

MICROFICHE N°

04924

République Tunisienne

MINISTÈRE DE L'AGRICULTURE

CENTRE NATIONAL DE
DOCUMENTATION AGRICOLE
TUNIS

الجمهورية التونسية
وزارة الفلاحة

المركز القومي
للسوق الفلاحي
تونس

F 1

CNSA 4924

DIRECTION GENERALE DES RESSOURCES EN EAU

ETUDE HYDROLOGIQUE DE L'OUED R'MEL (Zaghouan-Bouficha)

Novembre 1988

A. GHORBEL

REPUBLIQUE TUNISIENNE
MINISTERE DE L'AGRICULTURE

**DIRECTION GENERALE
DES RESSOURCES EN EAU**

**ÉTUDE HYDROLOGIQUE
DE L'OUED R'MEL
- (Zaghouan - Bouficha) -**

Novembre 1988

A. GROSSEL
Ingénieur en Chef
avec la collaboration techni-
que de ;

Néjib ELLOUZE Adjoint technique
A. BOUMALLOUKA Agent technique
M. N'HIDI

C O N T E N T S

	P A G E
1. Généralités	3
1.1 Situation géographique	3
1.2 Caractéristiques physiques et morphologiques	3
1.3 Réseau hydrographique	7
1.4 Géologie	11
2. Pluviométrie	12
2.1 Pluviométrie moyenne sur le bassin	12
2.2 Extension de la série de la moyenne pluviométrique sur le bassin de l'oued R'mel	14
2.3 Régime pluviométrique	16
3. Historique de la station	19
4. Luminosité	19
5. Mesures de débits	20
6. Etalonnage de la station hydrométrique	23
6.1 Courbes d'étalonnage et périodes de validité	23
6.2 Extrapolation des courbes d'étalonnage	25
7. Apports annuels	37
7.1 Estimation des apports annuels par l'application d'un modèle global "DRAAF"	39
7.2 Calcul de l'apport à partir d'une corrélation hydropluviométrique	46
7.3 Conclusion	46
8. Apports mensuels	48
9. Débits journaliers	48
10. Etude statistique des apports annuels	51
11. Etude des crues	51
11.1 Occurrence des crues	56
11.2 Débits maximums	55
11.3 Pente des crues	62
11.4 Séparation des écoulements	67
12. Qualité de l'eau	69
12.1 Salinité	69
12.2 Transports solides	77
13 Récapitulatif	78
14 CONCLUSION	79

1. GENERALITES

1.1 SITUATION GEOGRAPHIQUE

L'oued R'mel prend sa source dans la chaîne de montagne de la dorsale Tunisienne au Nord Ouest de Zaghouan pour se jeter dans le golfe de Hammamet en transversant la plaine de Bouficha. Le long de ce trajet, il change plusieurs fois de nom, d'abord appelé dans sa partie amont oued Essmar puis successivement il prend les pseudonymes suivants : Zaghouan, Bou Slim, Boubagra, R'mel, El Koucha, et enfin Essaad.-

Une station hydrométrique a été mise en place en 1975 à 1,3 kilomètre environ en amont du barrage de dérivation Errebiaa. Le bassin versant limité à cette station couvre une superficie de 684 Km². Ses bassins limitrophes sont :

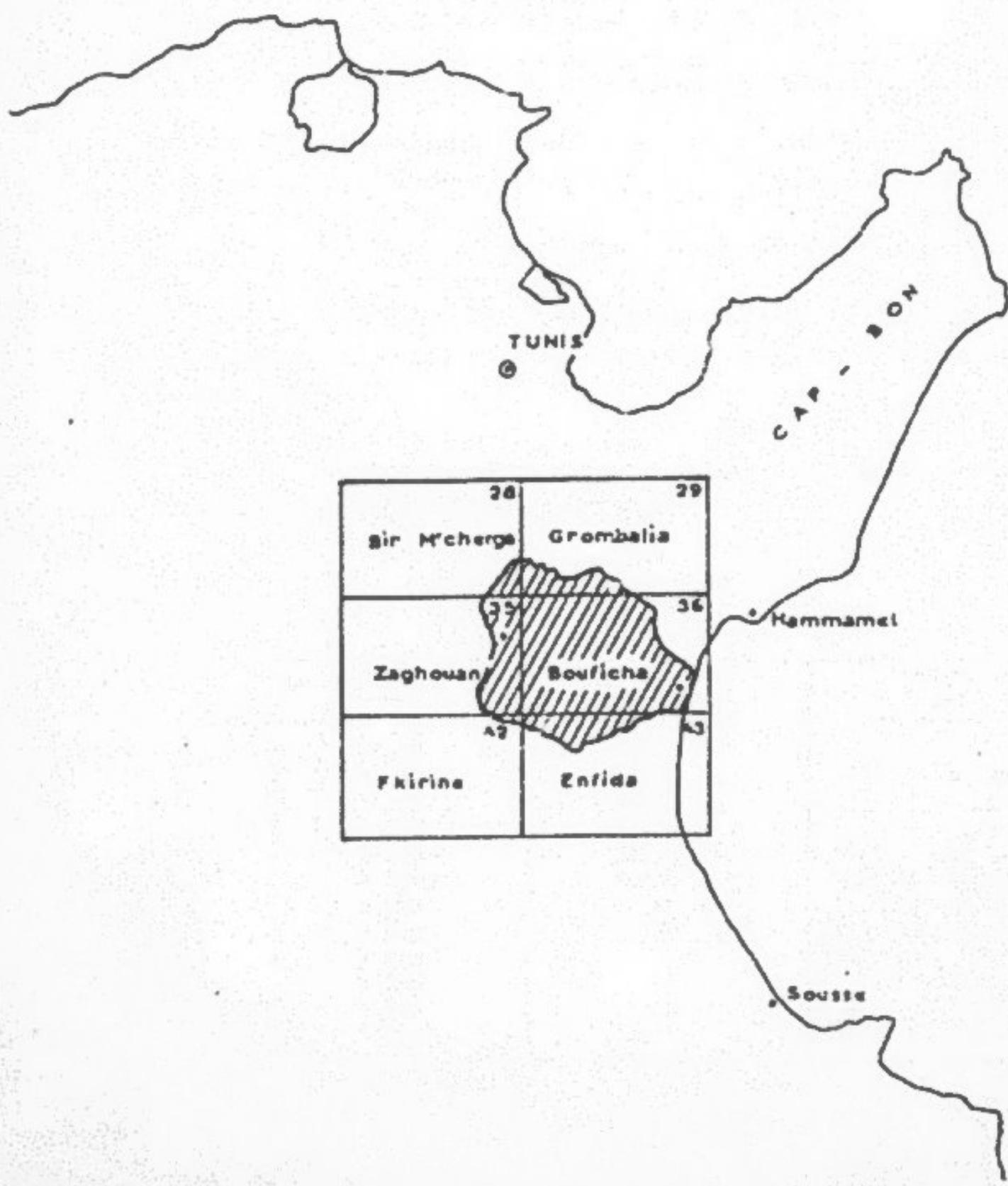
- Oued El Bey au Nord Est
- Oued El Hama au Nord
- Le moyen Miliane à l'ouest
- et Oued El Khârat au Sud.

1.2. CARACTERISTIQUES PHYSIQUES ET MORPHOLOGIQUES

Le bassin versant de l'oued R'mel est situé sur les cartes topographiques au 1/50.000^{ème} suivantes : Grimalia, Bouficha, Enfidha, Bir M'cherga, Zaghouan, Dj Fkirine entre les coordonnées : 40,25 Gr et 40,60 Gr de latitude Nord et 6,59 Gr et 8,98Gr de longitude Est

Ses principaux sous bassins sont : Essmar, Esbaitia, El Hammam, El Hajjar Ben Jebrane, Ezzit et El Melah.

La limite topographique du bassin versant passe par les lignes de crêtes des Djebels, Djeraini (440m), Merlia (646m) Zouâine (477m), Keffa (349m), Zaghouan (1295m), Naama (534), Mdéker (464m) et Abid (311m). Limité à la station hydrométrique, à Sidi Abdallah, le bassin versant de l'oued R'mel présente les caractéristiques morphologiques suivantes :

ETUDE HYDROGEOLOGIQUE DU BASSIN VERSANTDE OUED RMEL

Superficie A	684 Km ²
Perimètre stylisé P	127 Km
Indice de capacité C=0,28 $\frac{P}{\sqrt{A}}$	1,36
Longueur du rectangle équivalent L	49,85 Km
Largeur du rectangle équivalent l	13,72 Km
Indice de pente du ROCHE, IP	0,4562
Altitude du point culminant	1295m
Altitude de la station	40m
Altitude limitant les 5% de superficie les moins élevés H5	66m
Altitude limitant les 5% de superficie les plus élevés H95	464m
Denivelée D= H95 - H5	398m
Indice global $I_G = \frac{D}{L}$	7,90m/Km
Denivelée spécifique $D_s = I_G \sqrt{A} = 206,7$	

D'après (3) "Planification du réseau hydrométrique minimal", le bassin de l'oued R'mel est rangé dans la catégorie R5 des reliefs assez forts.

Nous présentons dans le tableau 1.2.1 ci-après la répartition altimétrique du bassin de l'oued R'mel

TABLEAU 1.2.1

Altitude en m	Surface cumulée en Km ²	Pourcentage %
> 40	684	100
> 50	671,7	98,20
> 100	559,5	81,80
> 150	404,0	59,07
> 200	287,4	42,02
> 300	138,8	20,30
> 400	62,67	9,16
> 500	23,78	3,47
> 600	10,55	1,54
> 700	3,50	0,51
> 800	0,63	0,09
> 1295	0	0

Graphique 2

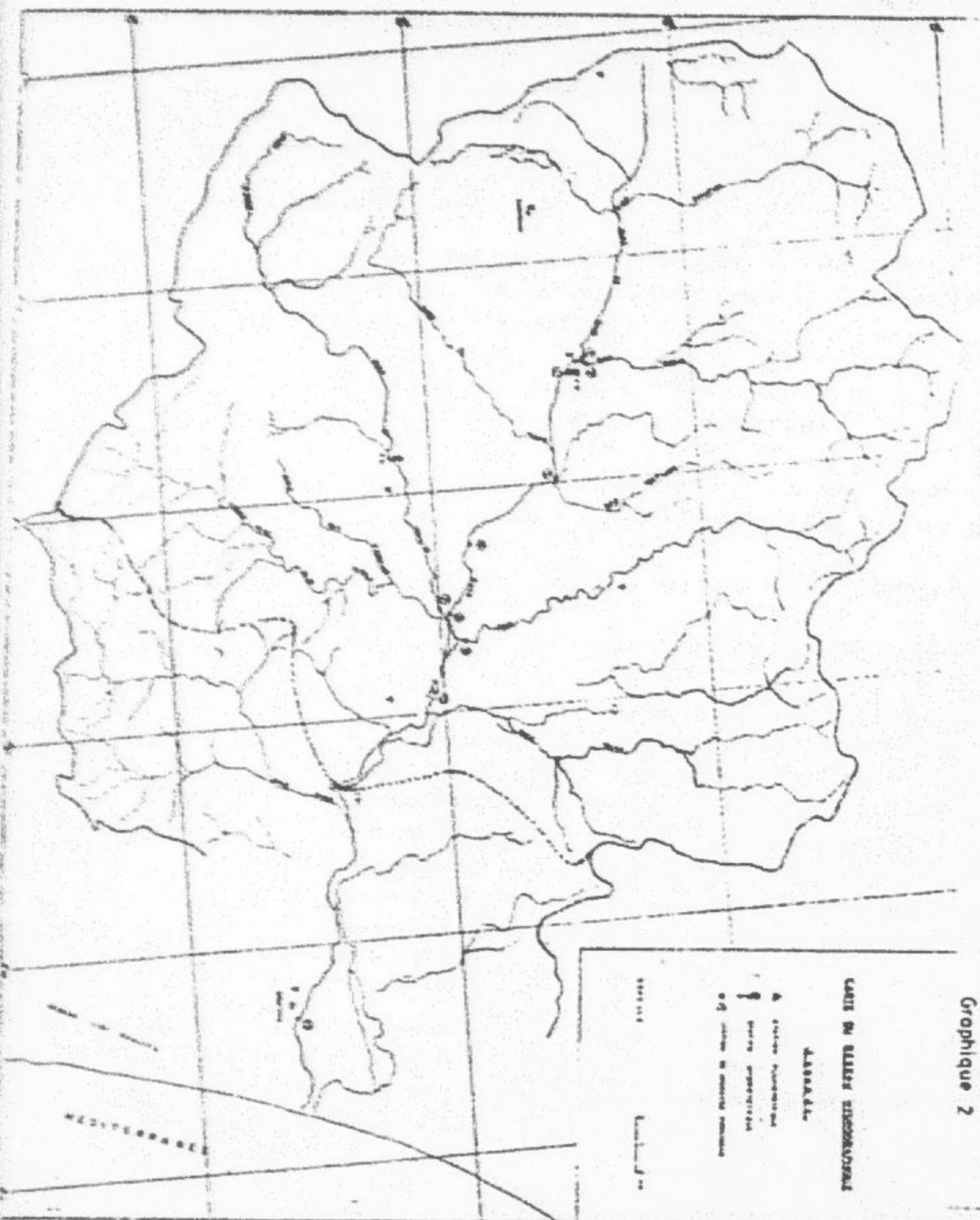
Carte du réseau hydrographique

Arrosage

• eau de ruissellement
— eau de ruissellement
— eau de ruissellement

•

•



Ces valeurs reportées sur le graphique 3 en fonction de l'altitude nous donnent la courbe hypsométrique du bassin. Il ressort de cette courbe que 63% de la superficie totale sont situés à une altitude inférieure à 200m, comprenant l'altitude médiane (175m) ainsi que l'altitude moyenne (211m). Ceci met en évidence les faibles extensions des zones montaneuses d'altitudes élevées en comparaison avec celles occupées par les piedmonts et les vallées des oueds : Melah, Ezzit, et en particulier la vallée de l'oued R'mel.

1.3 RESEAU HYDROGRAPHIQUE

De forme assez compact le bassin versant de l'oued R'mel présente un réseau hydrographique bien développé, ayant pour principaux cours d'eau les affluents de l'oued R'mel suivants :

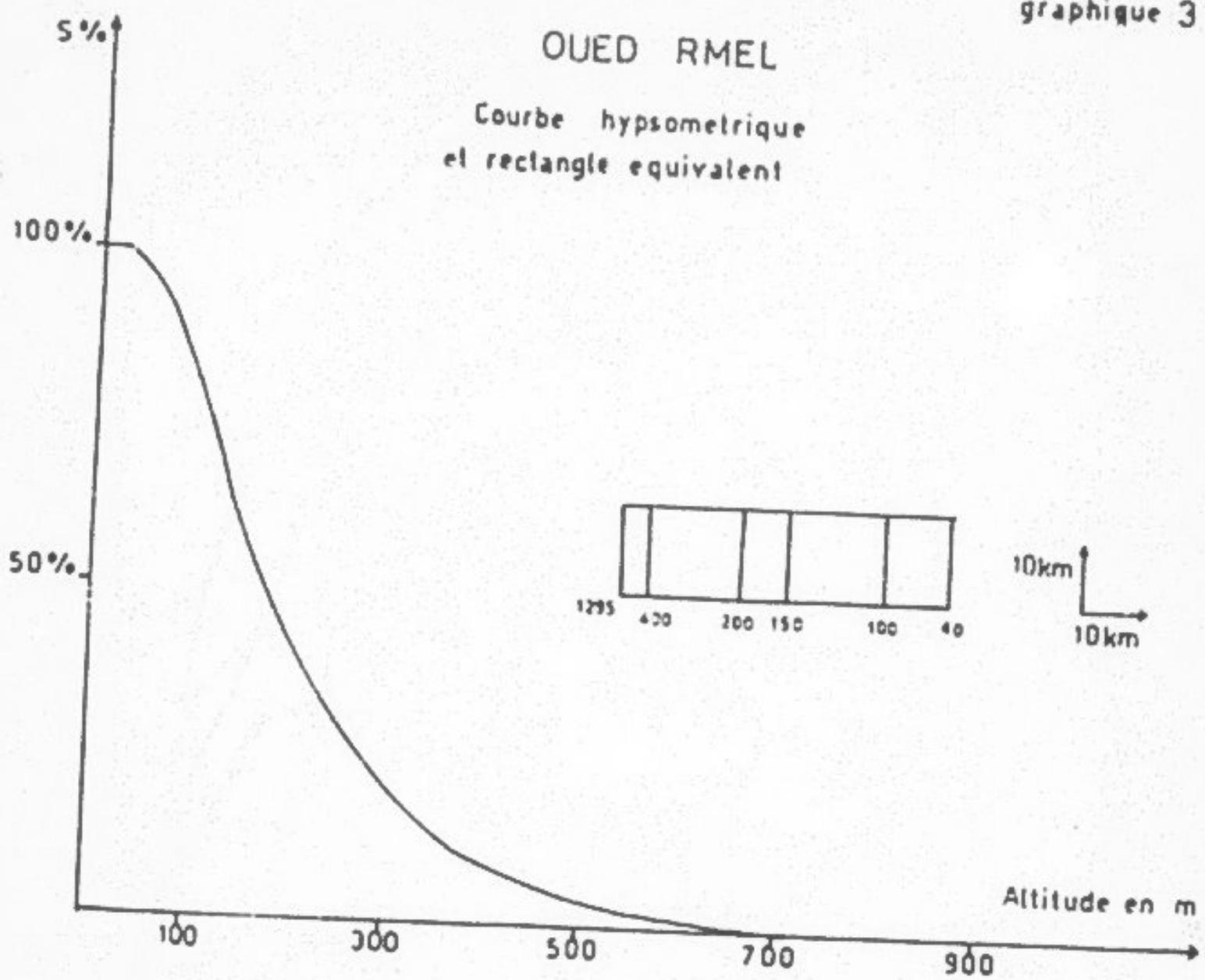
Sbayhia, Ezzit et El Melah ; affluents rive gauche et Hadjar Harram, Ben Djebrene et Sania affluents rive droite.

