Higher National School of Hydraulic The Library

Digital Repository of ENSH





المدرسة الوطنية العليا للري المكتبة المستودع الرقمي للمدرسة العليا للري



The title (العنوان):

Abaques de calcul hydraulique de l'évacuateur de crue.

The paper document Shelf mark (الشفرة): P 628.2 HAS

APA Citation (توثيق APA):

Hassane, Mohammed. (2004). Abaques de calcul hydraulique de l'évacuateur de crue [polycopie pédagogique]. ENSH.

The digital repository of the Higher National School for Hydraulics "Digital Repository of ENSH" is a platform for valuing the scientific production of the school's teachers and researchers.

Digital Repository of ENSH aims to limit scientific production, whether published or unpublished (theses, pedagogical publications, periodical articles, books...) and broadcasting it online.

Digital Repository of ENSH is built on the open DSpace software platform and is managed by the Library of the National Higher School for Hydraulics. http://dspace.ensh.dz/jspui/

المستودع الرقمي للمدرسة الوطنية العليا للريهو منصة خاصة بتثمين لإنتاج العلمي لأساتذة وباحثي المدرسة.

يهدف المستودع الرقمي للمدرسة إلى حصر الابتتاج العلمي سواء كان منشوراً وغير منشور (طروحات مطبوعات بيداغوجية، مقالات الدوريات، كتب....) بثه على الخط.

المستودع الرقمي للمدرسة مبني على المنصة المفتوح DSpace و يتم إدارته من طرف مديرية المكتبة للمدرسة العليا

كل الحقوق محفوظة للمدرسة الوطنية العليا للري.

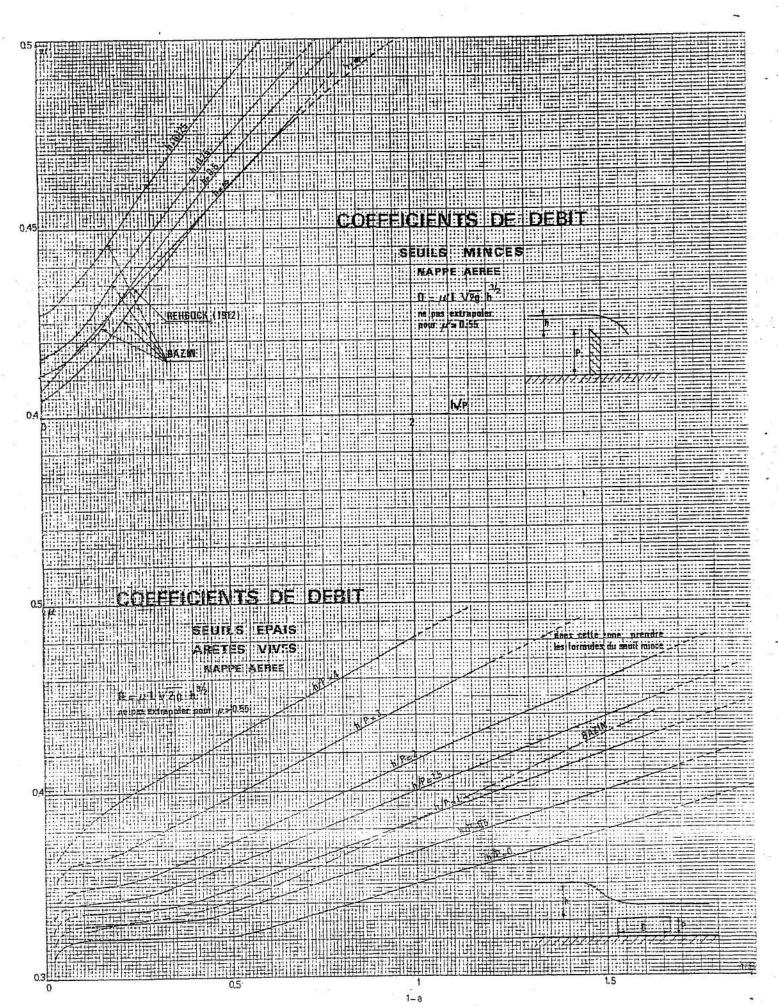
ECOLE NATIONALE SUPERIEURE DE L'HYDRAULIQUE

