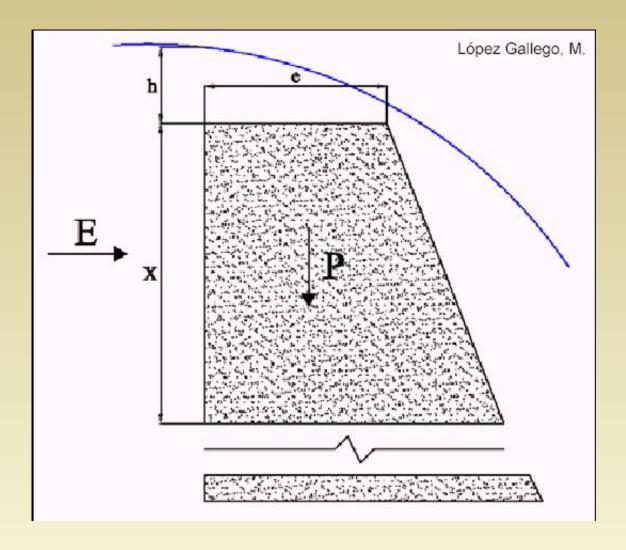
1 9 4 3

SISTEMA CORRECTOR DE UNA CUENCA

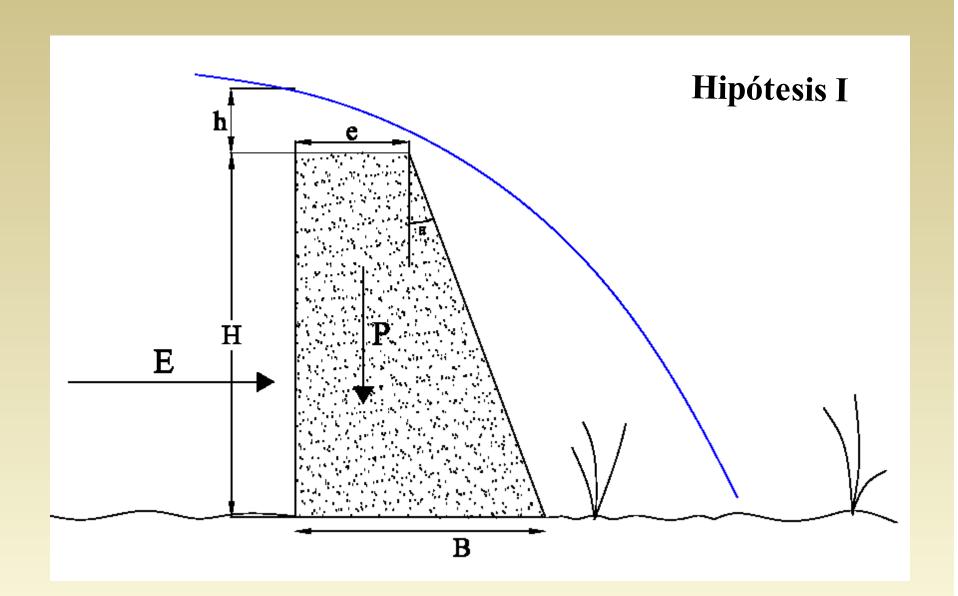
Sistema corrector de una cuenca torrencial.

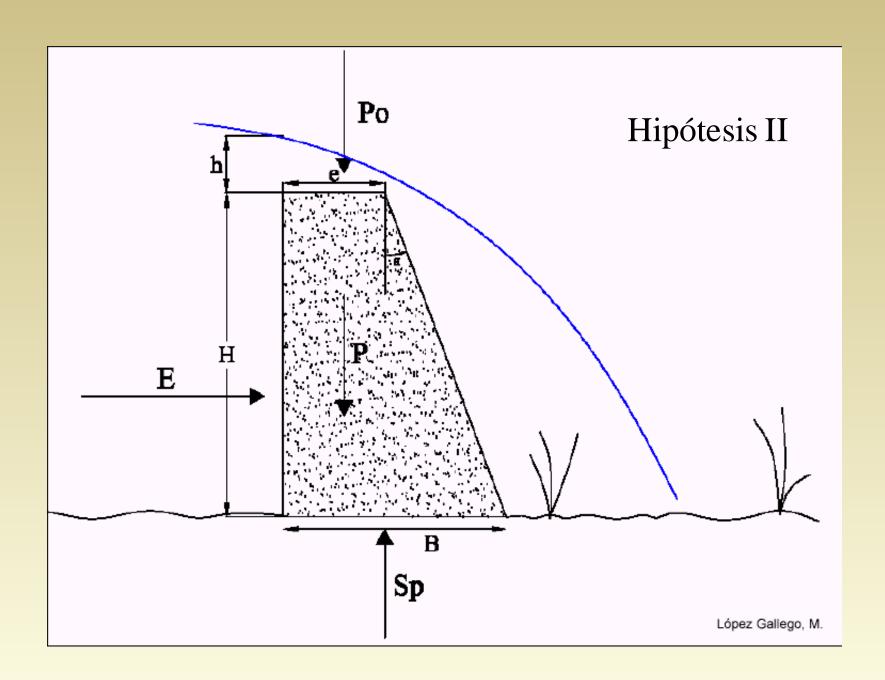
	A	cciones	•		
Localización		Características			Propósito
En la cuenca		Acciones biológicas	Coberturas vegetales Forestación		Control de erosión laminar y en regueros Mejoras de la infiltración Control de escorrentías directas
En la cuenca		Prácticas mecánicas	Terrazas Drenajes		Control de escorrentas directas Control de erosión laminar y regueros Control de la humedad del suelo Control de los movimientos en masa
		Pequeñas obras transv.	Albaradas, palizadas Fajinas		Control de los movimientos en masa Control de cárcavas Control de la erosión remontante
			Diques de consolidación		Perfil de equilibrio o compensación (control de erosión del lecho) Consolidación de laderas marginales
En el cauce (Régimen torrencial)	Area de erosión	Obras transversales	Diques de retenida	Total Selectiva	Retención de sedimentos (defensa de embalses, vegas, etc) Retención parcial de sedimentos Defensa de instalaciones hidroeléctricas, obras de
	Area de sedimen tación		Muros de defensa Soleras Perfil escalonado con tra-		infraestructuras Control de la erosión del lecho Defensa contra erosiones laterales aumentando resistencia de las márgenes y/o controlando la velocidad del agua Defensa contra erosiones laterales desviando las aguas Defensa de márgenes y rectificación del eje hidráulico Protección del lecho contra la erosión
		Obras mixtas	mos erosionables (muros longitudinales, solera, rastrillos)		Concentración del agua en cauce fijo y estable
En el cauce (Régimen fluvial)		Obras longitudinales	Revestimientos y espigones Malecones		Defensa de márgenes contra erosiones laterales Defensa contra inundaciones y rectificación del eje hidráulico