Les profils en long de l'oued R'mel et de ses affluents obtenus à partir de cartes topographiques au 1/50000ème (graphique 4) montrent que :

- La longueur de l'oued R'mel jusqu'à la station hydrométrique est de 38 Km
- La pente générale de l'oued R'mel n'est pas assez forte; elle est de 7,7m/Km
- La pente de l'oued calculée sur une distance de 6 Km à partir de la station est relativement constante et faible (0,166%)
- L'oued El Harram présente un palier à la côte 200m s'étendant sur une distance de 3 Km environ et correspondant au bief qui sépare deux gorges creusées par l'oued dans les calcaires.
- Les pentes les plus fortes calculées sur des distances allant de quelques centaines de mètre à quelques Kilomètres, sont respectivement 250%, 333%, 333,3%, 52,6%, 100% et 28,1% pour Hadjar Melah, Harram, Zit, Sbaihia et R'mel.

Nous présentons dans le tableau 1.3.1 les variations de la pente des lits de l'oued R'mel et de ses affluents obtenues à partir d'un découpage grossier, des tracés des profils en long en sections présentant une certaine homogénéité de pente.-

graphique 3



PROFILS EN LONG DE LOUED RMEL
ET DE SES AFFLUENTS

Graphique L

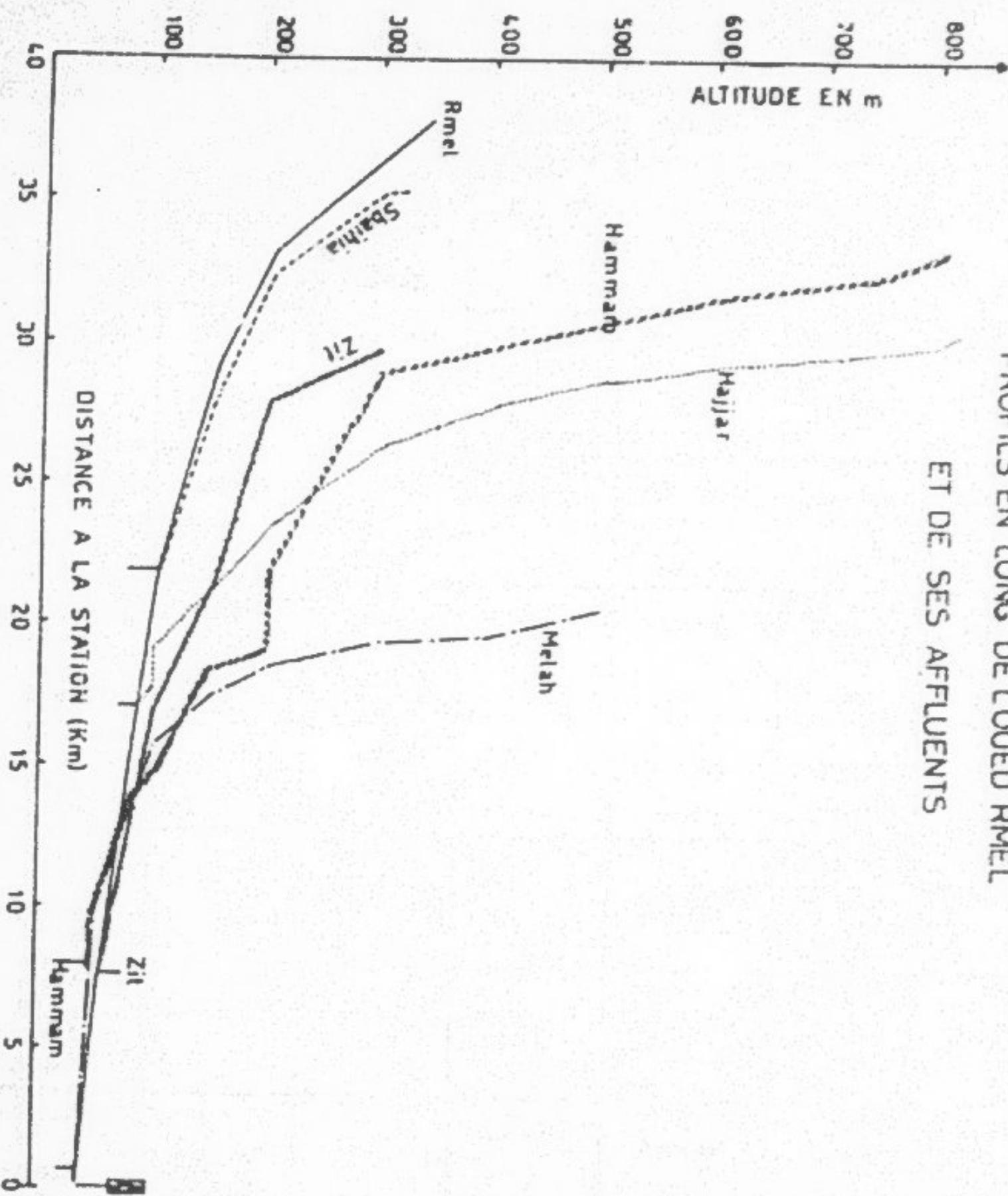


Tableau 1.3.1
VARIATION DE LA PENTE DES LITS
DE L'OUED R'MEL ET DE SES AFFLUENTS

COUR	R'MEL	MELAH	ZIT	HAMMAM	HAJAR	SBAIKIA
Altitudes en m	335-200	500-400	300-260	800-700	816-800	320-300
Pente m/km	<u>28,12</u>	111,11	<u>52,63</u>	166,66	53,3	<u>100</u>
Altitudes en m	200-150	400-300	200-150	700-400	800-700	300-200
Pente m/km	12,19	<u>333,33</u>	7,50	<u>333,33</u>	200	<u>34,18</u>
Altitudes en m	150-100	300-200	150-100	600-500	600-700	200-150
Pente m/km	6,94	111,11	11,90	100	<u>250</u>	400-150 11,9
Altitudes en m	100-50	200-150	100-55	500-400	600-500	150-100
Pente m/km	3,06	50,0	4,73	111,11	200	<u>8,06</u>
Altitudes en m	50-40	150-100		400-300	500-400	100-95
pente m/km	1,76	27,78		100	100	<u>5,55</u>
Altitudes en m		100-50		300-200	400-300	
Pente m/km		8,06		14,28	66,66	
Altitudes en m		50-42		400	300-200	
Pente en /km		0,84		palier sur 3 Km	<u>34,48</u>	
Altitudes en m				200 à 150	200-150	
Pente m/km				83,33	23,0	
Altitudes en m				150-100	150-100	
Pente m/km				13,16	<u>22,73</u>	
Altitudes en m				100-55	100-90	
Pente m/km				5,92	<u>5</u>	

La distance séparant la station hydrométrique à Sidi Abdallah à chaque confluence, la longueur de l'oued R'mel et celles de ses affluents ainsi que leurs pentes globales respectives sont consignées dans le tableau 1.3.2

Tableau 1.3.2
Longueur du l'oued R'mel et de ses affluents

O U E D S	MELAH	EZZIT	SBAHIA	HAMMAM	HADJAR	R'MEL
Distance entre station et confluence en Km	0,1	7,5	20,9	8,1	17	0
Longueur totale de l'oued en Km	20,5	22,2	14,4	25,3	13,4	38
Pente globale en m/Km	22,4	11,04	14,09	29,24	54,18	7,7

1.4 GEOLOGIE (C.F.1)

L'un des traits caractéristiques qui marque la géologie du bassin de l'oued R'mel, est l'épaisseur considérable atteinte par les dépôts villafranchiens. C'est là que l'on relève la série la plus développée du Villafrançien de Tunisie (épaisseur dépassant 700m).

Cette puissance trouve vraisemblablement son explication dans la communication entre les deux bassins de Smidja et R'mel. En effet, le Villafrançien se caractérise dans cette zone par une matrice essentiellement argileuse ; celle-ci proviendrait des séries marneuses et marno-calcaires du crétacé inférieur du flanc occidental de Dj. Zaghouan dont l'épaisseur dépasse 2000m et qui se trouve actuellement en grande partie érodé. - (sic 1)

2. PLUVIOMÉTRIE

2.1 Pluviométrie Moyenne sur le bassin

Pour le calcul de la pluviométrie moyenne sur le bassin de l'oued R'mel nous utilisons la méthode de Thiessen, qui consiste à attribuer à chaque pluviomètre un poids proportionnel à une zone d'influence présumée. Nous donnons dans le tableau 2.1.2 les pluviomètres utilisés avec leurs coefficients de pondération, la pluviométrie annuelle de la période 1975-1987 enregistrée à chaque pluviomètre ainsi que la pluviométrie moyenne annuelle sur le bassin de l'oued R'mel relative à la même période.

Tableau 2.1.1

Stations pluviométriques et leurs coefficients de pondération

N°	PLUVIOMETRE	N° MECANO	COFF. DE PONDÉRATION:	N°	PLUVIOMETRE	N°MACANO	COEFF DE PONDÉRATION
1	AIN BATTARIA	40057	0,0764	8	SACOUF AGRICOLE	45607	0,0058
2	DAMMET EL HEBDA	41782	0,0193	9	SEGERMES	45816	0,0408
3	DACHRET MEDIEN	42538	0,0641	10	SIDI ABDALLAH	45952	0,0035
4	HAMMA AMONT	42538	0,0838	11	TELIAT ESSAF-RA	47623	0,1668
5	HAMMAM BENT JEDIDI	43055	0,1119	12	ZAGHOUAN DPE	48076	0,0991
6	MOGRAINE	44505	0,0408	13	ZRIEA AIN SFAYA	48215	0,1574
7	OUED EZZIT	45496	0,1312				

Pluviométrie annuelle Pi en mm

Pluviométrie	Année	Indices													Reel
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	
	75-76	440*	424,2	1463,1	470**	630*	599	720*	445,0	480**	530*	1200*	1053,3	807,0	762,8
	76-77	375	400,0	558,5	460**	355*	48,5	380*	30*	26,5	30,3	730	599,9	375,8	473,5
	77-78	281,3	35,3	450**	457,5	225**	342,5	279,3	272,8	252,4	377,7	625*	499,2	320,4	389
	78-79	305,6	257,6	255	310*	284,5	304,8	273,6	280*	300	319,6	413,8	327	268,2	314
	79-80	317,6	335,3	370**	417,1	284,7	451,5	386	33,2	310,3	289,9	526,9	409,5	319	383
	80-81	272,3	269,7	200*	30,3	200**	398,4	300**	245,5	208	208,9	488,7	326,1	266,2	255,5
	81-82	358,2	376,8	330**	406,7	37,1	44,2	411,2	361,0	286	373,2	405,5	409,2	367	399
	82-83	520,0	604,6	680*	534,7	450**	553,7	462,1	521	460	87,4	76,3	647,5	460*	588,7
	83-84	250*	328,6	100*	324	195*	31,9	70**	311,5	180*	27,4	408,3	252,3	244,7	282,2
	84-85	378,7	646	50*	521,4	474,7	484	58,8	569,5	465	45,8	75,2	514	67,3	563
	85-86	249,0	323	150*	313,5	307,6	320,5	321,1	192,5	231	224,9	410**	28,7	370**	317
	86-87	353,5	455,8	30*	470**	374,2	547	420*	385	38,5	323,7	579,4	40,7	369,5	45,7
Moyenne en mm		365,1	396,7	453*	426,1	307,1	58,6	378	314	313,5	357	86,7	422,7	35,3	43,2

avec 1 : indice des postes pluviométriques
 * : Complété
 ** : Corrigé
 Ø : Douteux

La détection des erreurs à l'échelle annuelle a été effectuée par la méthode du double cumul (l'homogénéisation des données pluviométrique par la méthode du vecteur régional est en cours). La correction de la pluviométrie ainsi que le comblement des lacunes ont été effectués par régression entre stations voisines.

2.2 EXTENSION DE LA SÉRIE DE LA MOYENNE PLUVIOMÉTRIQUE SUR LE BASSIN DE L'OUED R'MEL

Pour faire l'extension de la série de la moyenne pluviométrique sur le bassin de l'oued R'mel, nous avons établi une corrélation linéaire entre la pluviométrie enregistrée à la station de Segermes et la moyenne calculée sur le bassin. La corrélation ainsi obtenue à partir de onze couples (1976-77 à 1986-87) est bonne (graphique 5) et a pour équation linéaire:

$$P_{\text{Segermes}} = 0,8019 \cdot (P_{\text{R'mel}} - 398,7) + 302,3$$

avec un coefficient de corrélation linéaire égal à 0,9066

A partir de cette équation et les données pluviométriques enregistrées à la station de Segermes, nous reconstituons la pluviométrie annuelle moyenne sur le bassin de l'oued R'mel depuis 1950-51. Les résultats de cette reconstitution se trouvent consignés dans le tableau 2.2.1 en regard de la pluviométrie de Segermes.

Les moyennes pluviométriques sur le bassin de l'oued R'mel relatives à différentes périodes d'observations sont :

398,8mm	pour la période	1976 - 87 (11 ans)
419,5	"	1975 - 87 (12 ans)
434	"	1968 - 87 (18 ans sans l'année 73-74)
490	"	1950 - 87 (28 ans sans les années 59-66 et 67-68)

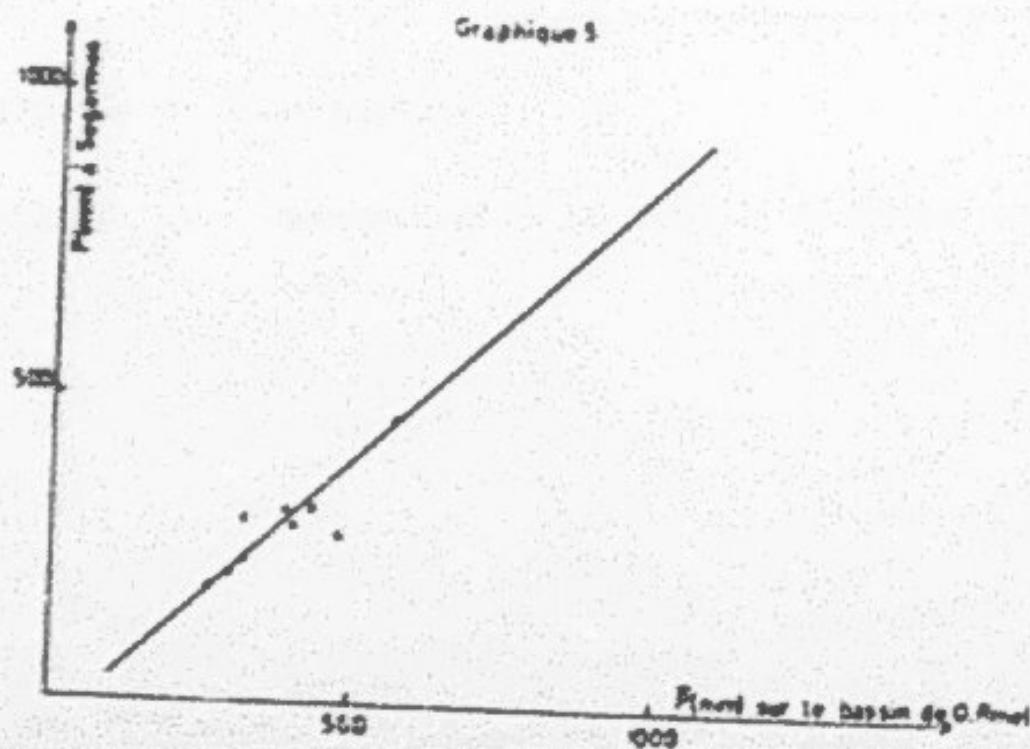


TABLEAU . - 2.2.1

MOYENNES PLUVIOMÉTRIQUES SUR LE BASSIN
DE L'ŒUD R'MEL CALCULÉES A PARTIR DE LA PLUVIOMÉTRIE
OBSERVÉE A SÉGERMUS

ANNEE	SÉGERMUS	BASSIN DE O.R'MEL	ANNEE	SÉGERMUS	BASSIN DE O. R'MEL
50 - 51	252,5	335,9	68 - 69	197,6	267,5
51 - 52	493,2	636,1	69 - 70	311,7	409,8
52 - 53	389,6	507,9	70 - 71	-	480 ^x
53 - 54	780,5	994,4	71 - 72	362,5	473,1
54 - 55	256,7	341,2	72 - 73	553,1	710,8
55 - 56	636	814,2	73 - 74	-	-
56 - 57	447,5	59,1	74 - 75	405	526
57 - 58	508,3	559	75 - 76	434,5	562,9
58 - 59	848,8	943,6	76 - 77	276,5	473,5 ^x
59 - 60	-	-	77 - 78	301	389 x
60 - 61	-	-	78 - 79	300	314 x
61 - 62	-	-	79 - 80	310,3	383 x
62 - 63	-	-	80 - 81	208	295,5x
63 - 64	-	-	81 - 82	286	399 x
64 - 65	-	-	82 - 83	460	563,7x
65 - 66	-	-	83 - 84	180	262,2x
66 - 67	170	234	84 - 85	465	563 x
67 - 68	-	-	85 - 86	231	317 x
			86 - 87	313,5	428,7x

* Calculée à partir de 13 pluviomètres

^x Calculée à partir d'une régression entre Ain Sfaya et la moyenne sur le bassin.