Laboratoire d'ouvrages hydrotechniques



ABAQUES DE CALCUL HYDRAULIQUE DE L'EVACUATEUR DE CRUE

Par : M. M.HASSANE, chargé de cours d'ouvrages hydrotechniques







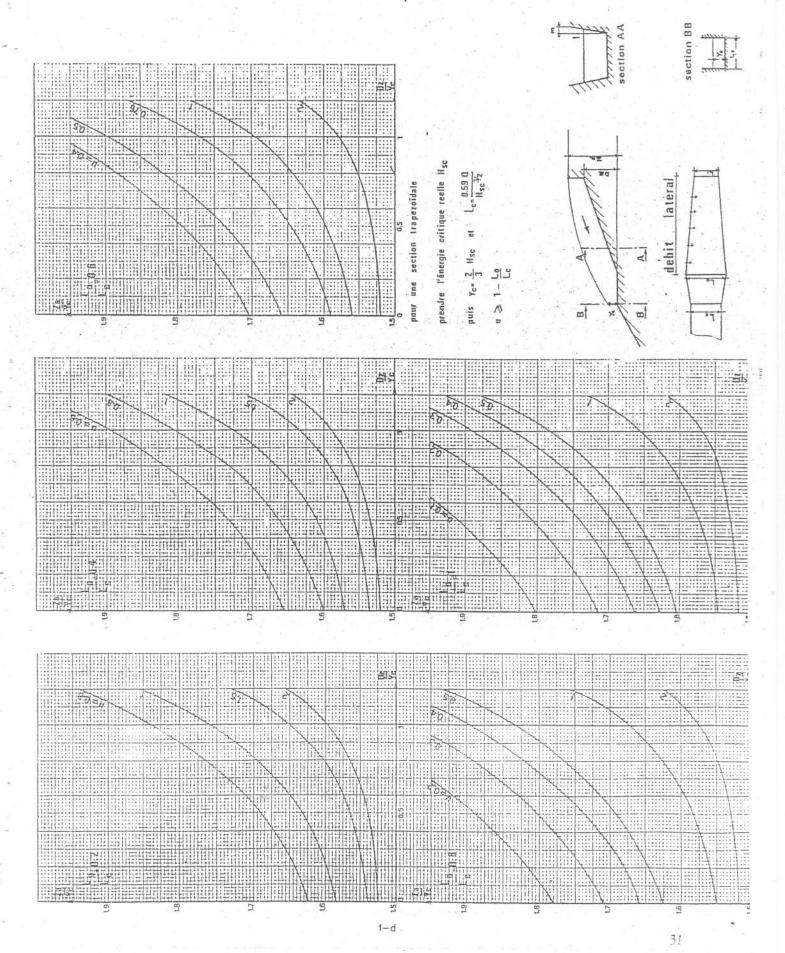
criti	CIAI	DE	וט	LD	H W	r	OU	n .	JE	Uli	- !	NO	H E	- 	:1:::	1	1:::::	1111	:::1:	:::1:	:::1:	III.	::11::	::::		: :::	:[::::	1;:::1::	11:21	===
																											:			
					***										#															
					*****			1::1:												11:	:::: : :::: :									
					###			HH																				1:::::::		1113
		250						1	1::::																		::::::	1:::::1::		/:: K
		::::::::::::::::::::::::::::::::::::::					##	H	Hiii																		i Fili			
							:: :::: :: :::												::::1	1.:	:::: <u> </u>		111							
							::::: -	1	1111															Ħ	::::::					
							1.1 13	1	1:.::			***	NOYE																	
									Hii							1												liiiiii		
\									1				SE			نده						6.3								
							Ī						3			renove						enni								H
									:1	::::						S	2	. 1	:: '6		ini.	том				1				:::
7 7		1											POUR			L CAS I														===
X X IX		liillii				1111	[1	l'iiil						LEG .	: .					Feur								
7.7	N				l				1111	1:8:1			183		200	nod .	N .:				***	VB					iijii	<u> </u>	1	
							H.							.::i !	H -12	E :	unt.	av				6.					K	17.7		===
	1			12.			1 1	. . :	::::			::::[:	当			рвг	I E	EBIL B			**:::		·id			1	- 1	1/7		::
/ : / · / · /	(X.	Λ					3	1					DN	\	7	fuction p	2 :: e					tent			/			17		
	17 7	1 /						1	1::-				F	Lili	2	e inc	T E	rant	1.73		****	sent			/			***	1	
	$ \cdot \rangle$		-/			2							000			1	3 .			:-		renté				-	-4-		1	
1 XI	\	/ /	· []	· -	- 1	- 10	1						RE		9	<u>u</u>	7-3		-	.::		- 10	******	720		: 1:		1 : :::	# #	::::