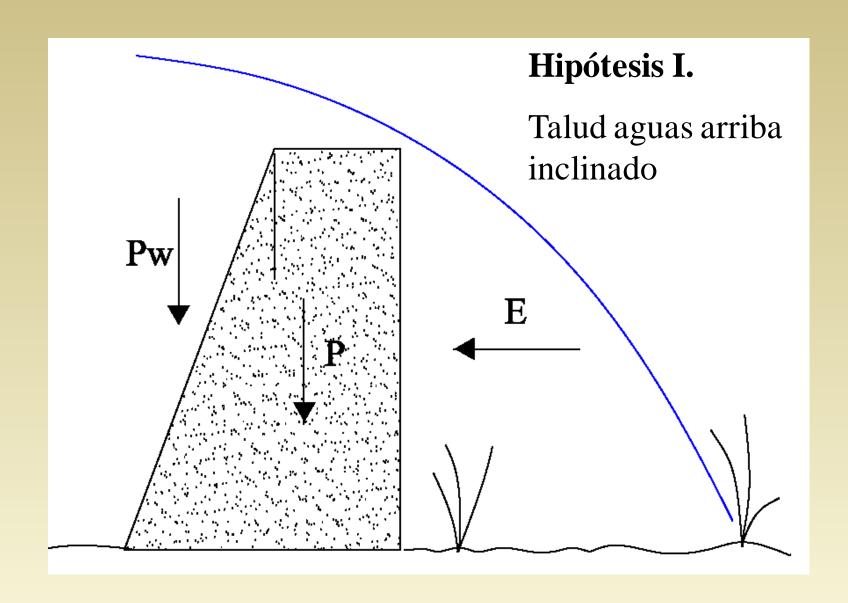


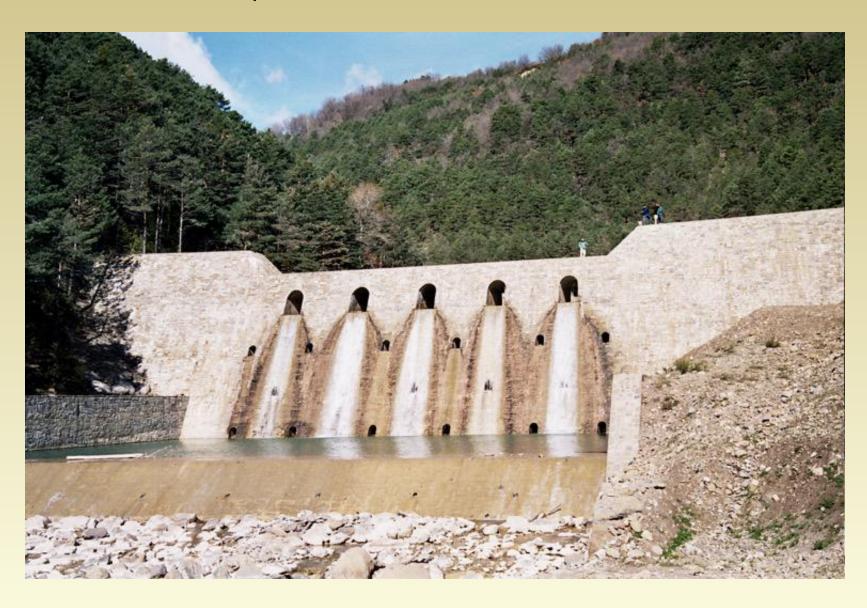


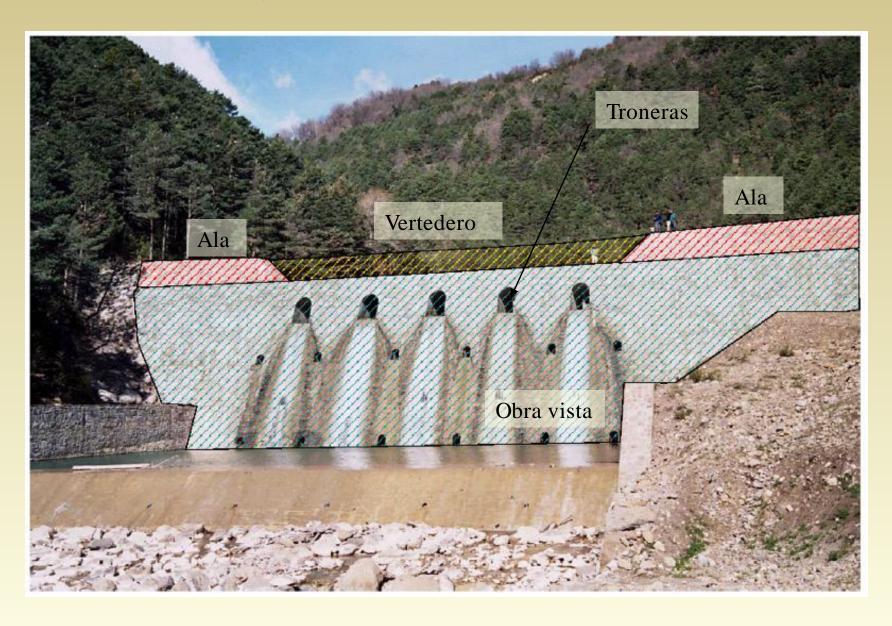
Espesor en coronación de un dique