Etant donné que la période 1976-87 est courte et que la période 1950-87 ne contient pas les années sèches (1964 à 1969) nous retenons alors la valeur de 430 mm (moyenne calculée sur 18 ans relative à la période 1968-87) comme pluviométrie moyenne interannuelle du bassin de l'oued R'mel limité à la station hydro-métrique de Sidi Abdallah.-

2.3. REGIME PLUVIOMETRIQUE

A défaut de séries de longues durées de la pluviométrie annuelle et mensuelle enregistrée aux différents postes pluviométriques se trouvant dans le bassin de l'oued R'mel, l'étude du régime pluviométrique se limite alors à la station de Zaghouan TP.SM. Tout ce qui suit est extrait du dossier pluviométrique sur cette station (Cf.2).

2.3.1. ETUDE STATISTIQUE SUR LA PLUVIOMETRIE ANNUELLE

L'échantillon utilisé, couvre la période qui s'étend de 1907-1908 à 1979-80 ; il est un effectif de 73 années. Ces caractéristiques empiriques sont les suivantes :

Pluie annuelle moyenne	P _{moy}	=	503mm
Pluie médiane	P _{med}	=	483,4mm
" maximale observée	P _{max}	=	972,9mm
" minimale "	P _{min}	=	238,8mm
Ecart type	S	=	158,6mm
Coefficient de variation	CV	=	0,315mm
Coefficient de variabilité	$\frac{P_{\text{max}}}{P_{\text{min}}}$	=	4,07
Coefficient de dispersion	$\frac{P_{\text{moy}}}{P_{\text{med}}}$	=	1,04

L'ajustement d'une loi de Galton à cet échantillon donne les résultats suivants :

Tableau 2.3.1
Pluviométrie annuelle (loi de Galton)

2.3.2 PLUVIOMÉTRIE SAISONNIÈRE ET MENSUELLE

2.3.2.1 Pluviométrie saisonnière

Les hauteurs de pluie moyennes saisonnières sont :

157,9mm pour l'Automne

181,3mm pour l'Hiver

132,7mm pour le printemps

et 34,8mm pour l'Eté

2.3.2.2 Pluviométrie mensuelle

Les moyennes pluviométriques mensuelles sont regroupées dans le tableau 2.3.2 ci-après.

Tableau 2.3.2

MOIS	S	O	N	D	J	F	M	A	M	J	J	A
Pluies moyennes P (mm)	40,0	63,8	56,0	60,0	64,6	56,6	56,2	56,2	26,6	14,3	5,5	15,4

Ce tableau montre que le régime pluviométrique est à deux maxima correspondant aux mois d'Octobre et de Janvier.

2.3.2.3 Répartition Mensuelle des jours de pluie

Nous donnons dans le tableau 2.3.3 les nombres de jours de pluie maximums, minimums et moyens mensuels.-

Tableau 2.3.3

Mois Nbr de jours	S	O	N	D	J	F	M	A	M	J	J	A
Max	13	14	15	21	17	17	17	15	14	5	4	9
Min	0	0	0	1	1	2	1	0	0	0	0	0
Moyen	3,98	5,67	6,32	7,33	8,58	7,77	6,83	5,84	4,0	2,06	0,54	1,62

Contrairement à la pluviométrie mensuelle moyenne (deux maxima) la distribution du nombre de jour moyen de pluie ne présente qu'un seul maximum correspondant au mois de Janvier. Ceci prouve que les pluies du mois d'Octobre se manifestent sous forme d'averses crâgeuses alors que les pluies du mois de Janvier se présentent sous forme de pluies fines.-

2.3.2.4 Nombre de jours de pluie supérieure à un seuil donné

Dans le tableau 2.3.4 se trouvent les nombres de jours moyens maximums et minimums annuels, de pluie supérieure à 0,1mm (N), à 10mm (N10), à 25mm (N25) et à 50mm (N50).-

Tableau 2.3.4

Nombre de jours	Moyens	Maximums	Minimums
N	59,4	100	24
N10	14,61	23	7
N25	2,9	12	0
N50	0,95	4	6

3. HISTORIQUE DE LA STATION

La station hydrométrique de l'oued R'mel à Sidi Abdallah a été mise en service en Mars 1976. Elle est équipée d'un limnigraphie A.OTT X à rotation journalière (se trouvant du côté de la berge rive droite) relié à l'oued par un canal d'aménée d'eau de quelques mètres de longueur et de moins de 1m de largeur , d'une batterie d'échelles de 10 éléments de 1 à 11m, d'un dispositif de jaugeages de crues composé d'un treuil SK3 et d'un téléphérique d'une portée de 70m. Le barrage d'écrêtement et d'épandage de crues qui se trouve à 1300m en aval de la station et qui a été remis en état (26 Août 1976 fin de chantier) après avoir été sévèrement endommagé lors des crues de Mars 1973, ne permettait pas l'épandage des crues à cause de l'obturation des vannes par les matières solides transportées.-

Depuis la date de réparation de la digue du barrage et durant l'année hydrologique 1976-77 nous assistâmes à un remplissage de la cuvette du barrage par les eaux. Cette situation, due probablement à l'obturation des buses servant à évacuer les eaux d'étiage et les débits de faibles crues, a perturbé le fonctionnement de la station hydrométrique qui se trouvait dans le lac de la retenue (le niveau d'eau atteignait souvent 3,40m sur l'échelle de la station correspondant ainsi au niveau du seuil du barrage).-

4. LIMNIMÉTRIE

Nous disposons de tous les diagrammes d'enregistrements des hauteurs d'eau depuis mars 1976, date de création de la station hydrométrique, jusqu'à fin Août 1987 à l'exception de l'année 1976-77. Toutefois pour cette année, nous possédons de tracés manuels de limnigrammes qui sont pour la plupart incomplets (débits de crues inexistant) et de formes un peu bizarres ne représentant pas l'évolution des crues dans le temps mais plutôt le remplissage de la cuvette du barrage.-

Durant les onze années d'observations, le niveau du lit de l'oued au droit de la station monte progressivement pour passer de 1,35m sur l'échelle limnimétrique en 1976 à 2,55m en 1986-87; soit 1,20m de dépôt. Ceci est expliqué par l'obturation des conduites se trouvant en bas du seuil de barrage provoquant ainsi le remplissage progressif de la cuvette, le ralentissement de l'écoulement et de là le dépôt des matières solides en suspension.

La limnimétrie de l'année 1980-81 présente des anomalies (Figure 5). En effet la forme des crues n'est pas normale; et les débits, correspondant à des cotes assez importantes, sont faibles. Ceci est probablement dû à une modification de la pente du lit de l'oued au droit de la station hydrométrique et/ou à un rétrécissement de la section mouillée, provoqué par les dépôts de matières solides.

Nous présentons dans le tableau suivant, les cotes d'eau maximales annuelles observées à la station de Sidi Abdallah.

côtes maximales

ANNEE	75-76	76-77	77-78	78-79	79-80	80-81	81-82	82-83	83-84	84-85	85-86	86-87
Côte à l'échelle	295	-	478	515	498	714	684	1025	393	562	461	1030

5. MESURES DE DEBITS

Sur les douze années de mesures, nous disposons de 218 jaugeages d'étiage et de 40 traversées de crues. Le plus fort débit mesuré est de 322m³/s (1981-82) correspondant à la côte 686 de l'échelle limnimétrique de la station hydrométrique. Nous avons inventorié, dans le tableau 5-1, par année, le nombre de jaugeages d'étiage ainsi que le nombre de traversées et les débits correspondants.

..../...

OUED RMEL SIDI ABDALLAH

Crues de l'année 80-81

Graphique 6

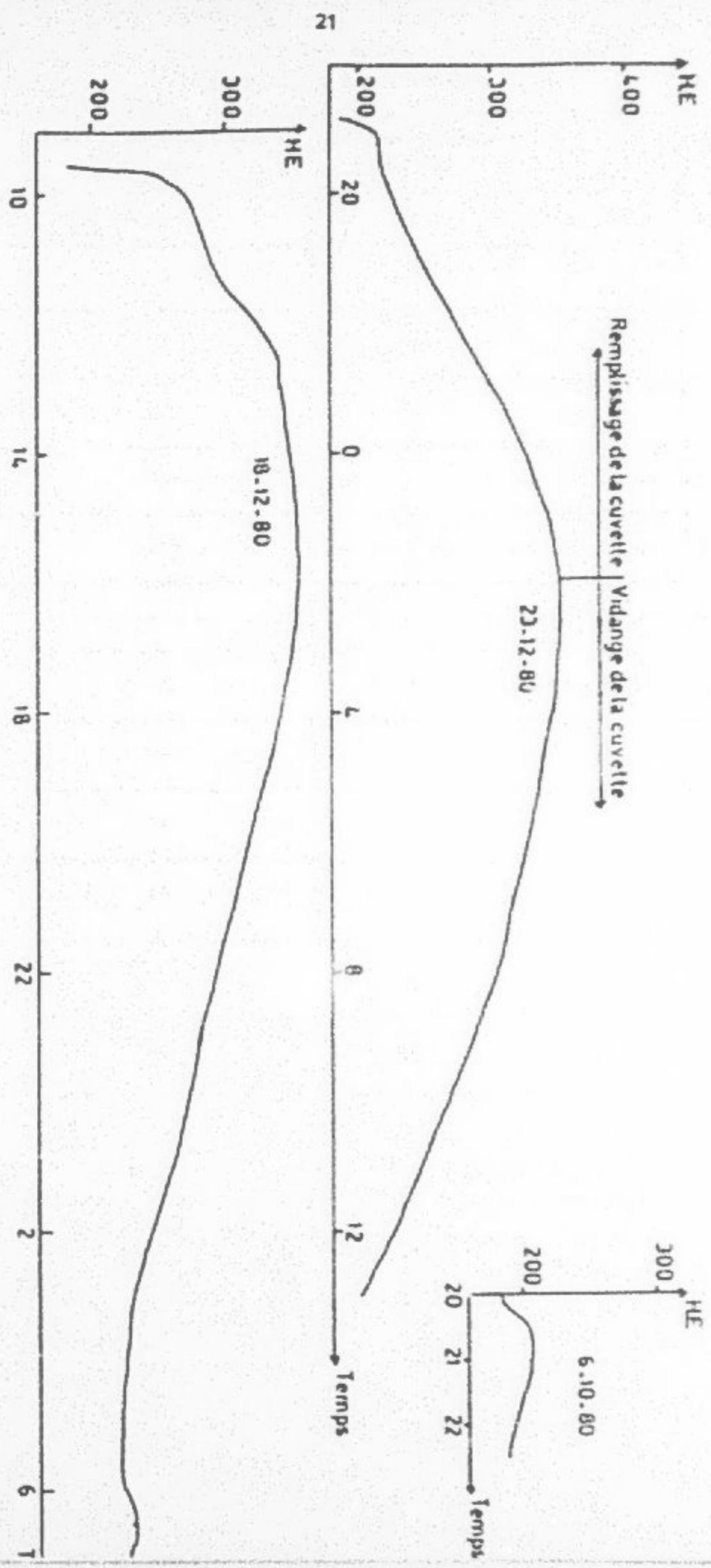


Tableau 5-1
Inventaire des Jaugeages

ANNEE	Nombre de jaugeages d'étage	Nombre de jaugeages de crue	Côte à l'échelle	Débit en m ³ /s
75-76	26	12	de 165 à 254	de 1,77 à 41,6
76-77	0	0		
77-78	22	1	165	0,816
78-79	24	0		
79-80	24	7	de 232 à 440	de 2,04 à 9,85
80-81	20	7	de 248 à 684	de 3,2 à 357
81-82	12	5	de 455 à 692	de 0,2 à 322
82-83	14	5	de 383 à 623	de 14,6 à 201
83-84	19	1	296	3,03
84-85	16	0		
85-86	21	2	de 363 à 416	de 7,2 à 19,2
86-87	20	0		
TOTAL	218	40		

...../.....

4. ETALONNAGE DE LA STATION HYDROMÉTRIQUE

Le barrage Errébia qui se trouve à environ 1,3 Km de la station hydrométrique, pose des problèmes pour l'étalonnage de cette dernière et ceci pour diverses raisons :

- La reconstruction du barrage, le 26 Août 1976 après cinq mois seulement de la mise en service de la station, remet en cause la courbe d'étalonnage déjà établie pour cette période.
- L'obturation fréquente des conduites d'eau passant sous la digue, fait du barrage Errébia, un barrage réservoir et par conséquent l'eau stockée dans la cuvette peut atteindre la station. Cette situation perturbe énormément l'écoulement dans le lit de l'oued au niveau de la station (vitesses trop faibles pour des hauteurs d'eau importantes...)
- La variation importante , de quelques mètres, du fond du lit de l'oued au cours d'une même crue (graphique 7). Cette variation est due probablement, en plus de la nature du sol dans lequel se trouve le lit de l'oued, à l'existence du barrage à quelques centaines de mètre seulement en aval de la station

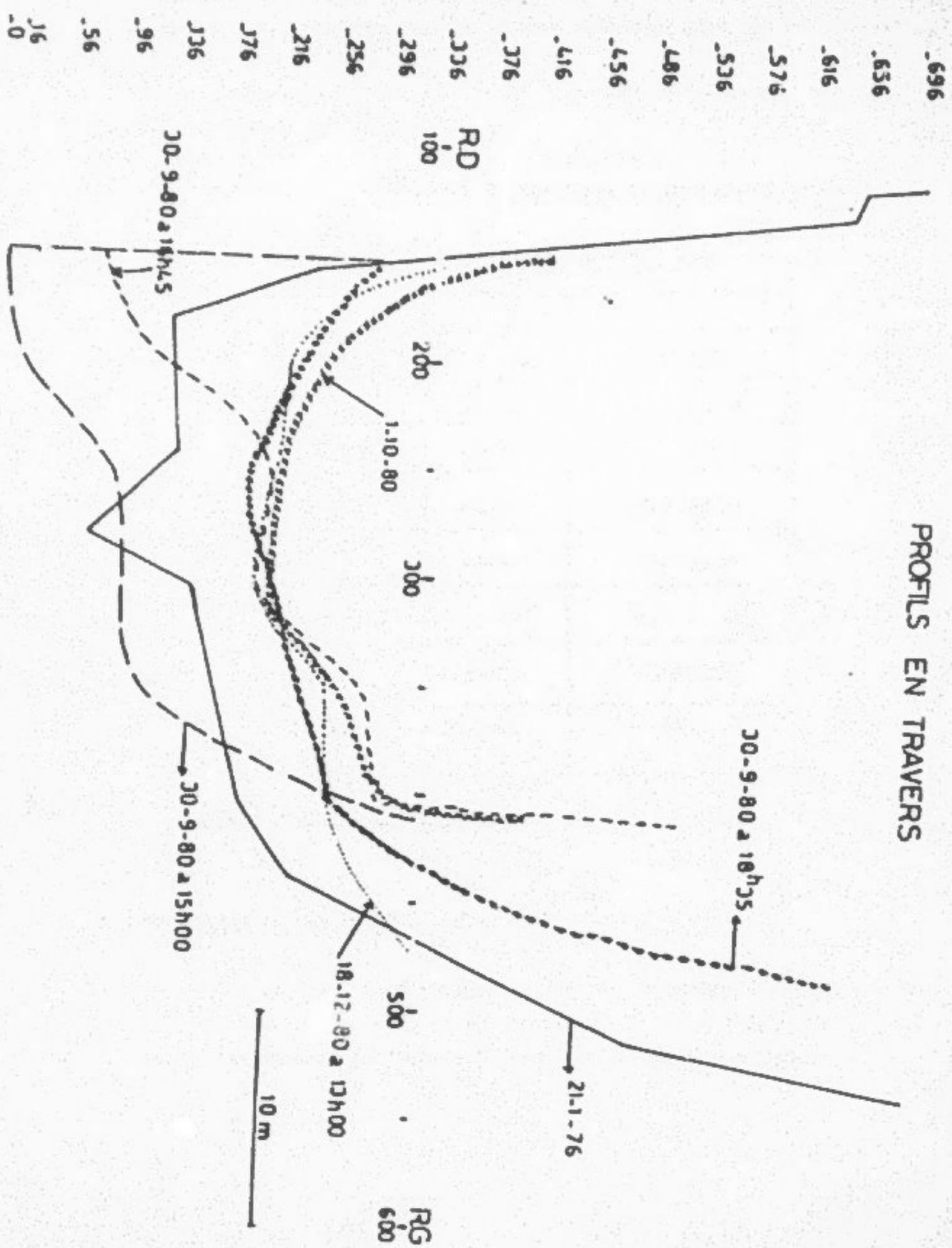
5. COURSES D'ETALONNAGE ET PERIODES DE VALIDITE

Nous avons reporté sur un papier millimétré tous les jaugeages de crues effectués à la station, en fonction de la côte à l'échelle. Quatre tendances se distinguent. La première est celle relative à la période antérieure à la remise en état du barrage (26 Août 1976), la deuxième et la troisième tendance correspondent successivement à la période allant de 1982 à 1987 et aux années 1977-78, 78-79, 79-80, et 81-82 ; elles se confondent en hautes eaux, à partir de la côte 800 sur l'échelle limnimétrique et enfin la quatrième courbe est valable uniquement pour l'année 1980-81 et une partie de l'année 81-82. Cette dernière courbe présente des débits trop faibles pour des côtes élevées ; Ceci est dû à une situation hydraulique bien particulière causée certainement par l'obturation des conduites passant sous la digue du barrage.-

PROFILS EN TRAVERS

Graphique . 7

24



Pour les basses et moyennes eaux nous avons pratiquement tracé une courbe par année ou par période de quelques mois, qu'on les a relié avec l'une des quatres courbes utilisées pour les hautes eaux.