X 1		1	1			4/10	\$			1			ä		H.	ij						burbe		A	4		+			
11:41:11:7	[]	\-\`	4	1	2	[<u>ان</u> لا	-		1			E	····		::	+	:	-			CDE	1::::		: ::	1111		Δ.	-	-
X \ 	1	1		5	0	X		-		1	::::		11.1			: i ::	1:::	ij		•		CES	••••	1						
17 17	\ \	·	4	0	X		/	+	-	-	.:-		FFICE		+					:		7.		-						
			0	/	1	V							COEF									nota		H	••••		••••	hati		
- X	()::::::::::::::::::::::::::::::::::::	0	7	17		1	1	1			:::	1111	-			:::::	1		1	::::				:		1.	191	i		
				11:21			Z)	1			:::									::::			;.							
		K.		1		7	- 1		7	1													:::	;		: ::				
			Ų.		N					1,	/									:::										
			1			Z			1	17								<u> </u>	T :	1.7			* :	:	:::::::::::::::::::::::::::::::::::::::				1	
				1			X	1	V.				1				1					:							1	:::
	ŲIII	74		*	X		$\sqrt{}$				/	1		1								::::						Ī		
			1		X		1	1	1	7		1		7	7				1111	1							::::			
					14		1		+	TO THE POPULATION OF THE POPUL	7	\	``	` `	V				1			.:::						ļ		
				$\frac{1}{2}$			<u> </u>		. /Δ	10110	975		>				ν.									i				
		1 4 2 1 4 4 5 5 5	1	J. T. F. T. A.	7	\searrow			70	2/2	570	211	150				Y.	\	la:											
								44	::1:9	7/0 /2 /0 /0 /0 /0 /0 /0 /0 /0 /0 /0 /0 /0 /0	TUE	B 111	100	1	1		1	1	1	-::					- 1					
				4444		iiii			1 71	0/E 1/E)B) B(B)	191	T Jin	85	7.7	7	1	1	3	1	1										
											192	Im	26		/	1	\nearrow	/	1	1		-		11.			:::::	:1:::::	1111111	111
															1	+	1	/	1	1	1	11	1							
<u> ज्या</u> स्त्राप्ट्र						::11	::::				1111	17.77	1111					7	1	/				>		11.13 11.13	1 110	1		1.
							Hili														1	_		///	1	1	S			
				HH									##					11:11								1/				
						Hill							1111							m						iiili	i i i		1	2
THE PERSON NAMED IN	1444-144	1/14/14/	411-1-1	HILL	27,0	11111		11111		1111111	11/11	11:11	111	2	-1111		*****			1	11111	U C	1							1, 25