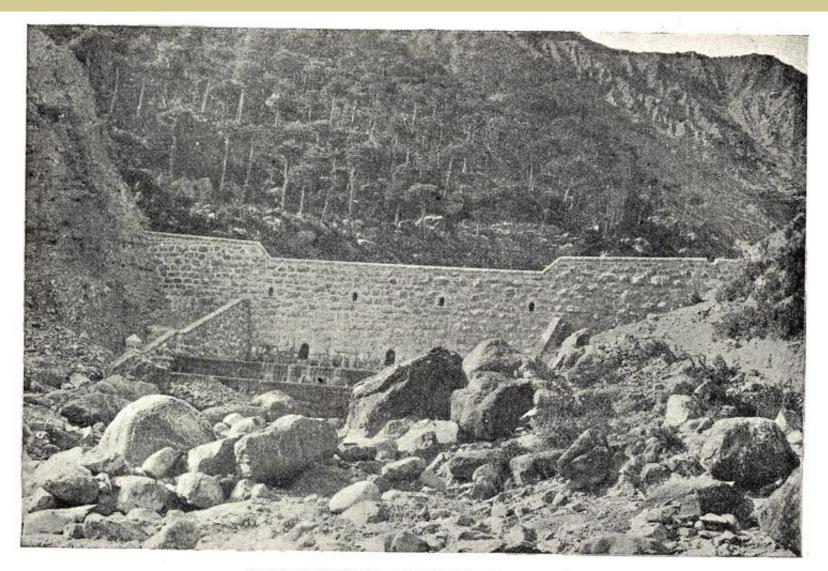












CUENCA DEL GÁLLEGO - DIQUE EN EL TORRENTE ARÁS

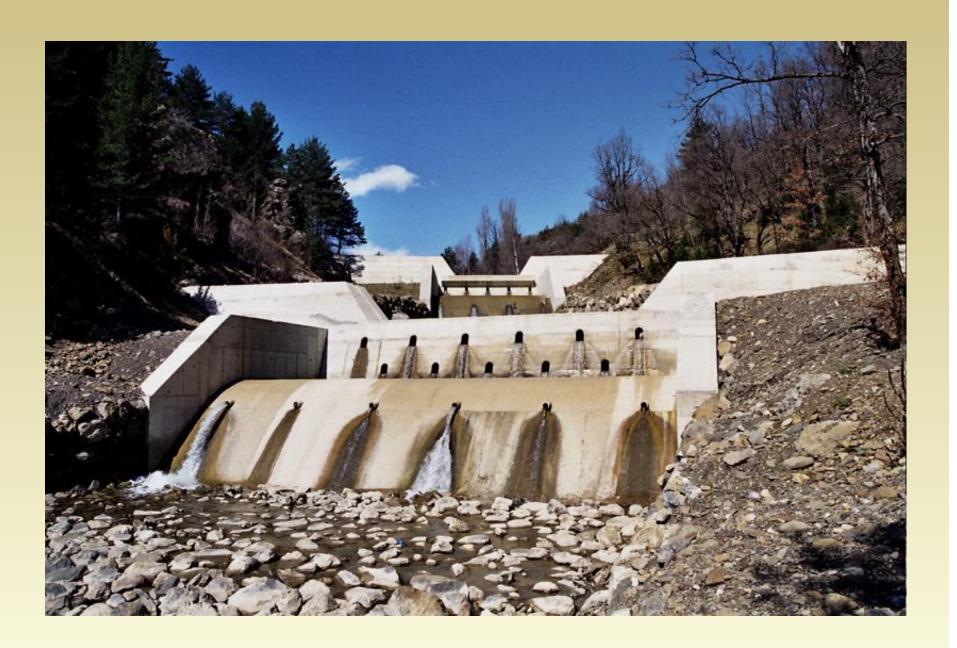
Ayerbe fot.