Nous donnons dans le tableau 6-1 les numéros des courbes utilisées et leurs périodes de validité.

Tableau 6-1
Courbes d'étalonnage et périodes de validité

Numéro	Période de validité	
	du	au
771	19-3-76 à 0 ^h	31-8-1976
781	1-9-76	2-9-78 à 8 ^h
791	2-9-78	5-3-79 à 8 ^h
801	5-3-79	30-9-80 à 8 ^h
811	29-9-80	11-1-82 à 8 ^h
821	11-1-82	8-11-82 à 8 ^h
871	8-11-82	29-9-86 à 8 ^h
872	29-9-86	31-8-87

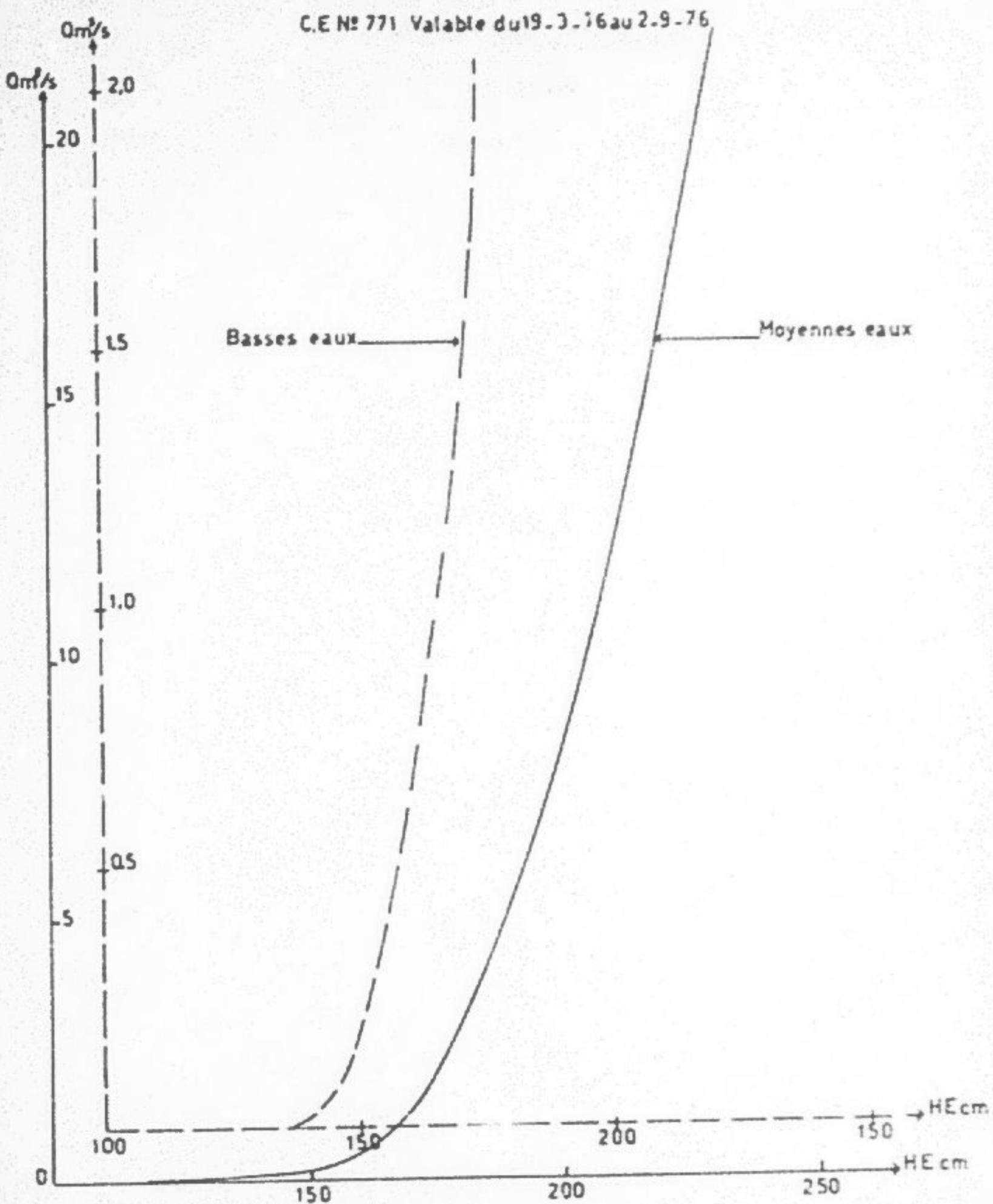
Ces courbes d'étalonnage sont portées sur les graphiques 8 à 17

6.2 EXTRAPOLATION DES COURBES D'ETALONNAGE

En 1983, pour estimer les débits de pointe des crues des mois d'Octobre et de Novembre, enregistrées sur la station de l'oued R'mel, nous avons utilisé la formule hydraulique de Manning Strickler :

Rmel Sidi Abdallah

Graphique 8

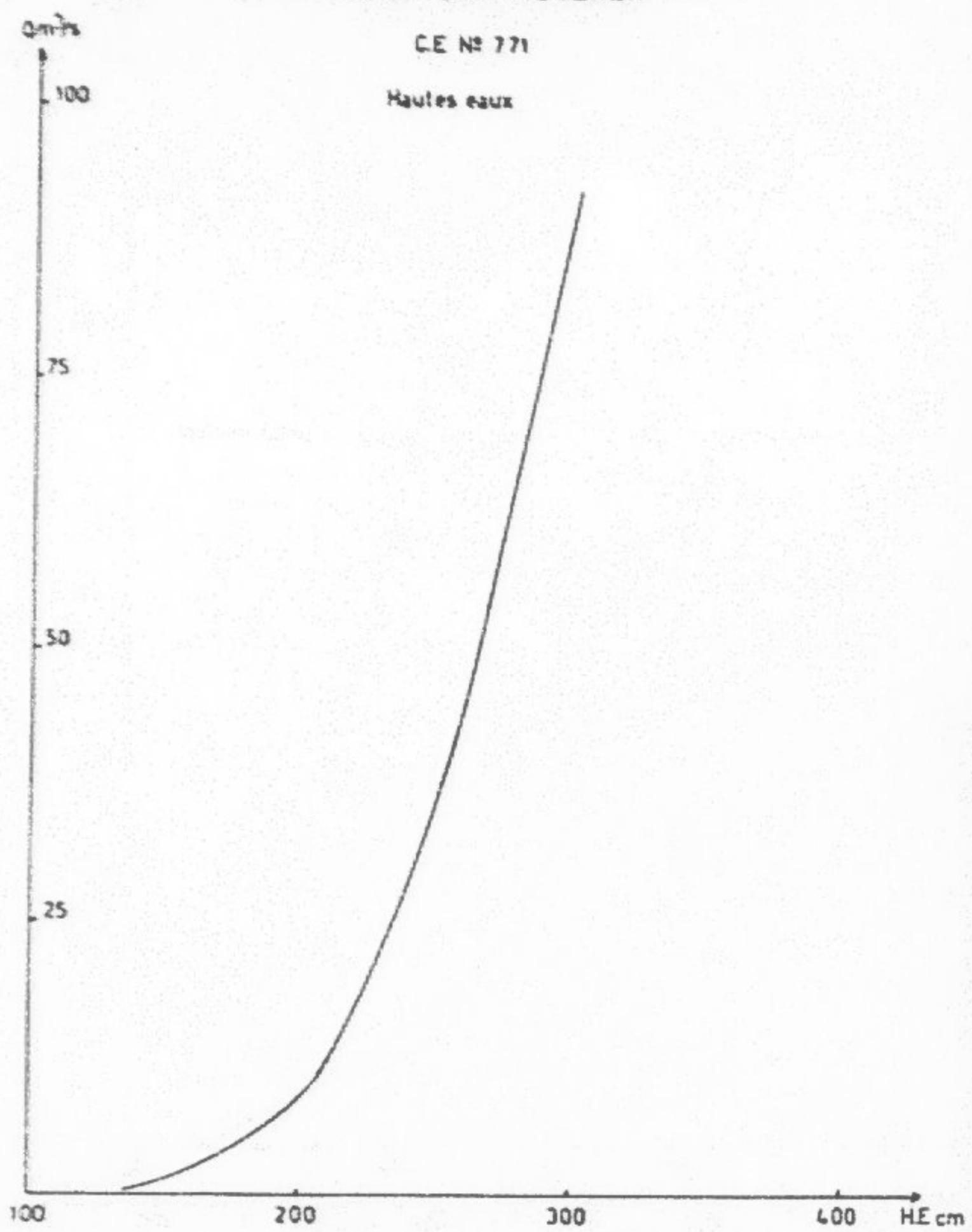


Graphique 9

Rmel Sidi Abdallah

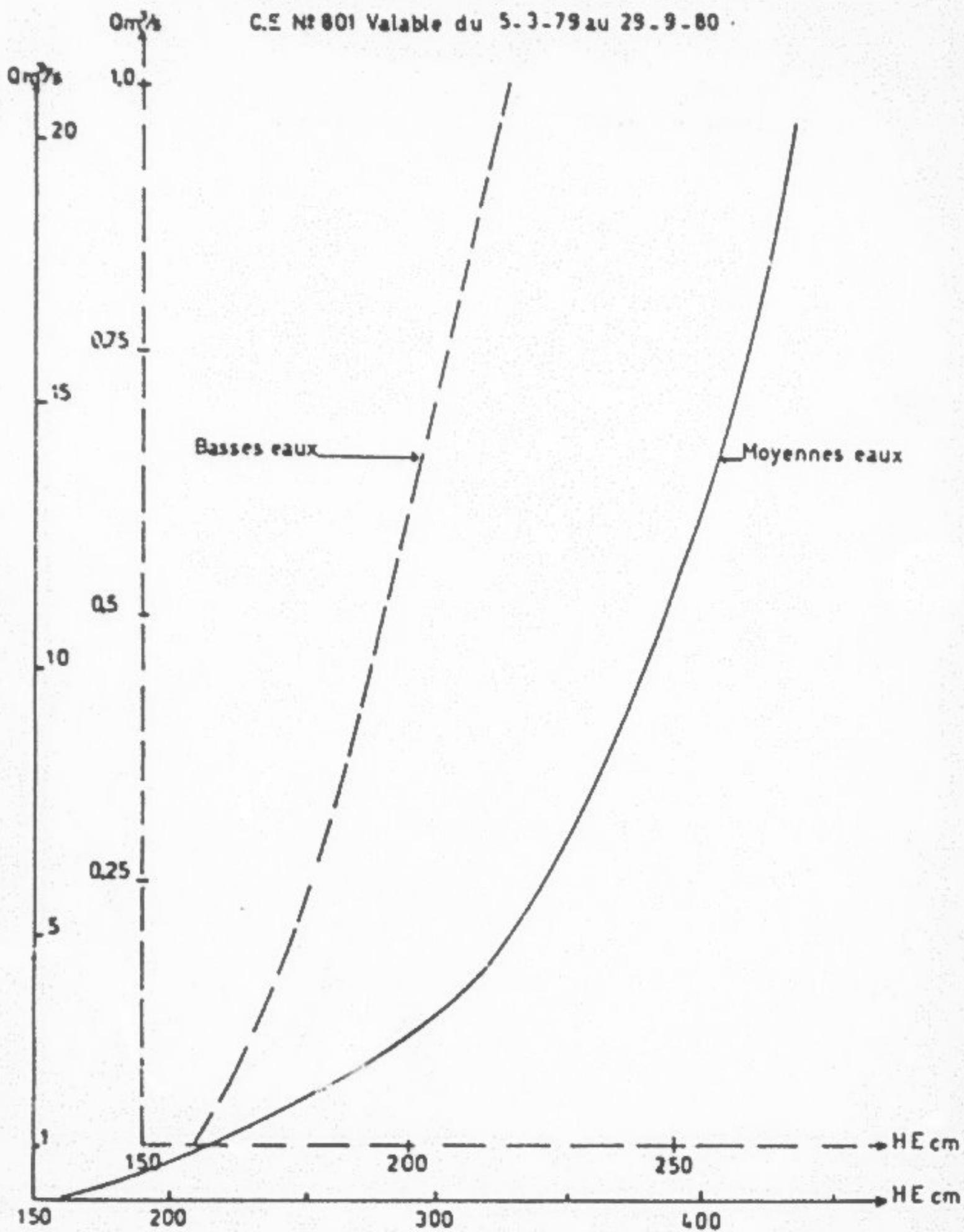
CE N° 771

Hautes eaux



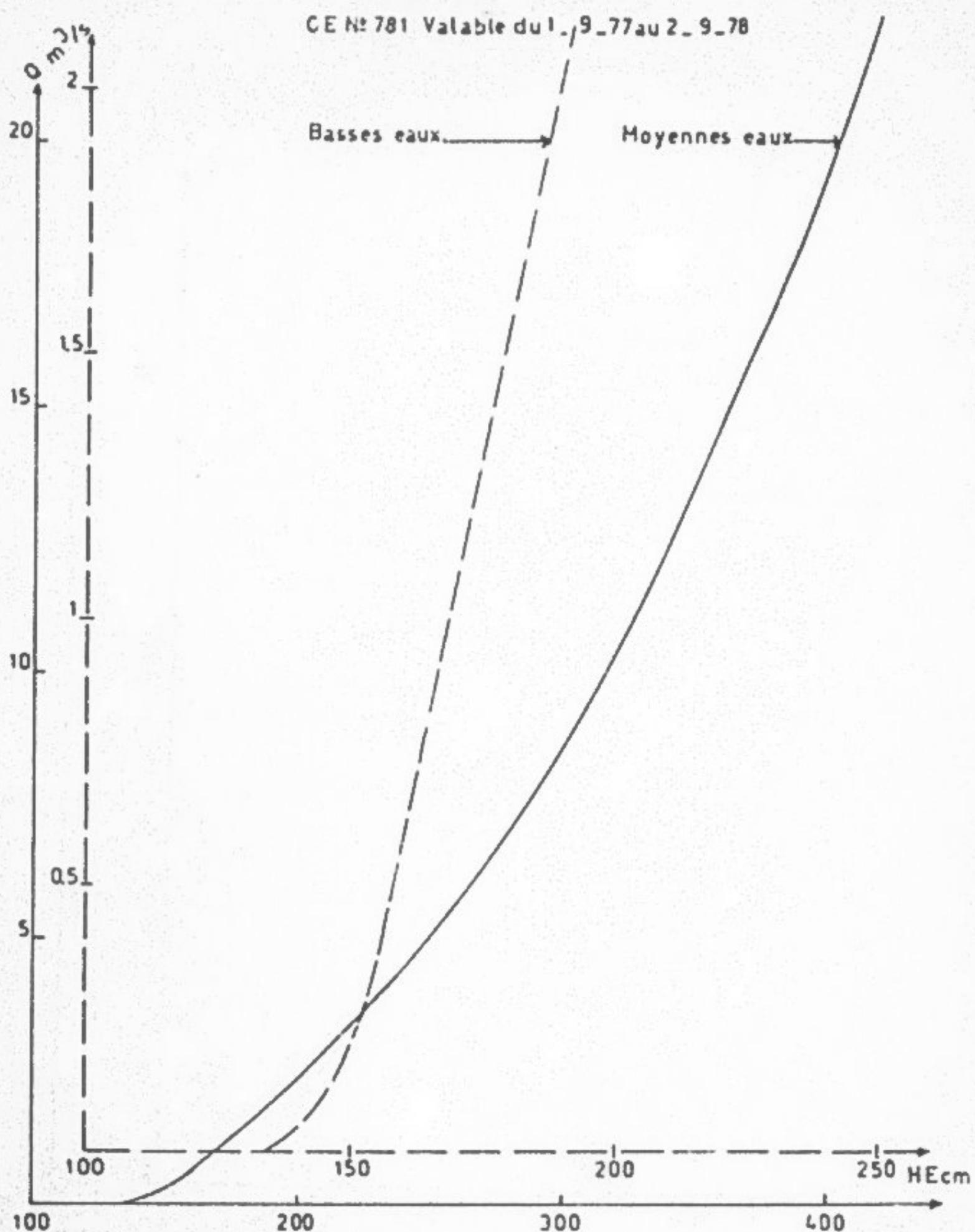
Rmel Sidi Abdallah

C.E N° 801 Valable du 5.3.79 au 29.9.80 .