.<u>...</u>. PAPERS 0,9. 8/0 Déversoir en tulipe 0 = 10.729 + 0.011,0 >10

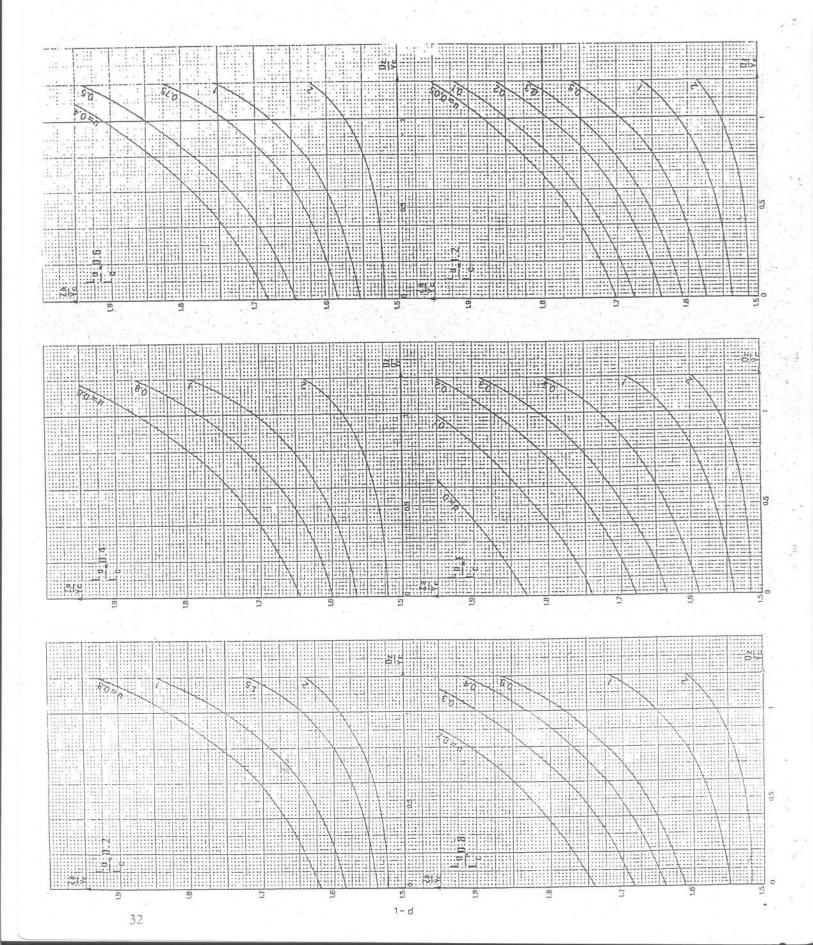
3

n

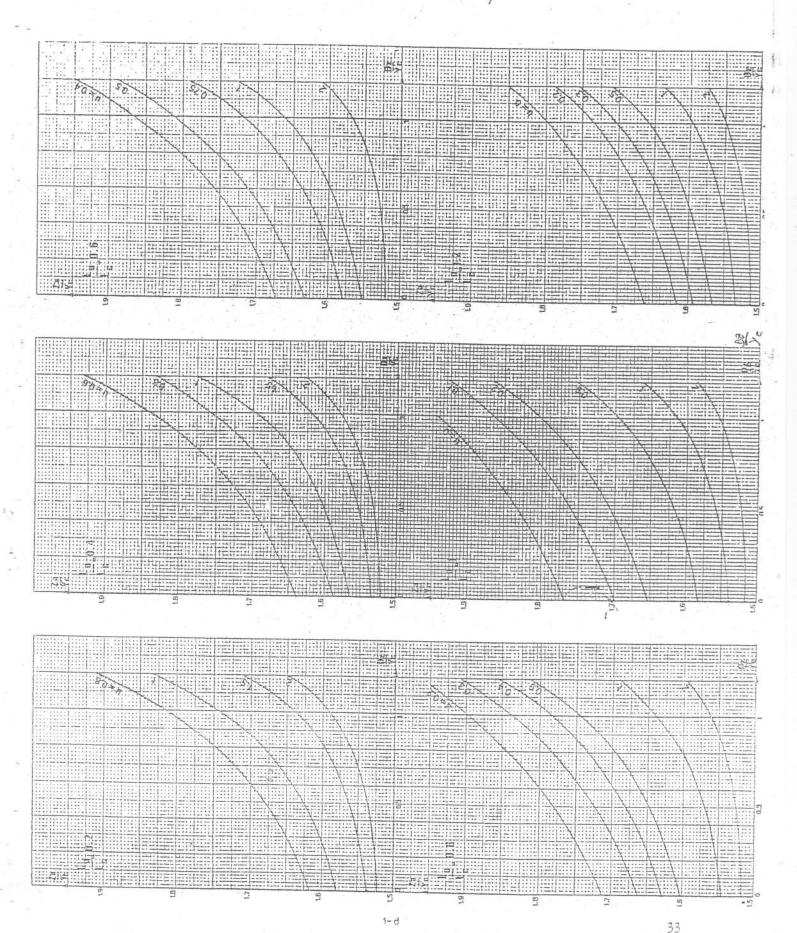
EVACUATEUR LATERAL L1/L0 = 0.25