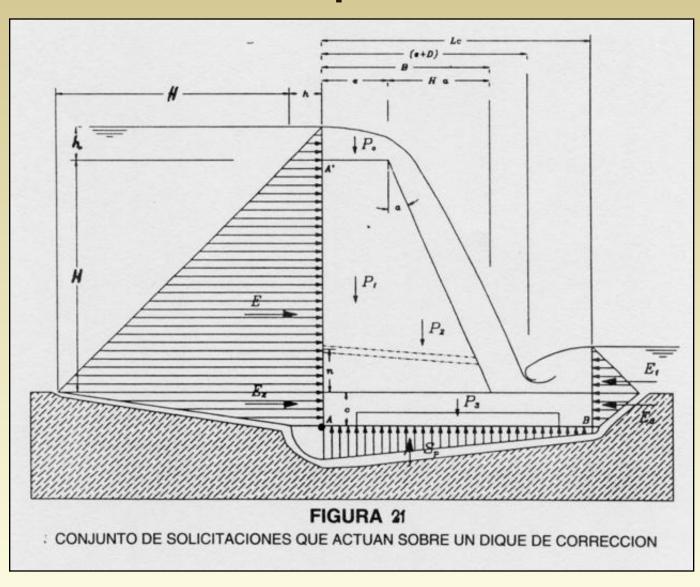


Altura del vertedero,
$$h = \sqrt[3]{\frac{q^2}{b^2 \cdot g}}$$
Espesor en coronación, $e \ge \frac{h \cdot \gamma}{\gamma \cdot f}$

Espesor en la base, B = a·H + e

$$a = tg^{\alpha}$$

Solicitaciones y sus brazos de cálculo en la hipótesis II



Solicitaciones y sus brazos de cálculo en la hipótesis II

$$P_{\scriptscriptstyle 0} = e \bullet h \bullet \gamma$$

$$X(P_{\scriptscriptstyle 0}) = \frac{\left(4aH + e\right)}{6}$$

$$P = \frac{(a \cdot H + 2e)}{2} H \cdot \gamma_{s}$$

$$X(P) = \frac{(a \cdot H + e)^2 + e(a \cdot H + e) - e^2}{3(a \cdot H + 2 \cdot e)}$$

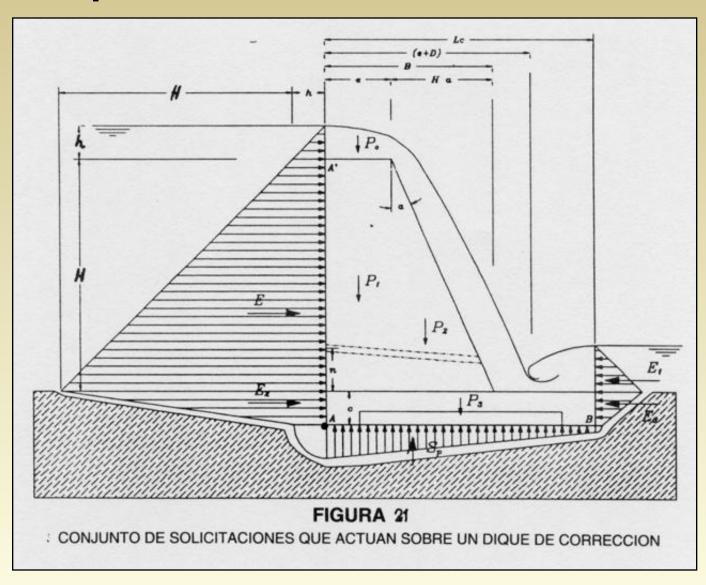
$$E = H\left(\frac{H}{2} + h\right)\gamma$$

$$X(E) = \frac{H(H+3h)}{3(H+2h)}$$

$$Sp = \left(\frac{a \cdot H + e}{2}\right) (H + h) \gamma_{0} \cdot k$$

$$X(S_{p}) = \frac{(aH + e)}{3}$$

Solicitaciones y sus brazos de cálculo para calcular la cimentación.



Solicitaciones y sus brazos de cálculo para calcular la cimentación.

Alcance de la lámina vertiente

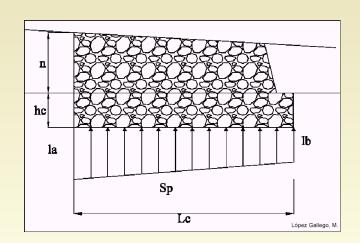
$$D = \sqrt{2H \cdot h + h^2}$$

Longitud de cimentación

$$Lc \ge D + e$$

Subpresión

$$la = n - \left(\frac{c}{2c + \frac{Lc}{3}}\right) \cdot n \qquad lb = n - \left(\frac{c + \frac{Lc}{3}}{2c + \frac{Lc}{3}}\right) \cdot n$$



Solicitaciones y sus brazos de cálculo para calcular la cimentación.

Solicitaciones y brazos

$$E = H\left(\frac{H}{2} + h\right)\gamma$$

$$P_0 = e \cdot h \cdot \gamma$$

$$P_{11} = e \cdot H \cdot \gamma_s$$

$$P_{12} = \frac{(B-e) \cdot H \cdot \gamma_s}{2}$$

$$P_2 = L_c \cdot h_c \cdot \gamma_s$$

$$Sp = \left(\frac{la + lb}{2}\right) \cdot Lc \cdot \gamma_0 \cdot k$$

$$X(E) = \frac{1}{3}(H + h) + h_c$$

$$X(P_0) = \frac{e}{2}$$

$$X(P_{11}) = \frac{e}{2}$$

$$X(P_{12}) = \frac{1}{3}(B-e) + e$$

$$X(P_2) = \frac{Lc}{2}$$

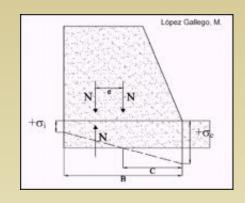
$$X(Sp) = \frac{Lc \cdot (2lb + la)}{3 \cdot (la + lb)}$$

Solicitaciones y sus brazos de cálculo para calcular la cimentación.