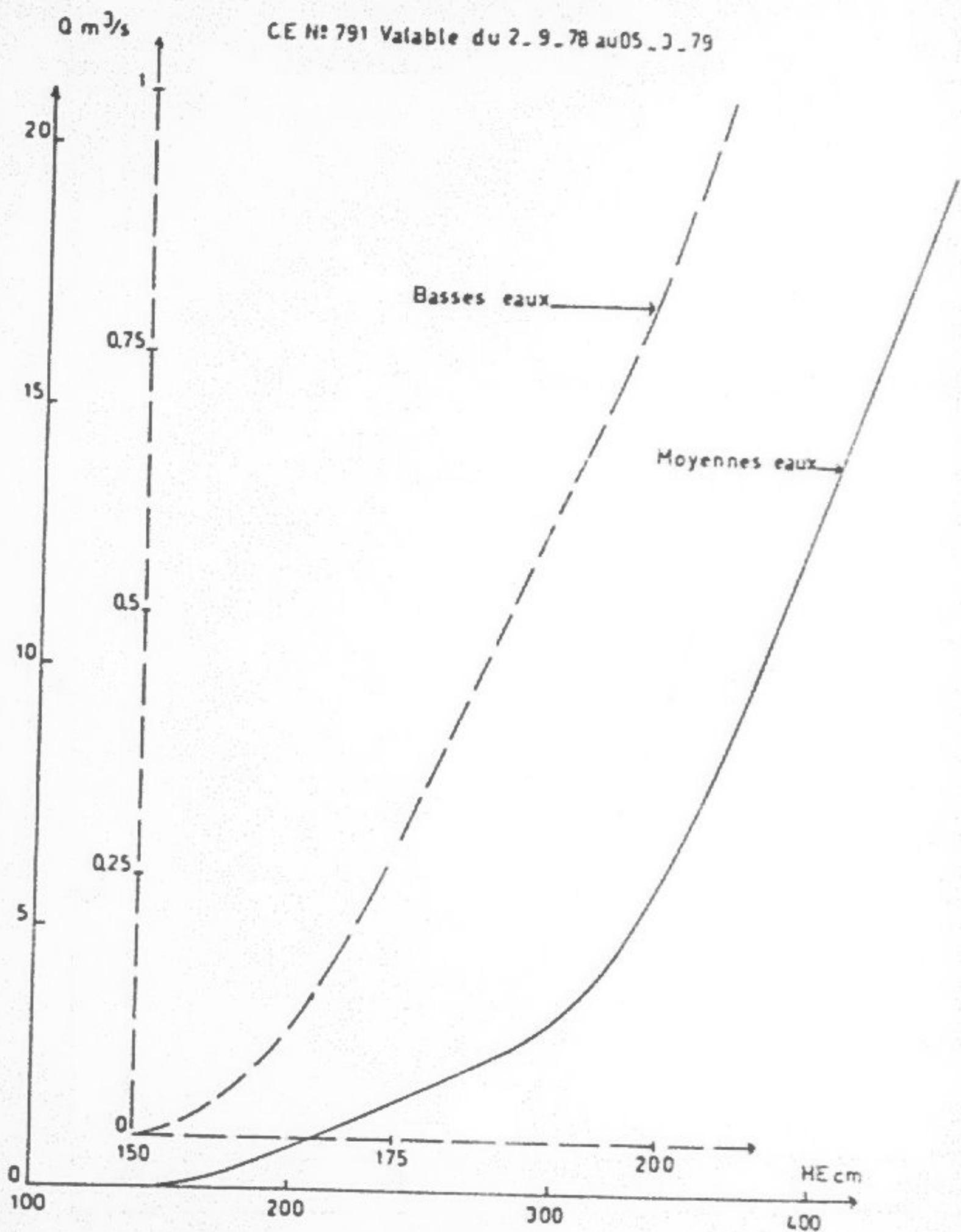


Rmel Sidi Abdallah

CE N° 781 Valable du 1.9.77 au 2.9.78

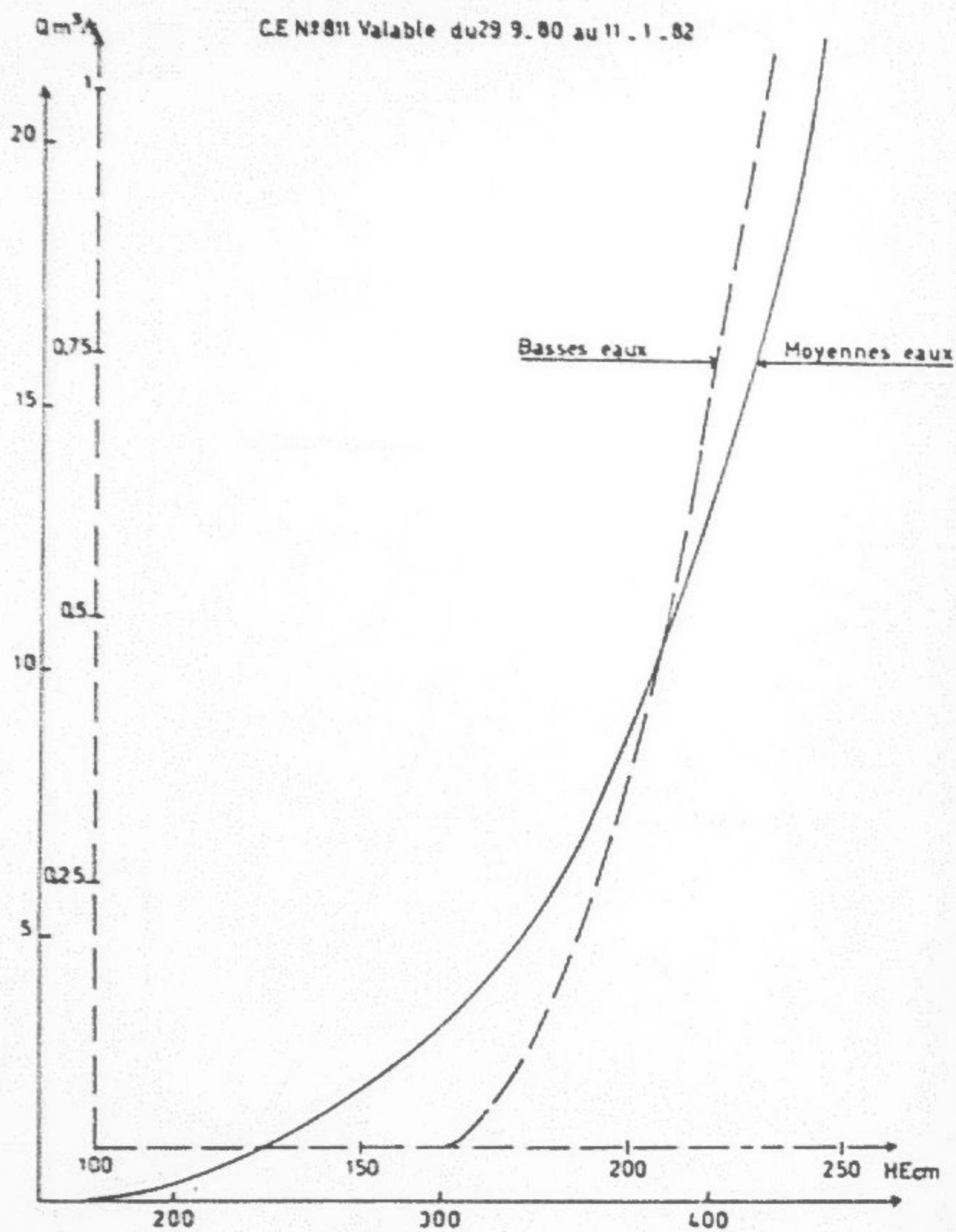


Rmel Sidi Abdallah



Graphique 13

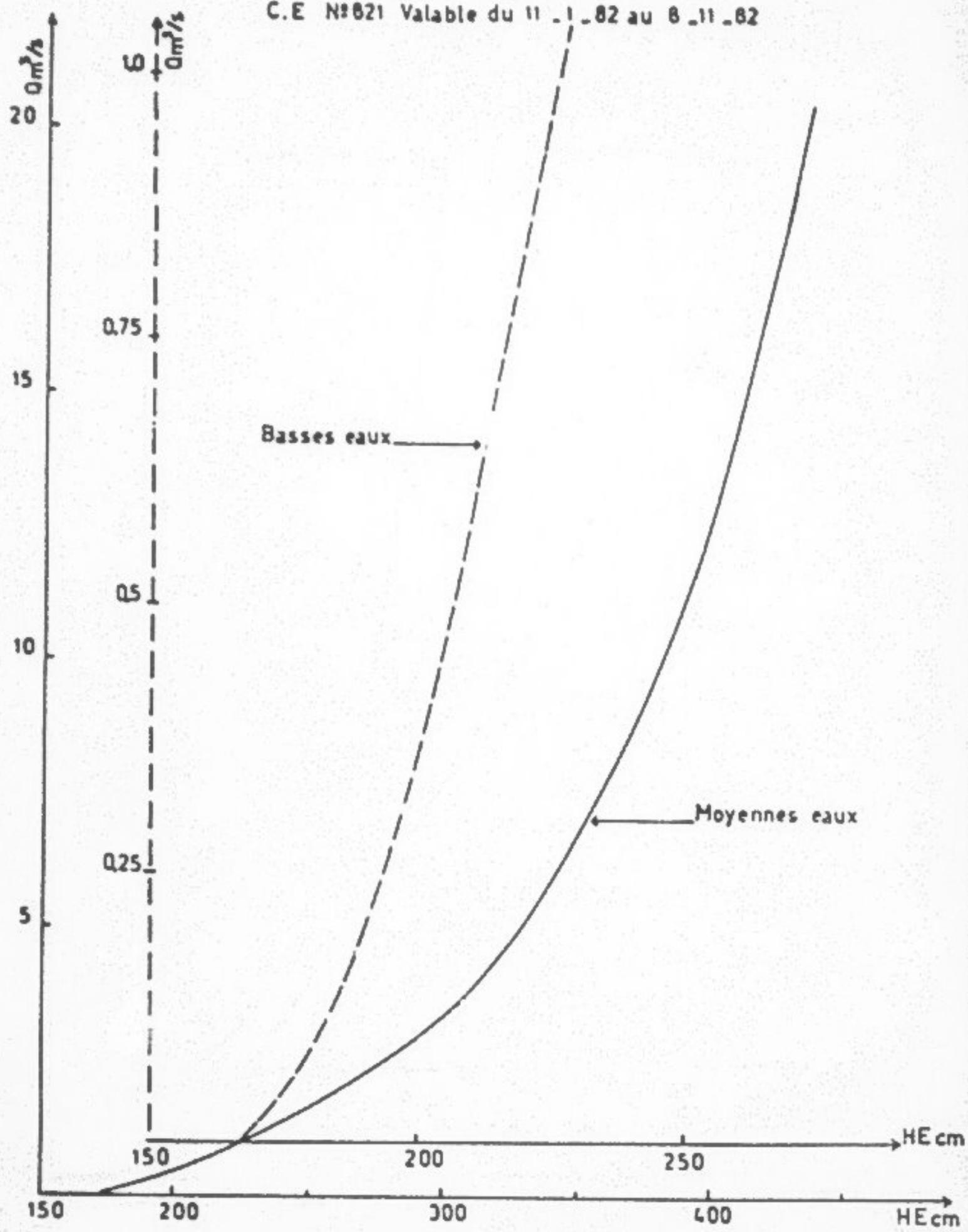
Rmel Sidi Abdallah

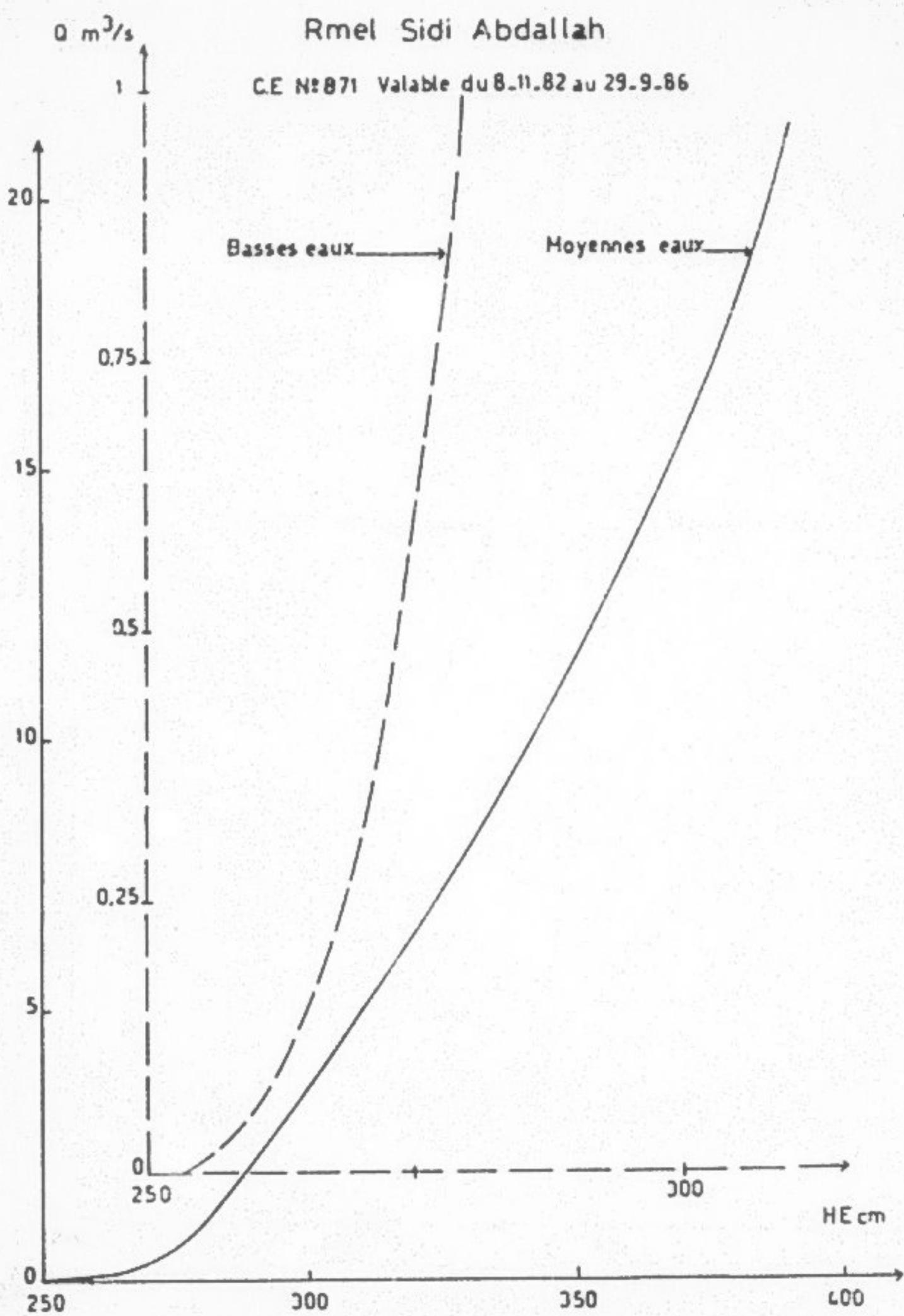


Graphique 14

R'mel Sidi Abdallah

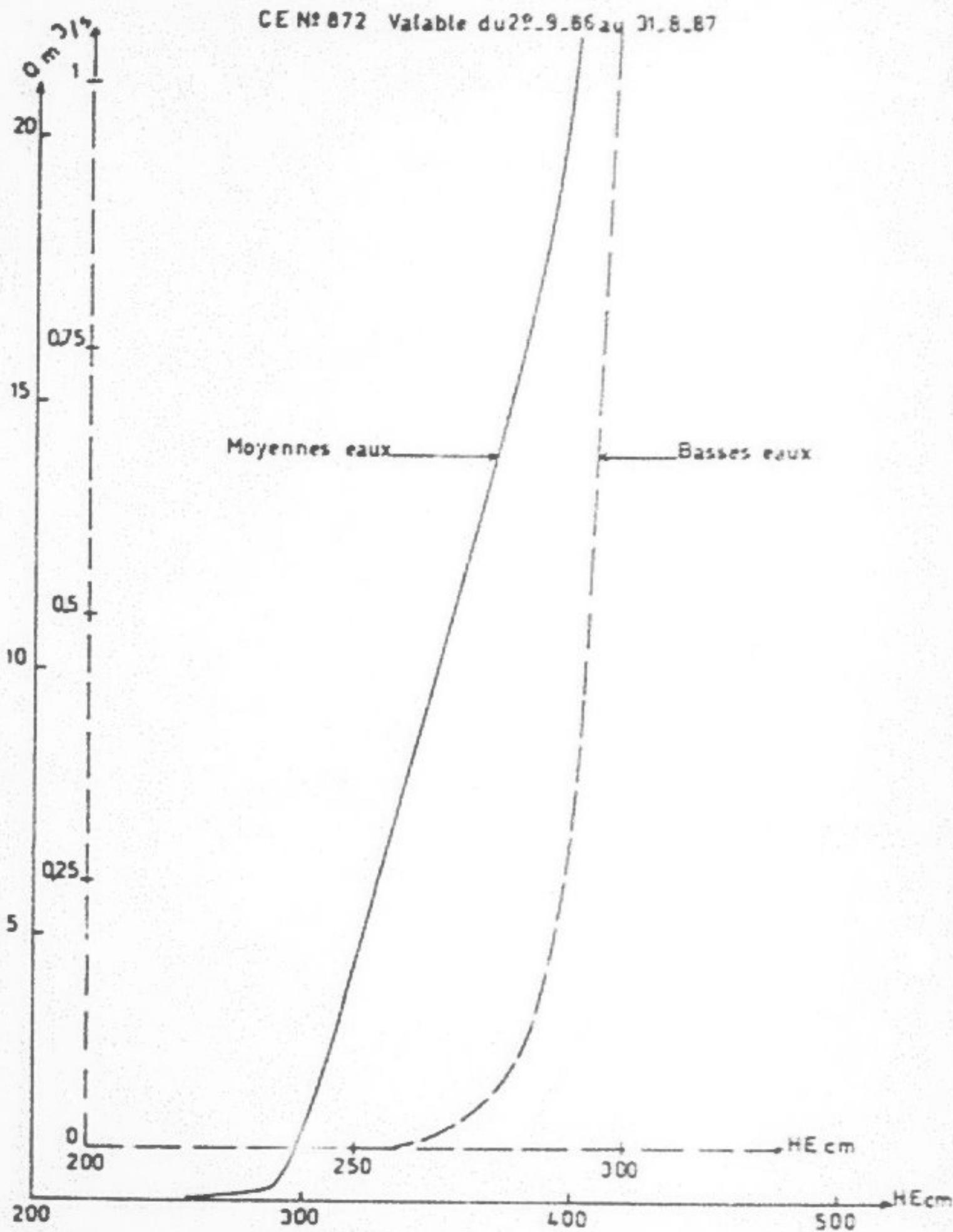
C.E N°821 Valable du 11 - 1 - 82 au 8 - 11 - 82