EVACUATEUR LATERAL $L_1/L_0 = 0.5$



EVACUATEUR LATERAL $L_1/L_0 = 0.75$



EVACUATEUR LATERAL $L_1/L_0 = 1$

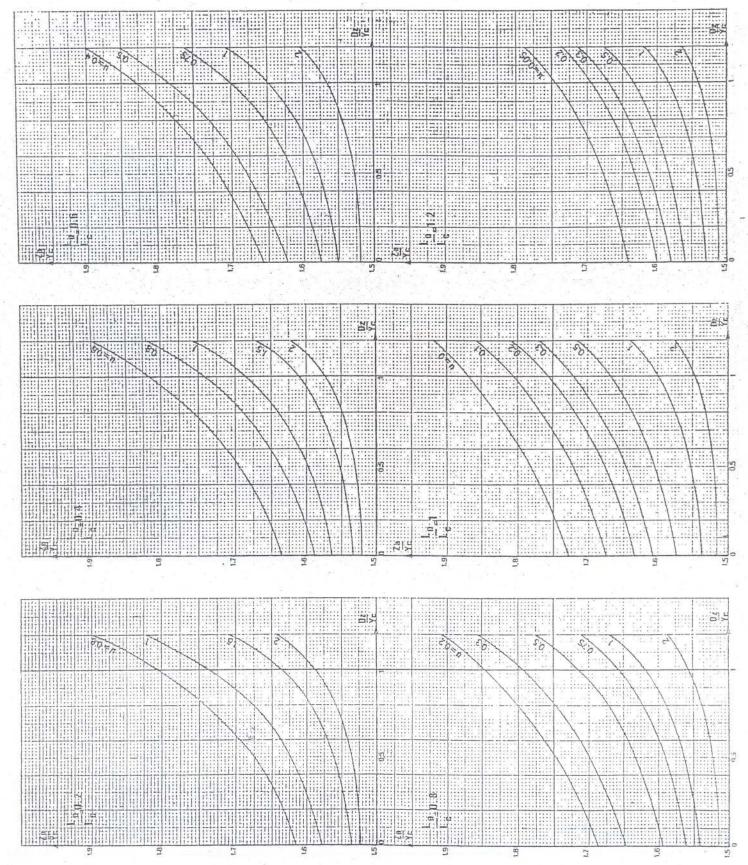
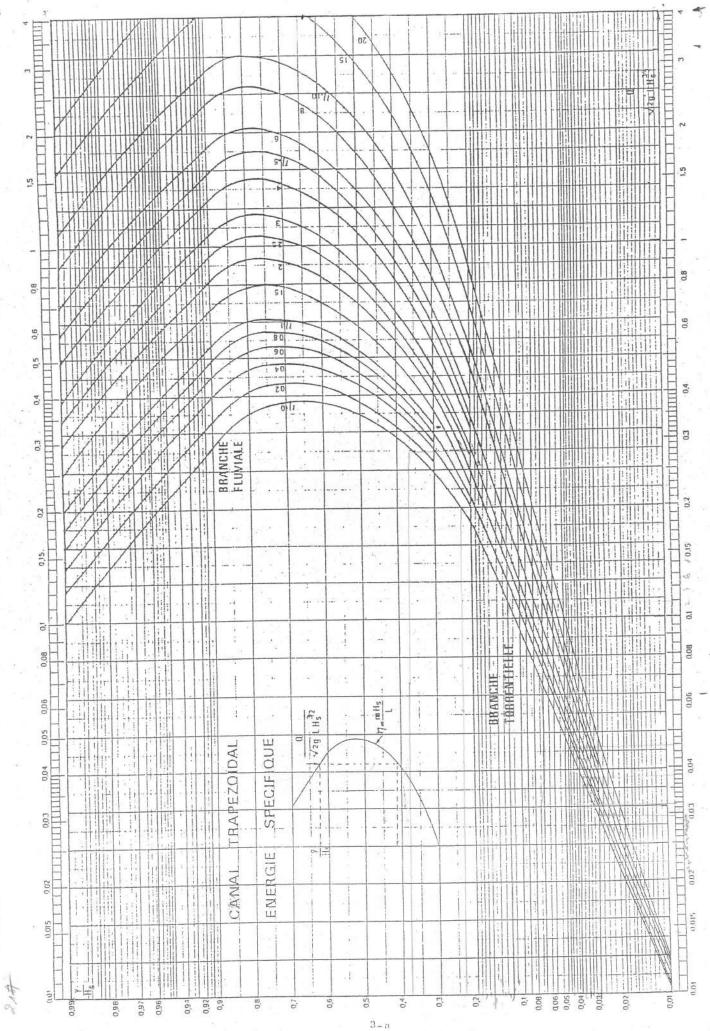