Excentricidad

$$e \le \frac{Lc}{6}$$

$$e \le \frac{Lc}{6}$$
 $e = m - \frac{Lc}{2} = \frac{\sum M_A}{\sum F_V} - \frac{Lc}{2}$



Tensiones de compresión que soporta el suelo

$$\sigma_{\rm B} = \frac{\sum \rm FV}{\rm Lc} \cdot \left(1 + \frac{6\rm e}{\rm Lc}\right)$$

$$\sigma_{A} = \frac{\sum FV}{Lc} \cdot \left(1 - \frac{6e}{Lc}\right)$$

$$\sigma_{\rm m} = \frac{1}{4} \cdot (3 \cdot \sigma_{\rm B} + \sigma_{\rm A}) \rightarrow \sigma_{\rm A} > 0$$

$$\sigma_{\rm m} = \frac{1}{4} \cdot (3 \cdot \sigma_{\rm B}) \rightarrow \sigma_{\rm A} < 0$$

Condición de deslizamiento

$$\frac{\sum F_{\rm H}}{\sum F_{\rm V}} \le f_{\rm zapata-terreno}$$

Resalto hidráulico. Casos

Número de Froude al pie del dique, en el supuesto que se trate de aguas limpias.

$$\mathsf{F}_1 = \frac{\mathsf{v}_1}{\sqrt{(\mathsf{g} \cdot \mathsf{h}_1)}}$$

Si $\mathbf{F_1} = \mathbf{1}$, es la situación de una sección crítica.

Si, $1 \le F_1 < 1,7$, no es preciso realizar el disipador de energía, bastando con un zampeado de mampostería hidráulica u hormigón, para la protección del lecho y seguridad de la obra.

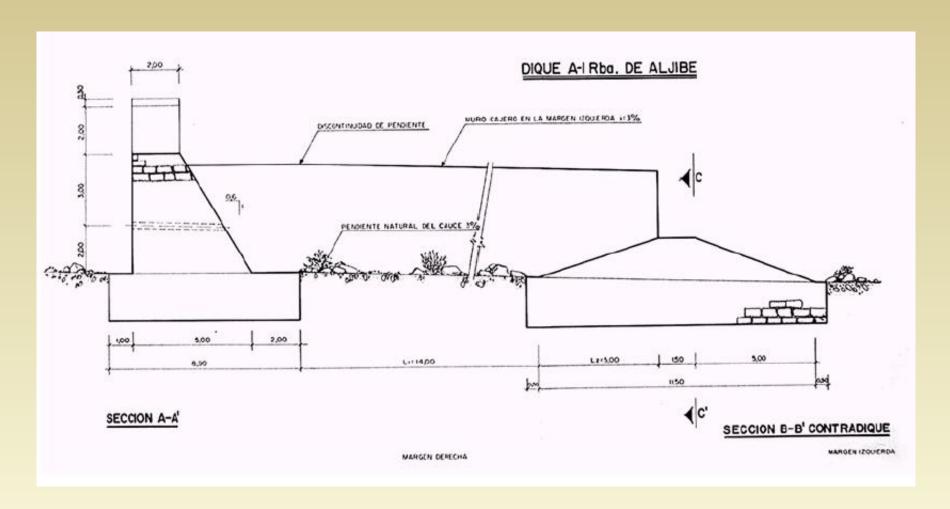
Si $1,7 \le F_1 < 2,5$, el empleo del disipador de energía es discrecional, en cualquier caso su efecto es poco relevante. Se puede utilizar el cuenco amortiguador.

Si $2,5 \le F_1 < 4,5$, se trata de una zona crítica en donde el resalto se estabiliza con dificultad. Si es posible, conviene evitar este intervalo, operando con las dimensiones del vertedero, a fin de modificar el régimen de descarga.

Si $4,5 \le F_1 < 9$, se trata de valores para los que el empleo de los disipadores de energía resulta adecuado.

Si $F_1 \ge 9$, se recomienda variar la geometría del vertedero.

Disipadores de energía



Disipadores de energía

$$H + h_0 + \frac{v_0^2}{2g} = h1 + \frac{Q^2}{2g \cdot b_1^2 \cdot h_1^2 \cdot \varphi^2}$$

$$F1 = \frac{V_1}{\sqrt{g \cdot h_1}}$$

$$\frac{h2}{h1} = \frac{1}{2} \left[\left(\sqrt{1 + 8 \cdot F_1^2} \right) - 1 \right]$$