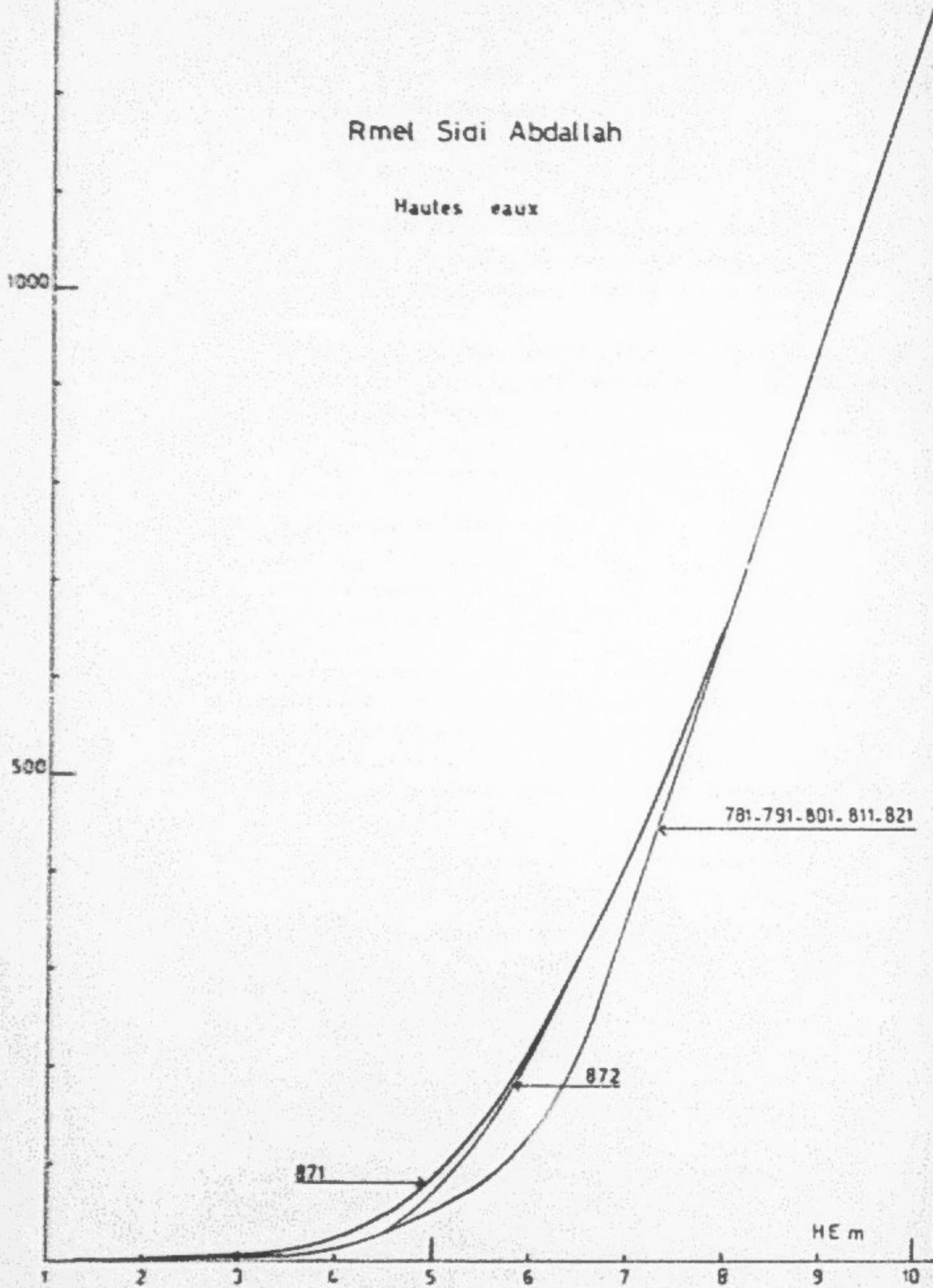




Rmel Sidi Abdallah

CE N° 872 Valable du 29.9.86 au 31.8.87





$$U = K R^{2/3} i^{1/2}$$

où U = vitesse moyenne au site considéré

R = rayon hydraulique de la section mouillée

i = pente de la surface d'eau

K = coefficient de Manning-Strickler

Le coefficient K a été déterminé en prenant la valeur du palier (0) de la courbe $K = f(H)$ (H = hauteur d'eau). Cette dernière a été établie à partir de cinq traversées effectuées pendant la crue du 10/1/83.

- En 1986, lors des crues exceptionnelles des 29 et 30 septembre 1986 (cf. ?) nous avons calculé le débit maximum déversé par l'évacuateur de crue du barrage Errébia par une formule du type :

$$Q = 4,429 \mu l H^{3/2}$$

où H = hauteur de l'eau au dessus du seuil

l = largeur du seuil

μ = coefficient

Q = débit

Pour ce faire nous avons divisé le seuil du barrage en cinq tronçons (graphique 1A..) et nous avons calculé pour chaque tronçon le débit correspondant. Les résultats sont présentés dans le tableau 6.2. Nous remarquons que les valeurs de μ sont les mêmes que celles déjà utilisées pour le dimensionnement du barrage El Rachim (cf. 8..) présentant des similitudes avec le barrage Errébia.

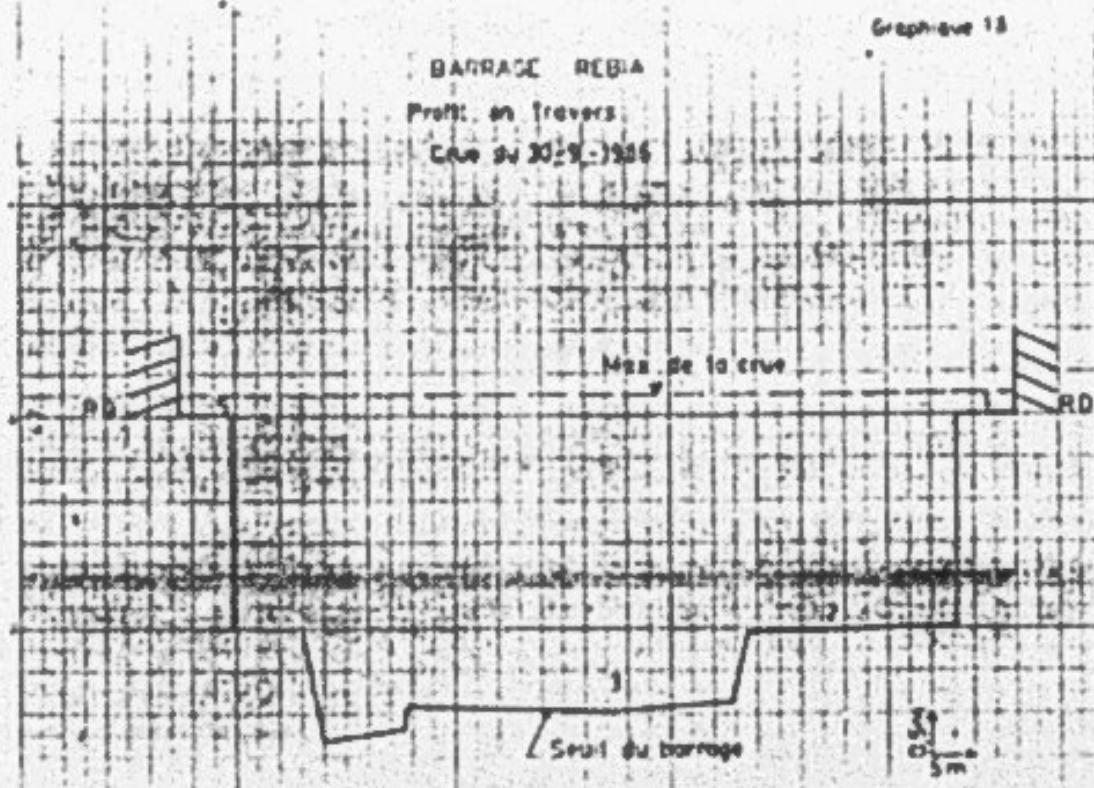


Tableau 6.2

Valeurs de μ en fonction
de la hauteur d'eau

Tronçon	Largeur	H _m	μ	Q (m ³ /s)
1	7	0,25	0,42	1,62
2	24	2,75	0,467	226,3
3	64	3,75	0,467	962,6
4	8	2,75	0,75	75,44
5	6	0,25	0,42	1,37

Le débit total correspondant à la côte 1030 sur l'échelle limnimétriques corrobore celle déjà trouvée par la méthode de Manning strick étant donné que l'écart des débits estimés par les deux méthodes inférieur à 10%.

7. APPORTS ANNUELS

La traduction des relevés limnimétriques intégraux en débits instantanés, nous donne les débits moyens journaliers figurant en annexe sous forme de tableaux annuels. Nous présentons dans le tableau 7 - 1 les apports moyens mensuels et annuels depuis 1976 jusqu'à 1987 ainsi que les apports moyens et médians interannuels. L'apport moyen annuel calculé sur 11 ans. (1976-77 à 1986-87) est de 24 Mm³ pour une pluviométrie moyenne sur le bassin de 398mm ; ce qui correspond à un coefficient d'écoulement de 6,5t. Comme nous l'avons déjà signalé dans le paragraphe précédent concernant la pluviométrie, cette période de mesures qui s'étend depuis la date de création de la station de sidi Abdallah jusqu'à nos jours est une période globalement déficitaire; il va de soi alors que l'apport moyen observé soit inférieur à la réalité.

L'extension de la série des volumes écoulés annuels par une corrélation hydropluviométrique n'est pas facile à faire, faute de chronologie pluviométrique couvrant à la fois la période d'observations hydrométriques et celle antérieure. Toutefois nous essayons, comme nous le verrons plus tard, par des séries pluviométriques discontinues d'évaluer l'apport moyen

.../...

TABLEAU . 7-1

VOLUMES MENSUELS ET ANNUELS en M³

Année	Sept	Oct	Nov	Déc	Jan	Fev	Mars	Avt	Mai	Juin	Juil	Aout	Ann.
1975-76	-	-	-	-	-	-	-	-	0,699	2,72	0,726	0,789	0,449
1976-77	0,466	1,45	2,01	0,721	2,88	0,704	0,824	0,935	0,660	0,342	0,293	0,261	11,
1977-78	2,83	3,74	2,19	0,413	0,476	2,70	0,640	0,506	0,268	0,212	0,173	2,35	16,
1978-79	0,139	1,20	1,57	0,242	0,266	0,346	0,581	0,387	0,245	0,171	0,178	0,124	5,
1979-80	1,38	0,186	0,279	0,235	0,191	1,23	2,87	0,238	0,732	0,174	0,113	0,155	7,
1980-81	1,16	0,143	0,146	1,41	0,684	0,441	0,279	0,191	0,154	0,125	0,092	0,050	4,
1981-82	0,211	0,226	0,192	0,220	16,4	5,34	4,93	5,43	2,82	0,281	0,176	0,214	36,
1982-83	0,223	16,7	44,2	2,82	12,0	1,24	0,902	0,572	0,439	0,286	0,237	0,148	79,
1983-84	0,253	1,27	0,503	0,431	0,373	0,456	0,352	0,299	0,519	0,212	0,156	0,138	45,
1984-85	0,154	1,43	0,673	9,41	6,41	8,28	7,79	2,47	3,42	0,339	0,289	0,180	40,
1985-86	0,373	0,785	0,293	0,346	0,292	0,284	6,33	0,289	0,873	0,172	0,163	0,154	10,
1986-87	23,6	4,75	10,6	1,02	0,516	1,64	0,465	1,54	0,306	0,476	0,246	0,187	45,
Moyennes	2,799	2,893	5,732	1,573	1,633	2,06	2,360	1,148	0,948	0,288	0,237	0,376	24,0
MedIANes	0,373	1,27	0,673	0,431	0,546	0,704	0,824	0,506	0,519	0,212	0,176	0,155	11,
MaxIMUMs	23,6	16,7	44,2	9,41	16,4	8,28	7,79	5,43	3,42	0,476	0,293	2,35	79,6
MINIMUMs	0,139	0,143	0,145	0,220	0,191	0,284	0,279	0,197	0,154	0,125	0,092	0,06	4,92

* Originaux manquants

interannuel de l'oued R'mel. Le tableau 7-1 met en évidence la très forte irrégularité des moyennes mensuelles et annuelles des apports ; en effet les apports du mois de novembre sont compris entre 0,146 Mm³ et 44,2 Mm³ et les apports annuels varient entre 4,92 Mm³ et 79,83 Mm³.

7.1 ESTIMATION DES APPORTS ANNUELS PAR L'APPLICATION D'UN MODÈLE GLOBAL "DREAU"

7.1.1 Calage du modèle "DREAU"

Etant donné que les données hydrométriques observées à la station de mesures depuis 1975 , date de création de la station, jusqu'à Août 1982, ne sont pas de bonne qualité, nous n'avons utilisé pour le calage du modèle que les années récentes: 1982-83, 83-84 et 84-85.-

L'importance relative des débits d'étiage, notamment en années sèches (près de 50% des écoulements totaux), a rendu le calage du modèle difficile (modèle conçu pour l'écoulement de surface).

L'inexistence de la pluviométrie des années 1985-86 et 1986-87 dans le fichier, nous n'a pas permis de tester le calage du modèle à partir de données hydrométriques fiables.

L'utilisation du seul poste pluviométrique de Segernes est dictée, d'une part, par l'absence de séries continues et d'assez longues durées de pluie aux autres pluviomètres utilisés dans le calcul de la pluie moyenne sur le bassin, d'autre part, par l'existence d'une bonne corrélation entre la pluie à Segernes et la moyenne calculée sur le bassin.

Nous donnons, ci-après les paramètres de calage du modèle "DREAU".

Sol :

Pourcentage de surface imperméable 17% pour une lame supérieure à 15mm

Hauteur du réservoir sol : 150mm

Hauteur du niveau d'infiltration : 25mm

Hauteur de vidange intermédiaire 95mm

Coefficient de vidange intermédiaire	0,500
Coefficient d'infiltration	0,150

Nappe

Hauteur de vidange	0 mm
Coefficient de vidange	0,005

Evapotranspiration

Hauteur du prélevement à taux potentiel:	70mm
Pourcentage d'évaporation de la nappe	8%
Evapotranspiration potentielle ET P	: 1460mm/an

Valeurs initiales

Reservoir sol	25mm
Reservoir nappe	5,0mm
Débit moyen	10l/s

7.1.2 COMMENTAIRE SUR LES DONNEES ET LES RESULTATS DE CALAGE

7.1.2.1 Pluviométrie

Les données pluviométriques qui ont servi pour le calage du modèle ont subi un contrôle systématique pour la détection des erreurs grossières.

Les hauteurs de pluies annuelles relative à la période utilisée pour le calage du modèle sont groupées dans le tableau 7.2 ci après :

Tableau 7.2

ANNEE	1982-83	1983-84	1984-85
Pluie à Sergermes (mm)	460,0	152,0	465,0

Il est à remarquer, que nous avons utilisé pour le calage du modèle deux années excédentaires (1982-83 et 1984-85) et une année déficitaire (1983-84). La moyenne pluviométrique de ces trois années est de 359mm. Elle est supérieure, d'environ 6%, à la moyenne interannuelle (340mm) calculée sur 18 années (1968 à 1987 sans l'année 73-74).

7.1.2.2 Lames annuelles écoulées

Nous avons groupé dans le tableau 7.3, les lames annuelles calculées et observées des trois années qui ont servi pour le calage du modèle.

Tableau 7.3
Calage du modèle "DREAU"

ANNEE	1982-83	1983-84	1984-85	Σ 1982-85
lame écoulée calculée (mm)	122,9	9,7	52,8	185,4
lame écoulée observée (mm)	116,6	7,3	59,2	183,5
Ecart (mm)	6,3	2,2	- 6,9	1,9
Ecart relatif (%)	5,4	30,1	-11,5	11

Les écarts absolus entre lames d'eau calculées et observées varient entre 2,2 et -6,9mm, alors que l'écart sur la moyenne des trois années n'est que de 1% seulement. L'écart relatif n'est important que pour l'année déficiente de 1983-84 (30%).

7.1.3 Simulation des lames écoulées annuelles

Nous présentons dans le tableau 7.4 les résultats de simulation des lames d'eau annuelles, écoulées sur le bassin de l'oued R'mel limité à la station hydrométrique de Sidi Abdallah.