TABLEAU DES COEFFICIENTS DE PERTE DE CHARGE

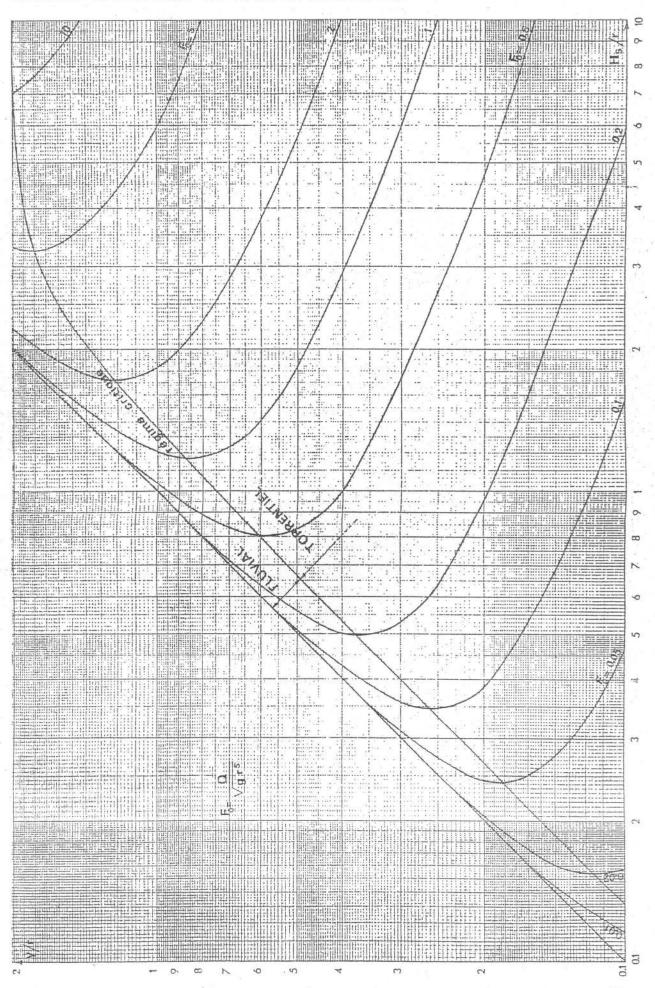
avec
$$\Delta H = k \frac{(v_2 - v_1)^2}{2g}$$

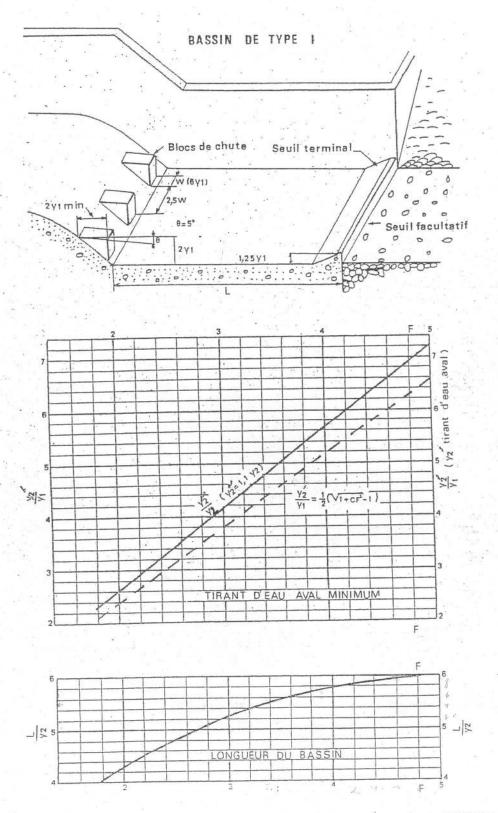
ou $\Delta H = k' \left(\frac{v_2^2}{2g} - \frac{v_1^2}{2g}\right) v_2 > v_1$
ou $\Delta H = k'' \frac{v^2}{2g}$ V vitesse maximale (V_l, V_l)

Type de transmission		Convergence		Divergence					
Type de transmission	k	k'	k"	k	k'.	k"			
Brutal, anguleux	0,5	0,4	0,3	1	0,75	0,6			
Assez brutal	0,4	0,25	0,15	0,5	0,4	0,25			
Progressif à angles vifs (ouverture 1/4)	0,3	0,2	0,15	0,4	0,3	0,2			
Type "quart de cercle"	0,2	0,15	0,12	0,35	0,30	0,15			
Profilé (ouverture 1/4)	0,15	0,10		0,30	0,20	,,,,,			