$$L_{1} = 5(h_{2} - h_{1})$$

$$p = h_2 - h_4$$

$$2p \le L_2 \le 4p$$

$$L_3 = e_{cd} = \frac{h_3 \cdot \gamma}{\gamma_s \cdot f}$$

$$h_4 = \sqrt[3]{\frac{q^2}{b_{cd}^2 \cdot g}}$$

$$h_3^{5/3} = \frac{n \cdot q}{I^{1/2}}$$

Mampostería gavionada. Perfiles

		CONDICIONES	
PERFIL	no deslizamiento	núcleo central	
		indicate dentitud	
da (I)	$(\mathbf{y}, \mathbf{y}_{g}(\mathbf{a}_{1} + \dots + \mathbf{a}_{1})) \geqslant \frac{1}{2} \mathbf{y} \cdot \mathbf{i}^{2} \text{ de donde}$	$\gamma_{g} [(a_{1}(\frac{2}{3}a_{1}-\frac{a_{1}}{2}) +a_{1}(a_{1}(\frac{2}{3}a_{1}-\frac{a_{1}}{2}))] = \frac{1}{6}i^{3})$ de donde:	
	$a_{i} \geqslant \frac{\gamma_{i}^{2}}{2\gamma_{i} \cdot \gamma_{g}} - (a_{i} + \dots + a_{i} - 1)$	$a_{i} > -2 \left[a_{1} + \dots + a_{i-1}\right] + \sqrt{4 \left[a_{1} + \dots + a_{i-1}\right]^{2} + 3 \left[a_{1}^{2} + \dots + a_{1}^{2}\right] + \frac{\gamma}{\gamma_{g}}} i^{3}$	
a.			
ard M(II)	Ψ.γ _g [a+(a+d)++(a+(i-1)d] ^{γ12} / ₂	$\frac{7}{8} \left[a \left[\frac{2}{3} (a + (i - i)) d - \frac{a}{2} \right] + \dots + \left[a + (i - 1) d \right] \left[\frac{2}{3} 8a + (i - 1) d - \frac{a + (i - 1)}{2} d - \frac{71}{3} \right] \right]$	
. i(m)	1	de donde:	
a+(i-1)d	$d > \frac{2}{i-1} \left[\frac{i\gamma}{2\gamma \gamma_g} - a \right]$	$d \geqslant \frac{1}{2i-3} [-3a + \sqrt{9a^2 - 2} [\frac{2i-3}{i-1}] [a^2 - \frac{\gamma}{\gamma_g} i^2]$	
d al (III)	$\varphi \cdot \gamma_g(a_1 + \dots + a_i) \geqslant \frac{\gamma}{2} i^2$ de donde:	$\sqrt[3]{g} \left[a_1(1-1) d + \frac{a_1}{2} - \frac{a_1}{3} \right] + \dots + a_1 \left[d + \frac{a_1}{2} - \frac{a_1}{3} \right] = \frac{7}{6} i^3 \text{ de donde:}$	
(m)	a ₁ ≥ \frac{1^2 }{2\sqrt{g}} - [a ₁ + + a _{i-1}]	$\sum_{j=1}^{j=1} a_{j} \left[[1 - j] d + \frac{a_{j}}{2} - \frac{a_{1}}{3}] \right] = \frac{1}{6} \frac{\gamma 1^{3}}{\gamma_{g}}$	
a;;			

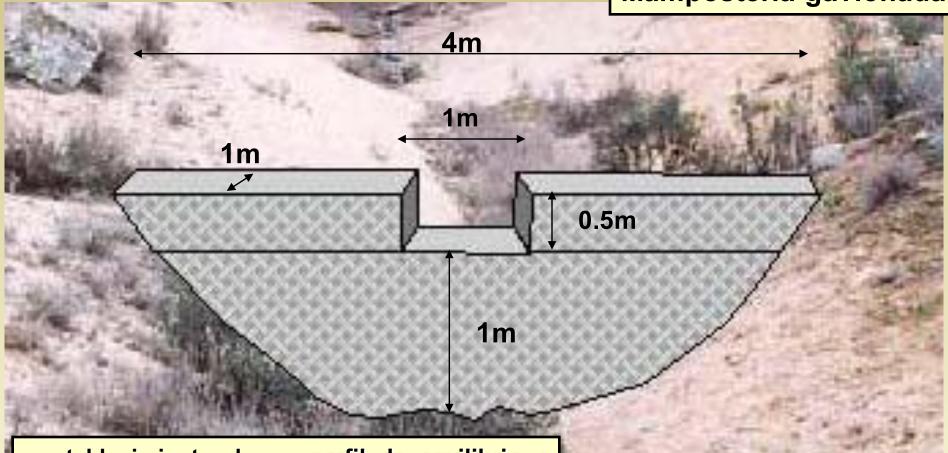
Detalle constructivo de mampostería gavionada

Detalle constructivo



Obras civiles – Albarrada

Mampostería gavionada



- establecimiento de un perfil de equilibrio o compensación que controle la erosión en el lecho de la cárcava.
- frenar el avance de la cárcava posibilitando el drenaje a través de la estructura gavionada