TABLEAU.- 7-4
OUED R'MEL A SIDI ABDALLAH
APPORTS SIMULÉS PAR LE MODÈLE "DREAU"

ANNEE	P mm	L mm	Apport Mm ³	D mm	E %
1948-49	539	135,6	92,8	403,4	25,15
1949-50	320,2	24,0	16,4	296,2	7,49
1950-51	252,5	33,7	23,0	218,8	13,34
1951-52	493,2	62,4	42,7	430,8	12,65
52-53	389,6	28,4	19,4	361,2	7,28
53-54	780,5	164,2	112,4	616,3	21,03
54-55	256,7	10,5	7,2	246,2	4,09
55-56	636,0	120,6	82,6	515,4	15,96
56-57	447,5	57,1	39,0	390,4	12,75
57-58	508,3	72,5	49,6	435,8	14,26
58-59	848,8	158,2	108,3	690,6	18,63
59-60	340,9	38,9	26,6	302,0	11,41
74-75	405,5	51,1	35,0	354,4	12,60
75-76	434,5	48,9	33,4	385,6	11,25
76-77	276,5	23,7	16,2	252,8	8,57
77-78	252,4	13,7	9,3	238,7	5,42
78-79	300,0	29,5	20,2	270,5	9,53
79-80	310,0	16,8	11,5	293,2	5,41
80-81	208,0	8,4	5,7	199,6	4,03
81-82	286,0	26,0	17,6	260,0	9,09
82-83	460,0	122,0	83,5	338,0	26,52
83-84	152,0	9,5	6,5	142,5	6,25
84-85	465,0	52,8	36,1	412,2	11,35

$\bar{P} = 322,7 \text{ mm}$ (11 ans) $\bar{L} = 36,5$ $\bar{V} = 25,0 \text{ M}^3$
 74 -85

$\bar{P} = 484,4 \text{ mm}$ (12 ans) $\bar{L} = 75,5 \text{ mm}$ $\bar{V} = 51,6 \text{ M}^3$
 48- 60

$\bar{P} = 407 \text{ mm}$ (23 ans) $\bar{L} = 56,8 \text{ mm}$ $\bar{V} = 38,8 \text{ M}^3$

P = Pluie enregistrée à Secheres

L = Lame d'eau écoulée

D = Déficit d'écoulement

E = Coefficient d'écoulement.

7.1.3.1 Comparaison des apports calculés et observés sur toute la période d'observation

Bien que les données hydrométriques de l'oued R'mel à Sidi Abdallah relatives à la période antérieure à 1982 ne sont pas de bonne qualité, leur comparaison avec les résultats de simulation présente un certain intérêt pour le test du calage. Dans le tableau 7.5 se trouvent consignées les lames d'eau observées et calculées depuis 1976.

Tableau 7.5

ANNEE	1976-77	77-78	78-79	79-80	80-81	81-82	82-83	83-84	84-85	85-86	86-87
Lame observée (mm)	16,3	24,1	8,6	11,4	7,2	13,2	116,6	7,3	59,6	15,15	66,5
Lame calculée (mm)	23,7	13,7	29,5	16,8	8,4	26	122,9	9,5	52,8	-	-
Ecart (mm)	5,9	-10,4	21	5,4	1,2	-27,2	6,3	2,2	-6,9	-	-

Les moyennes des lames d'eau calculées et observées sur une période de 9 ans (1976-85) sont respectivement 33,7mm et 33,86mm ; soit un écart de 0,16mm seulement.

7.1.4 APPOINT MOYEN ESTIMÉ

Si nous ajoutons à la série simulée des lames écoulées couvrant la période 1974-1985, les deux valeurs observées de 1985-86 et 1986-87, et l'apport estimé de 1987-88 (2mm ± 3mm), nous obtenons une lame d'eau, moyenne sur 14 ans, de 35mm ; soit un volume écoulé de 24Mr³ pour une pluviométrie moyenne à Segernes de 310mm.

Cette période est considérée comme sèche. En revanche si nous ne considérons que la période humide qui s'étend de 1948 à 1960, la lame d'eau écoulée est alors égale à 75,5mm, correspondant ainsi à un volume de 51,6 Mm³ pour une pluviométrie moyenne enregistrée à Segernes de 484,4 mm.

Si nous calculons la lame d'eau, moyenne écoulée sur les deux périodes précédentes (26ans) nous obtenons 53,6mm; soit un volume de 36,7 Mm³ pour une pluviométrie de 390 mm(considérée comme supérieure à la moyenne)-

Pour le calcul de l'apport moyen annuel, nous devons choisir une période suffisamment longue groupant à la fois des années déficitaires et des années exécentaires . Pour ce faire nous allons utiliser la pluviosité à la station de Zaghouan S1 (CF.2)qui met en évidence les tendances pluviométriques (graphique 19). Pour la période postérieure à 1948, nous remarquons qu'il existe 4 tendances.-

La première de 1948-49 à 1963-64 (période humide-15 ans)

La deuxième de 1964-65 à 1968-69 (période sèche-4 ans)

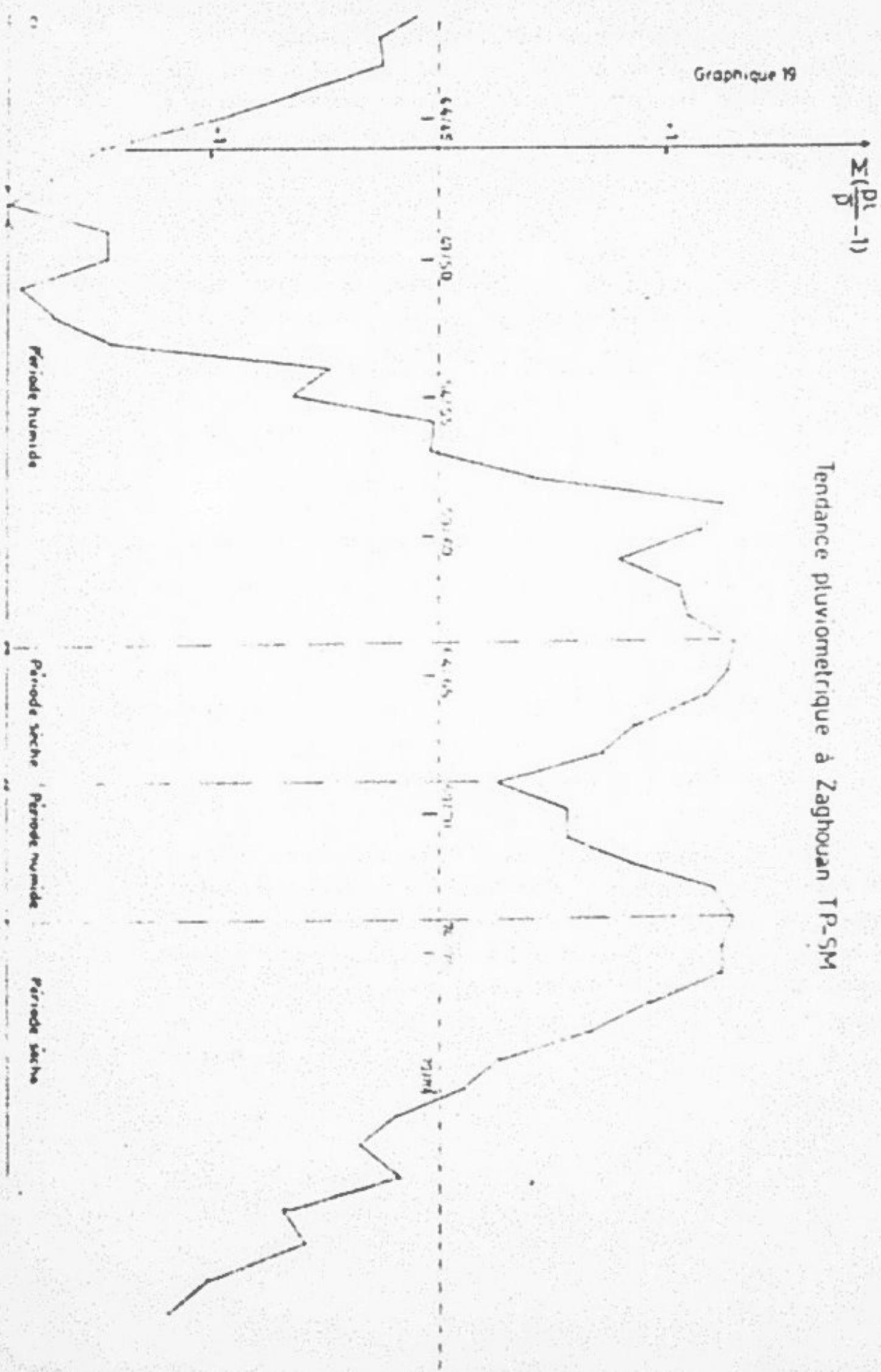
La troisième de 1969-70 à 1979-74 (période humide - 4 ans)

La quatrième de 1974-75 à 1987-88 (période sèche-13 ans)

Pour la deuxième et la troisième (1964 à 1974) nous n'avons pas fait de simulation des apports de l'oued R'mel faute de relevés pluviométriques au poste de Segernes. D'après le graphique 19 nous constatons que sur l'ensemble de ces deux périodes (succéssivement sèche et humide) la pluviométrie au poste de Zaghouan S1 est égale à la moyenne interannuelle.-

Pour compenser le déficit pluviométrique de la quatrième période (1974-1988) qui a fait l'objet de resurveys hydrométriques et de simulation il faudrait ajouter le cumul pluviométrique correspondant à la période qui s'étend de 52-53 à 59-60 (période humide);Or pour la pluviométrie de Segernes qui a servi à la simulation des apports, il suffit d'ajouter seulement les deux années, 58-59 et 59-60, à la période 1974-1988 pour atteindre la pluviométrie interannuelle qui est évaluée à 340mm. La lame d'eau écoulée correspondante à la moyenne pluviométrique à Segernes est alors égale à 43mm; soit un apport moyen de 29,5 Mm³.

Graphique 19



Tendance pluviométrique à Zaghouan TP-SM

7.2 CALCUL DE L'APORT A PARTIR D'UNE CORRELATION HYDROPLUVIOMETRIQUE

Calculons les cumuls annuels, des hauteurs de pluies journalier supérieures ou égales à 19mm, relatifs à la période de mesures hydrométriques à la station de Sidi Abdallah sur l'oued R'mel, et reportons sur le graphique 20, les lames d'eau éculées en fonction des ces cumuls pluvionométriques annuels. L'ajustement, sur les points expérimentaux, d'une courbe en "S" donne les résultats suivants Tableau 7.6

Tableau 7.6

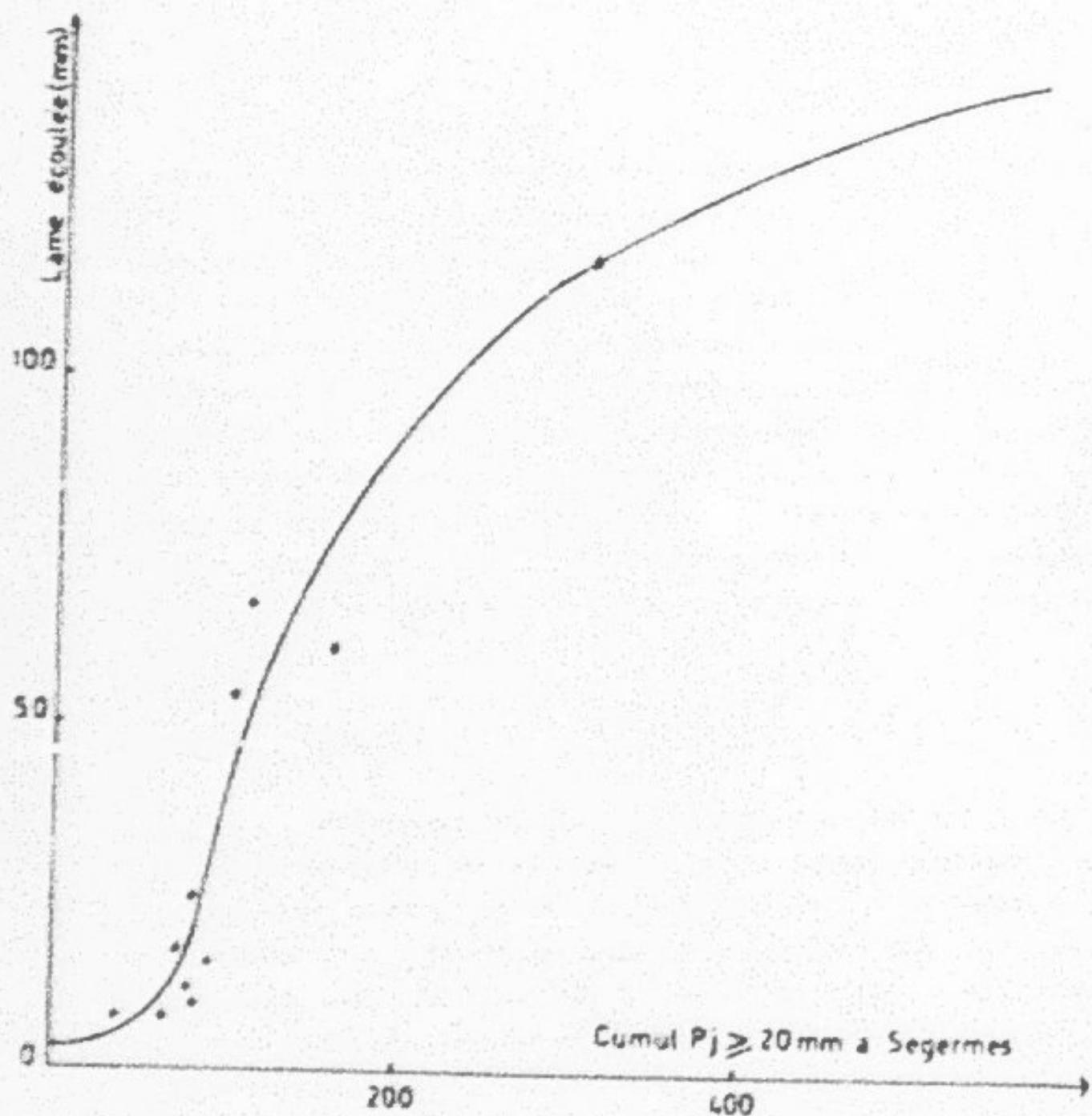
ANNEE	76-77	77-78	78-79	79-80	80-81	81-82	82-83	83-84	84-85	85-86	86-87
Pluie ≥ 19mm	73,5	81	83*	79,5	37	102,5	258,5	65	159	92,5*	11,5
Lame d'eau alkaline mm	13	17	16	16	15	44	116,7	9	73	27	52
lame d'eau observée mm	16,9	24,1	8,6	11,4	7,2	53,3	116,7	2,2	59,3	15,1	66,5
Ecart absolu mm	-3,9	-7,1	9,4	4,6	-2,2	-9,3	0	1,2	15,7	11,9	-14,5
Ecart relatif %	-23	-29	+100	40	-30	-17	0	28	26	78	-21

* corrigé

les lames d'eau calculées et observées sont respectivement de 35,7mm et 35,1mm; soit un écart absolu de 0,6mm, correspondant à un écart relatif de 2%. Si nous tenons compte, comme nous l'avons fait précédemment, des années suivantes : 58-59, 59-60, 74-75, 75-76 et 87-88, qui correspondent aux lames d'eau respectives 140,61, 82, 73 et 5mm, nous obtenons une lame moyenne interannuelle de 48,3mm; soit un volume interannuel de 33 Mm³.

Graphique 20

Correlation hydropluviométrique



7.3 CONCLUSION

Les deux méthodes utilisées pour l'évaluation de l'apport moyen annuel de l'oued R'mel : Modèle mathématique et corrélation hydropluviométrique ; aboutissement à peu près au même résultat ; soit 29,5 Mm³ pour la première méthode et 33 Mm³ pour la deuxième. Il nous paraît donc, vraisemblable la valeur de 30 Mm³ comprise dans une fourchette de $\pm 15\%$ comme apport moyen annuel de l'oued R'mel.

8 APPORTS MENSUELS

Nous avons reporté sur le graphique 21, les valeurs moyennes, médianes, minimales et maximales des apports mensuels consignés dans le tableau 7.1. Il ressort de ce graphique qu'en moyenne sur les onze années observées, le maximum des apports mensuels correspond à celui du mois de novembre. Nous remarquons aussi, un accroissement assez important des apports au mois de Janvier ; ceci confirme le régime à deux maxima de la pluviométrie à Zaghuan (Octobre et Janvier). Le décalage entre les premiers maxima de la pluviométrie (Octobre) et de l'apport (Novembre) est dû probablement à des pluies importantes tombées à la fin du mois d'octobre, ayant provoqué des crues au début du mois de Novembre. Le maximum moyen des apports moyens mensuels correspond aussi au mois de Novembre quant aux apports minimaux, ils se confondent tous ; il n'y a pratiquement pas de différences entre les mois.