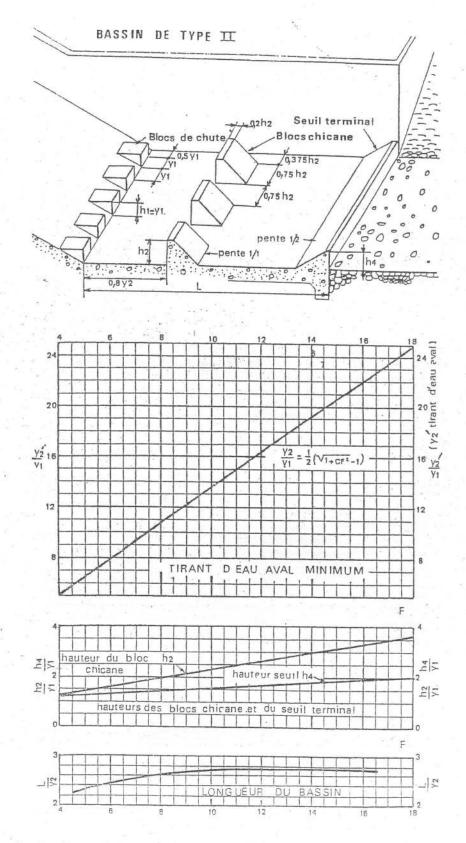


ENERGIE SPECIFIQUE EN CANAL CIRCULAIRE

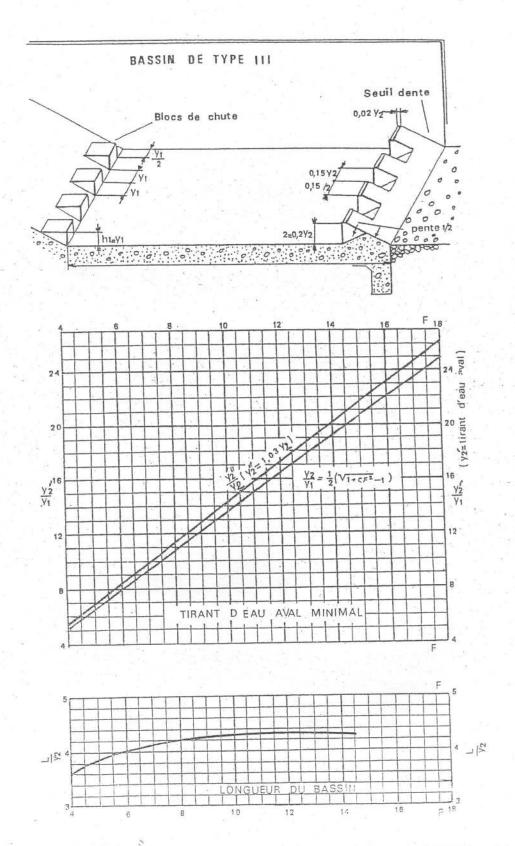




Détermination des caractéristiques du bassin de dissipation pour un nombre de FROUDE compris entre 2,5 et 4,5 (extrait de "design of small dams")



Détermination des caractéristiques du bassin de dissipation pou un nombre de FROUDE supérieur à 4,5 et une vitesse de l'eau à l'entrée du bassin inférieure à 15 m/s (extrait de "design of small dams")



Détermination des caractéristiques du bassin de dissipation pour un nombre de FROUDE supérieur à 4,5 et une vitesse à l'entrée du bassin supérieure à 15 m/s (extrait de "dessign of smal dams")

40

BASSINS DE TYPE PLONGEE

La chute d'une nappe déversante dans un bassin contenant une épaisseur d'eau suffisante est un excellent moyen d'absorber l'énergie.

Mais sous l'effet de la chute, le fond de la cuvette a évidemment tendance à s'affouiller. Plutôt que de mettre de coûteuses surépaisseurs de béton, il est préférable d'avoir un matelas d'eau de profondeur suffisante pour que de toutes façon il n'y ait pas affouillement.

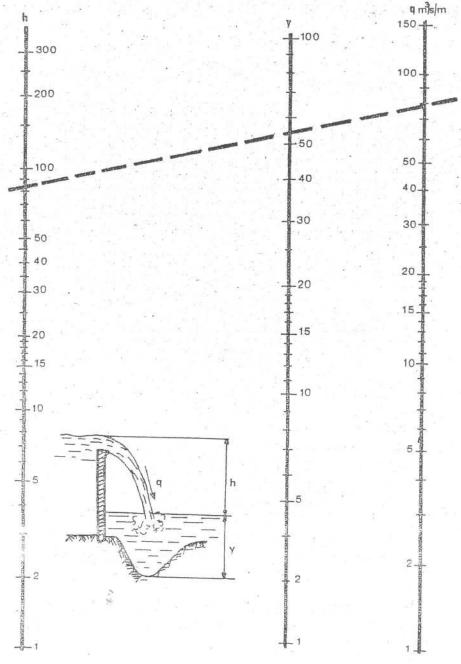
La profondeur de la fosse qui se forme dans le fond d'un bassin de réception naturel sous l'effet d'une nappe d'eau tombant à peu près verticalement dépend :

- de la hauteur de la chute,
- du niveau aval,
- de la concentration ou débit.