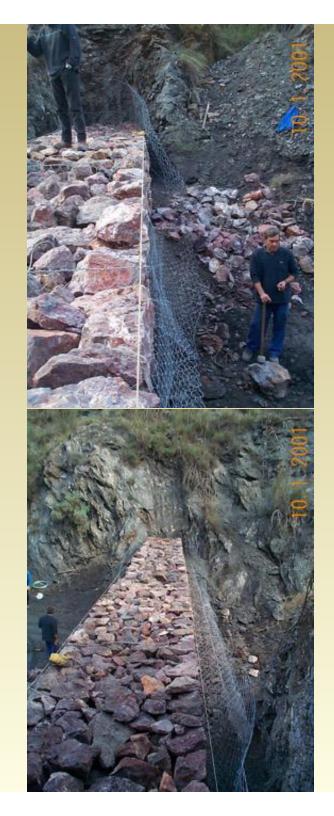
Presupuesto: 923,30 €

Plazo: 4 días





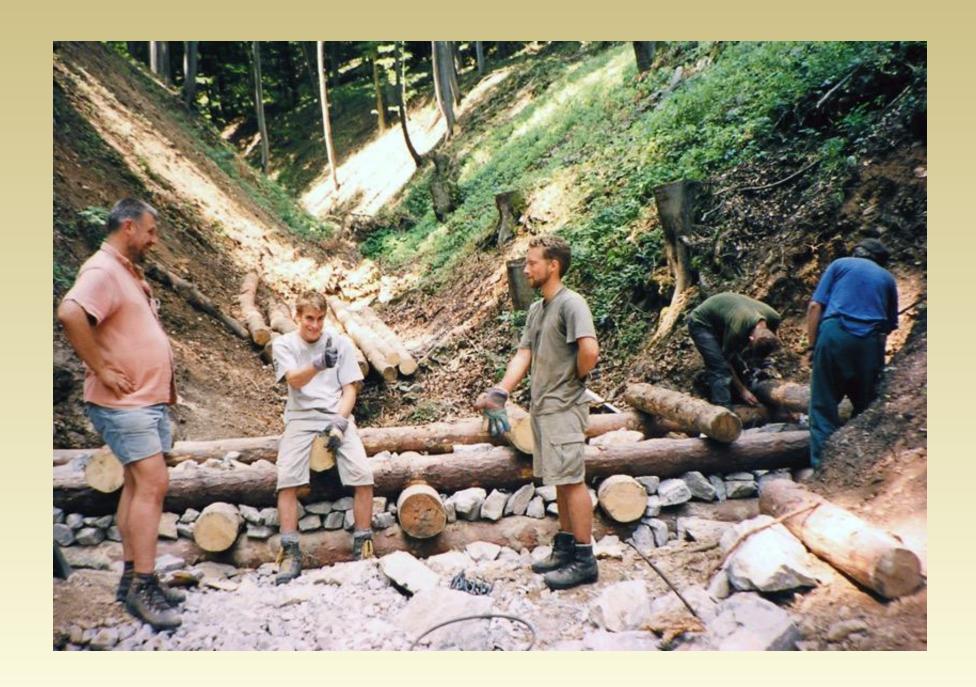










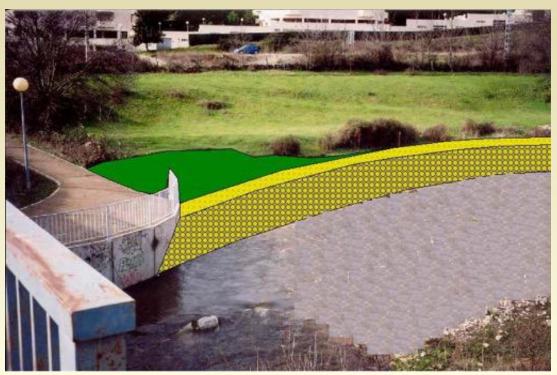








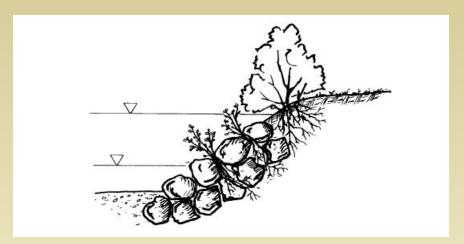
Obras longitudinales. Escollera de defensa de infraestructuras

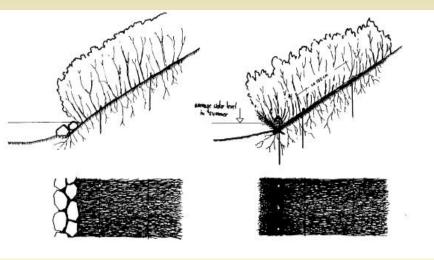


Soluciones (I)

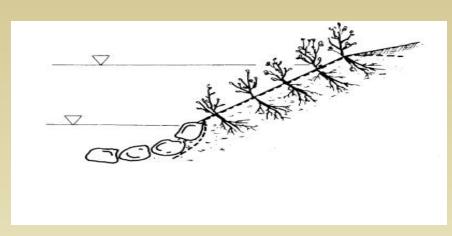
- Escollera vegetada.
 - Caso extremo.
 - Aspectos paisajísticos

- Estructura de matriz de arbustos.
 - Puntos menos complejos.
 - Materiales naturales.



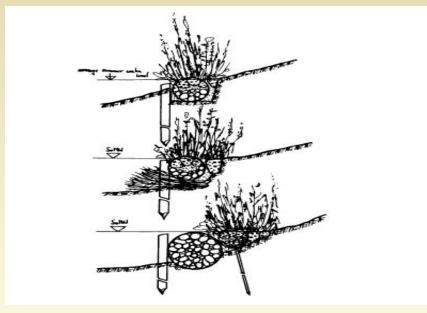


Soluciones (II)



Malla geotextil y estaquillas

- taludes de todos los tamaños.
- Materiales biodegradables.