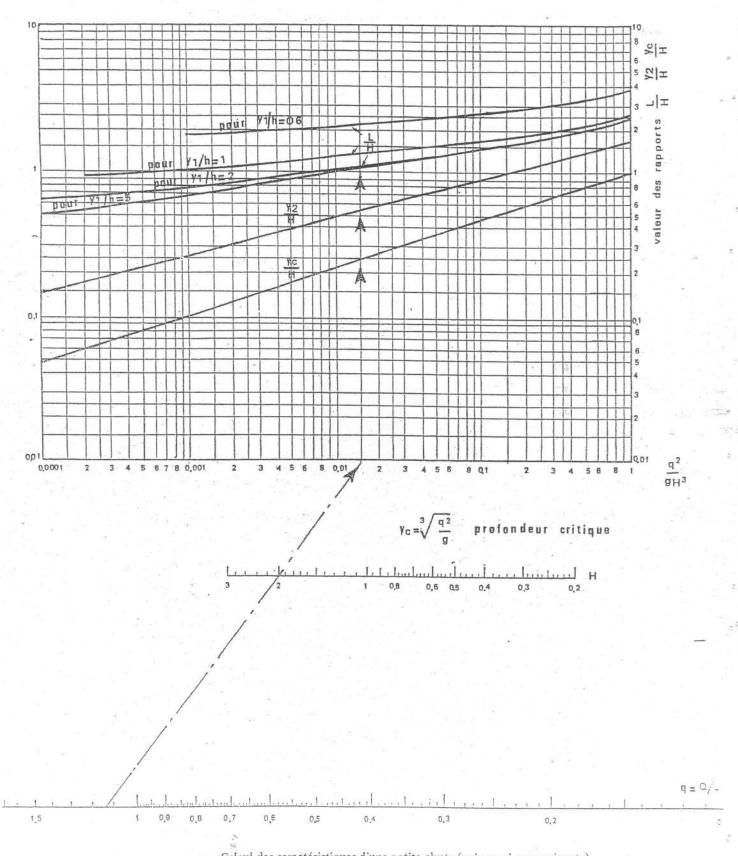
Mais ne dépend pas à long terme, de la nature du fond au moins pour les forts débits.

Le U.S. Bureau of Reclamation a adopté la relation empirique suivante, établie par VERONESE en 1937 : $h=1,90 \ . \ h^{0,225} \ . \ q^{0,54}$

- y: profondeur de la fosse, sous le niveau aval en m
- h : hauteur de chute lire en m
- q: débit unitaire, en m3/s par m.

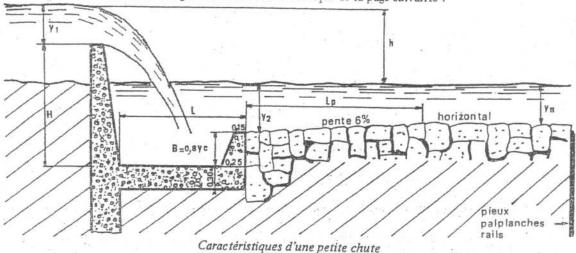


Abaque pour le calcul de l'affouillement à l'aval d'une chute



- Calcul des caractéristiques d'une petite chute (voir aussi page suivante)

Dans le cas des petites hauteurs, les caractéristiques dimensionnelles de l'ouvrage peuvent être obtenues à partir du schéma de la figure ci-dessous et de l'abaque de la page suivante :



h est la hauteur nette de la chute

L est la longueur de la cuvette

H est la hauteur de chute par rapport au fond de la cuyette

 y_{Π} est la profondeur normale dans le lit aval

B est la profondeur de la cuvette par rapport à la zone protégée du lit aval

 $L_{\rm p}~$ est la longueur aval protégée de pente 6 %

Au-delà de L_p l'enrochement est poursuivi sur quelques mètres et buté par un rideau de palplanches si son équilibre n'est pas assuré. On a :

$$h = H + y_1 - B - 0.06 L_p - y_n$$

BIBLIOGRAPHIE

- 1 Technique des barrages en aménagement rural (Ministère de l'Agriculture 1978)
- 2 Design of small dams Bureau of U.S. Reclamation (Water Ressources 1974)