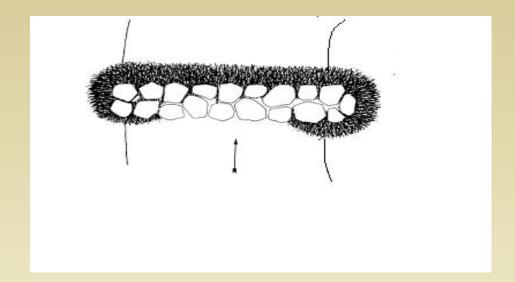


Biorrollos

- Sujección y desarrollo de plantas
 - acuáticas.
- Sujección de suelo.

Soluciones (III)

- Acotado de orillas al ganado
 - Solución consensuada.
- Diques verdes.
 - Elevan la lámina de agua.
 - Actúan como disipadores de energía.
- Diques de gaviones





Soluciones (IV)

- Restauración del bosque de galería:
 - Labores de poda y claras en las zonas mejor conservadas
 - Reconstrucción del bosque en zonas más degradadas
 - Tratamientos puntuales en suelos para mejorar el arraigo de plantas

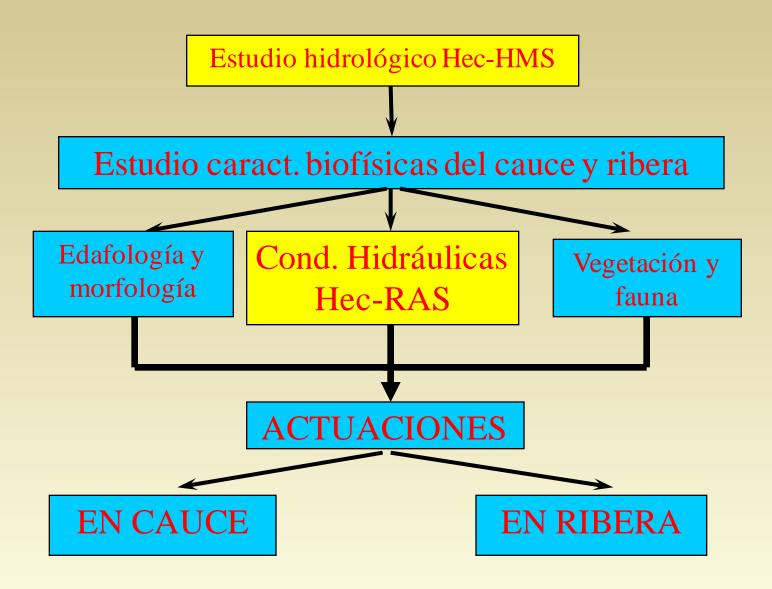


機

(3)

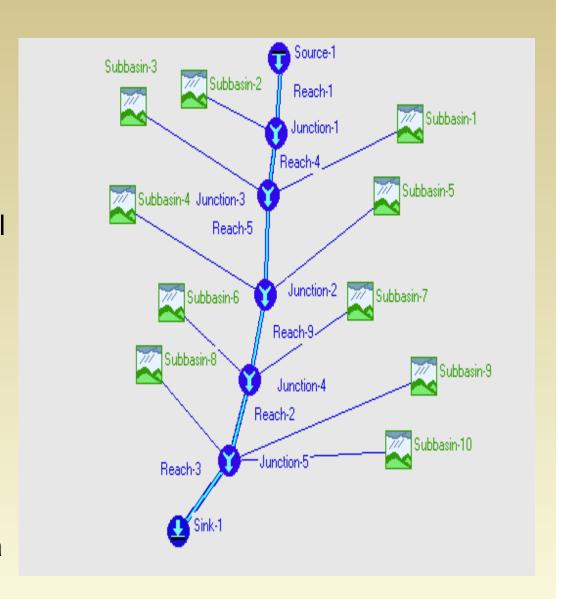
(iii)

Metodología

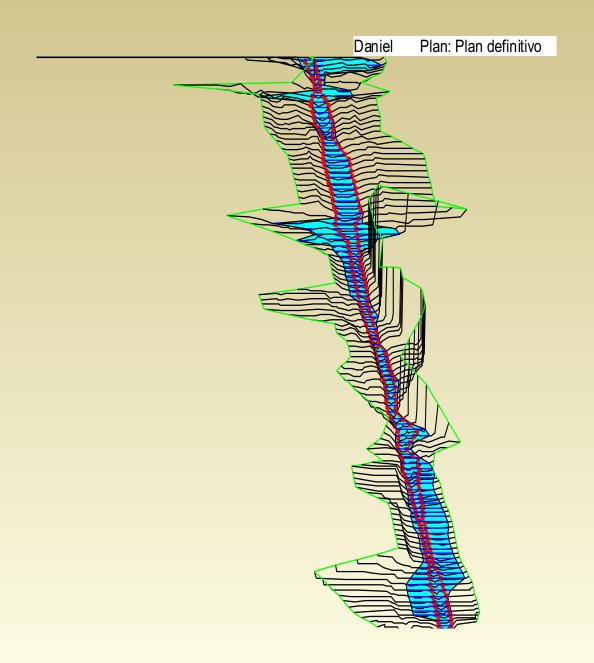


Estudio con Hec-HMS

- Se diseñó la cuenca aguas abajo del embalse de El Vado
- Se introdujeron los datos de precipitación de la estación del embalse.
- Se introdujeron datos físicos de la cuenca
- Caudal de la cuenca alta se representó como una fuente desde el aliviadero de la presa



Diseño tridimensional Hec-Ras





Espero que todo esto haya quedado lo suficientemente confuso para que vuelva el año que viene...

MUCHAS GRACIAS

Proverbio propio