9 DEBITS JOURNAIERS

Nous avons procédé à un classement des débits moyens journaliers affl. de déterminer les débits caractéristiques, à savoir : débit caractéristique de crues (DCC) (débit dépassé 10 Jours par an), débit dépassé un mois par an (DC1), débit dépassé trois mois par an (DC3), débit dépassé six mois par an (DC6), débit dépassé neuf mois par an (DC9), débit dépassé onze mois par an (DC11) et enfin, débit caractéristique d'étiage (DCE) qui est dépassé 355 jours/an. Les résultats obtenus sont récapitulés dans le tableau 9.1 ci après. L'examen de ce tableau montre que :

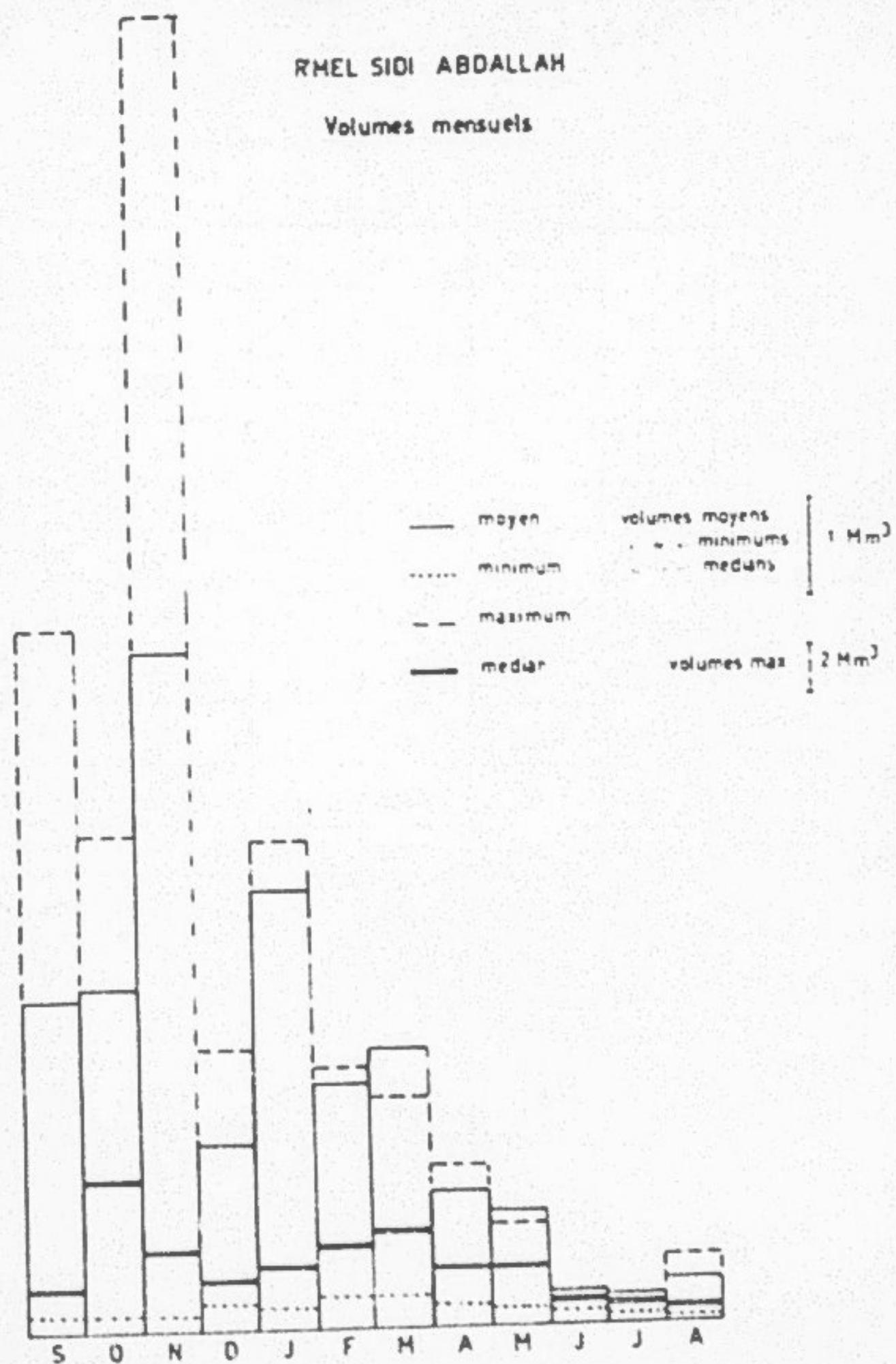


Tableau 9-1
DEBITS CLASSES

ANNEE	DCE l/s	DC 11 l/s	DC9 l/s	DC6 l/s	DC3 l/s	DC1 l/s	DCC l/s
1976-77	98	100	125	200	280	362	2060
1977-78	60	68	91	152	206	362	3360
1978-79	38	46	61	85	106	158	970
1979-80	38	48	62	74	94	148	739
1980-81	16,8	20	43	58,5	106	154	218
1981-82	33	48	67	96	1380	2780	4320
1982-83	45	79	90	215	820	1300	8420
1983-84	51	53	86	116	160	230	350
1984-85	55	62	90	159	345	3680	9680
1985-86	48,5	55	71	104	122	183	3400
1986-87	50	58	58	159	217	487	5790
MOYENNE	48,5	57,8	79,4	129	349	897	3573
MINIMUM	16,8	20	43	58,5	94	148	218
MAXIMUM	98	100	125	215	1380	3680	9680
MEDIANE	45,5	55	86	116	206	487	3360

- Le débit caractéristique de crues (DCC) varie beaucoup d'une année à une autre. La valeur minimale de 218 l/s se confond même avec les débits d'étiage.
- Le débit caractéristique d'étiage (DCE) est toujours supérieur à 15 l/s. Il varie de 16,3 à 98 l/s.
- Le rapport entre DCC et DCE varie entre 12,9 et 176

ANALYSE STATISTIQUE DES APPORTS ANNUELS

Nous disposons d'un échantillon de 12 valeurs d'apport annuel de l'oued R'mel à Sidi Abdallah (Tableau 10.1).

Les caractéristiques empiriques de cet échantillon sont les suivantes :

moyenne observée	22,5 Mm ³
médiane	11,0 Mm ³
mode probable	14,2
Ecart type	23,475
Coefficient de variation	1,044

Tableau 10.1
Apports annuels

Année	76-77	77-78	78-79	79-80	80-81	81-82	82-83	83-84	84-85	85-86	86-87	87-88
Apport en Mm ³	10,6	18,5	5,9	7,8	4,9	16,5	19,8	5,0	40,9	104	46,5	5,0
	■	■	■	■	■	■	■	■	■	■	■	■

L'ajustement sur cet échantillon de 10 lois statistiques nous conduit à choisir la loi de Gumbel qui présente la valeur du test d'adéquation la plus faible. Les paramètres de cette loi sont :

paramètre d'échelle	14,510
* de position	4,191
* de forme	1,422
borne inférieure	4,191
moyenne	22,483
médiane	12,806
mode	4,191
variance	708,553

La fonction de répartition de la loi de Goodrich ajustée a donc pour équation

$$V(T) = 4,191 \left(1 + 3,462 (\log T)^{1,422} \right)$$

Les apports correspondant à T égale à 2, 5, 10, 20 et 30 ans relatifs à la période humide ainsi que les apports de période de retour 5 et 10 ans relatifs à la période sèche, calculés à partir de l'équation de la fonction de répartition sont consignés dans le tableau 10.2 Ci-après. Les valeurs de récurrence 50 et 100 ans sont données à titre indicatif; vu la taille réduite de l'échantillon, l'extrapolation ne peut se faire au delà du double ou au maximum du triple de l'effectif de l'échantillon.

Tableau 10.2
Apports annuels (loi de Goodrich)

PÉRIODE	SÈCHE				HUMIDE			
	10	5	2	5	10	20	50	100
Période de retour T	10	5	2	5	10	20	50	100
Apport annuel en Mm^3	4,8	5,9	12,8	32,7	51,7	73,2	105,1	131,5

Pour nous assurer que l'échantillon est représentatif, nous allons calculer les rapports $R_{T,V} = \frac{V_T}{\bar{V}}$ et les comparer avec ceux du 4ème groupe (Miliane, El Bey, Ain Saboun...) de l'étude des paramètres régionaux relatifs aux volumes annuels écoulés et aux débits de pointe (cf. 11). Les résultats sont présentés dans le tableau 10.3.

où V_T = Apport annuel relatif à la période de retour T
 \bar{V} = Apport moyen annuel

Tableau 10.3
Valeurs des $R_{T,V}$

T	2	5	10	20	50	100
R 1	0,56	1,45	2,30	3,26	4,63	5,85
R 2	0,54	1,47	2,30	3,28	4,81	6,20

R 1 = rapports issus de la loi de Goordrich ajustée à l'échantillon
 R 2 = rapports régionaux. (CF. 11)

L'examen de ce tableau montre que les rapports R 1 et R 2 pour une même période de retour T, sont presque identiques, même pour les fréquences rares (50 et 100 ans).

Ceci, est satisfaisant, car pour calculer les valeurs des quantiles relatifs à un échantillon de grande taille, nous n'avons qu'à multiplier ces rapports RTV par le module corrigé. Nous obtenons alors pour un module de 30 Mm³, les apports suivants.

Tableau 10-4
Apports relatifs à des périodes de retour déterminées

T	2	5	10	20	50	100
R 2	0,54	1,47	2,30	3,28	4,61	6,20
Apport en Mm ³	16,2	44,1	69	98,4	144,3	186

11. ETUDE DES CRUES

Nous avons regroupé dans le tableau 11.1 les caractéristiques principales des crues observées sur l'oued R'mel à Sidi Abdallah. Ces caractéristiques comportent :

- 1 - La date et l'heure exacte du début de crue
- 2 - Le débit et l'heure du maximum de la crue
- 3 - Les temps de montée et de base de la crue
- 4 - Le volume ruisselé et la lame ruisselée correspondante
- 5 - La lame écoulée
- 6 - Le nombre de pointes de la crue (crue simple ou complexe)
- 7 - La pluie moyenne sur le bassin pour quelques crues importantes (parfois c'est le cumul de 2 ou 3 jours)

54
Tableau 11.1SAISON DE CHIQUET AVEC LA SÉRIE ANNUELLE
DU CHIQUETAGE EN 1976

CHIQUET DE CHIQUET		CHIQUET MAXIMUM		TEMPS		VOLUME		DATE		TOME		PLATEAU PERIODIQUE
N°	ANNÉE	MOIS	ANNÉE	MOIS	ANNÉE	MOIS	ANNÉE	MOIS	ANNÉE	MOIS	MOIS	ANNÉE
1	11/5/76	8010	0.712	0.897	11/5/76	1.012	8410	1.050	14/6/76	0.421	0.215	-
2	14/5/76	18043	0.150	0.174	14/5/76	0.112	0415	0.045	23/6/76	1.082	1.082	-
3	16/5/76	8000	14.016	14.336	16/5/76	9.912	8400	10.850	24/6/76	0.345	0.772	-
4	21/5/76	18110	0.764	0.794	20/5/76	1.412	5035	1.260	29/6/76	0.179	0.150	-
5	21/6/76	8420	3.705	3.846	21/6/76	3.015	0431	1.7640	04378	0.064	0.178	-
6	28/6/76	18127	76.014	76.137	26/6/76	59.041	2013	18.023	21/6/76	3.209	3.209	-
7	8/7/76	18145	71.156	71.250	8/7/76	61.062	405	18.032	20/6/76	2.954	2.954	-
8	18/7/76	17948	67.256	67.376	18/7/76	59.033	14012	18.042	19/6/76	1.932	1.932	-
9	8/11/76	3030	30.424	31.126	8/11/76	24.423	18100	3.760	14/6/76	2.045	2.081	-
10	20/11/76	9022	6.746	7.051	20/11/76	6.031	8024	1.019	26/6/76	0.388	0.428	-
11	20/11/76	8030	0.749	0.814	20/11/76	0.625	0030	2.000	22/6/76	0.072	0.062	-
12	21/11/76	18117	47.113	47.177	14/12/76	36.031	9410	27.45	22/6/76	2.162	2.162	-
13	23/11/76	9015	0.891	1.163	23/11/76	0.702	2045	1.045	20/6/76	0.038	0.047	-
14	7/3/77	9010	0.636	0.923	7/3/77	0.425	9025	2.00	22/6/76	0.072	0.062	-
15	31/3/77	18630	0.798	1.120	31/3/77	0.630	8020	0.90	12/6/76	0.258	0.254	-
16	19/4/77	8031	1.120	1.121	19/4/77	0.915	2041	2.012	13/6/76	0.052	0.061	-
17	26/4/77	18103	101.247	101.284	26/4/77	8034	9021	21/6/76	1.005	2.114	2.114	-
18	1/5/77	18033	10.732	10.737	1/5/77	9.460	5015	1.040	14/6/76	0.436	0.517	-
19	13/5/77	11933	10.240	10.244	13/5/77	9.960	12013	1.262	21/6/76	0.118	0.121	-
20	16/5/77	9011	9.341	9.356	16/5/77	8.030	14011	1.162	13/6/76	0.083	0.241	-
21	10/11/76	9043	1.318	2.431	15/11/76	9.033	9041	1.761	6/6/76	0.295	0.295	-
22	12/11/76	18023	3.132	3.154	13/11/76	3.023	2033	3.034	13/6/76	0.062	0.057	-
23	19/11/76	9010	0.197	0.392	19/11/76	0.213	9020	0.90	24/6/76	0.325	0.321	-
24	28/11/76	9043	9.341	9.435	28/11/76	7.040	9043	1.307	14/6/76	0.209	0.239	-
25	17/3/77	20051	4.063	4.290	17/3/77	4.062	10051	2.008	24/6/76	0.072	0.178	-
26	30/3/77	9011	0.161	0.194	30/3/77	0.162	9021	0.911	12/6/76	0.003	0.045	-
27	17/4/77	7420	0.345	0.360	17/4/77	0.360	2020	1.042	11/6/76	0.078	0.122	-
28	1/5/77	9011	40.158	40.171	1/5/77	38.888	2011	2.007	16/6/76	1.136	2.268	-
29	15/5/77	18034	3.217	3.234	15/5/77	3.043	9022	3.155	0.087	0.040	-	-
30	12/6/76	9010	0.225	0.251	12/6/76	0.232	9020	0.90	24/6/76	0.302	0.302	-
31	14/6/76	9011	0.151	0.148	14/6/76	0.140	9021	1.007	16/6/76	0.074	0.074	-
32	28/3/77	9011	0.137	0.176	28/3/77	0.132	9021	1.011	24/6/76	0.024	0.038	-
33	29/3/77	9011	2.001	2.011	29/3/77	1.911	9021	2.018	3/6/76	0.077	0.085	-
34	4/4/77	18011	1.174	1.229	3/4/77	1.003	22111	1.0625	14/6/76	0.114	0.128	-
35	19/4/77	9011	0.145	0.179	19/4/77	0.151	9021	1.011	24/6/76	0.021	0.024	-
36	24/4/77	18011	0.314	0.339	24/4/77	0.311	9021	1.009	13/6/76	0.020	0.020	-
37	22/5/77	9011	0.161	0.170	22/5/77	0.162	9021	1.016	10/6/76	0.003	0.024	-
38	1/6/77	18021	21.399	21.750	1/6/77	20.341	9021	1.912	16/6/76	1.141	1.141	-
39	17/5/77	18030	1.428	1.463	17/5/77	1.454	17010	1.047	16/6/76	0.184	0.184	-
40	1/24/4/76	9041	51.048	51.041	28/4/76	50.942	20411	1.04125	1/6/76	0.148	0.148	42.4
41	18/5/76	20038	0.153	0.163	18/5/76	0.154	011	2.022	1.06	1.104	1.104	-
42	18/12/76	9011	5.278	6.217	18/12/76	5.002	15011	2.2751	1.042	1.142	1.142	-
43	13/12/76	20041	5.614	5.622	13/12/76	5.502	10041	2.002	21/6/76	1.144	1.144	-
44	18/12/76	9041	18.554	18.547	18/12/76	18.543	19041	1.150	12/6/76	0.148	0.148	-
45	21/2/77	18011	2.171	2.177	21/2/77	2.164	9021	1.0475	1.0476	1.142	1.142	-
46	22/3/77	20011	1.781	1.874	22/3/77	1.744	011	2.011	1.047	1.142	1.142	-
47	21/4/77	20011	1.440	1.447	21/4/77	1.431	9011	1.0474	21/6/76	1.142	1.142	-
48	13/11/76	20011	2.164	2.162	13/11/76	2.162	9011	1.047	1.047	1.142	1.142	-
49	24/3/77	20011	1.781	1.874	24/3/77	1.744	011	2.011	1.047	1.142	1.142	-
50	22/4/77	20011	1.440	1.447	22/4/77	1.431	9011	1.0474	21/6/76	1.142	1.142	-
51	23/4/77	20011	1.781	1.874	23/4/77	1.744	011	2.011	1.047	1.142	1.142	-
52	21/5/77	20011	1.440	1.447	21/5/77	1.431	9011	1.0474	21/6/76	1.142	1.142	-
53	22/6/76	18011	1.781	1.874	22/6/76	1.744	011	2.011	1.047	1.142	1.142	-
54	23/6/76	18011	1.440	1.447	23/6/76	1.431	9011	1.0474	21/6/76	1.142	1.142	-
55	24/6/76	18011	1.781	1.874	24/6/76	1.744	011	2.011	1.047	1.142	1.142	-
56	25/6/76	18011	1.440	1.447	25/6/76	1.431	9011	1.0474	21/6/76	1.142	1.142	-
57	26/6/76	18011	1.781	1.874	26/6/76	1.744	011	2.011	1.047	1.142	1.142	-
58	27/6/76	18011	1.440	1.447	27/6/76	1.431	9011	1.0474	21/6/76	1.142	1.142	-
59	28/6/76	18011	1.781	1.874	28/6/76	1.744	011	2.011	1.047	1.142	1.142	-
60	29/6/76	18011	1.440	1.447	29/6/76	1.431	9011	1.0474	21/6/76	1.142	1.142	-
61	30/6/76	18011	1.781	1.874	30/6/76	1.744	011	2.011	1.047	1.142	1.142	-
62	31/6/76	18011	1.440	1.447	31/6/76	1.431	9011	1.0474	21/6/76	1.142	1.142	-
63	1/7/76	18011	1.781	1.874	1/7/76	1.744	011	2.011	1.047	1.142	1.142	-
64	2/7/76	18011	1.440	1.447	2/7/76	1.431	9011	1.0474	21/6/76	1.142	1.142	-
65	3/7/76	18011	1.781	1.874	3/7/76	1.744	011	2.011	1.047	1.142	1.142	-
66	4/7/76	18011	1.440	1.447	4/7/76	1.431	9011	1.0474	21/6/76	1.142	1.142	-
67	5/7/76	18011	1.781	1.874	5/7/76	1.744	011	2.011	1.047	1.142	1.142	-
68	6/7/76	18011	1.440	1.447	6/7/76	1.431	9011	1.0474	21/6/76	1.142	1.142	-
69	7/7/76	18011	1.781	1.874	7/7/76	1.744	011	2.011	1.047	1.142	1.142	-
70	8/											

Tableau 11.1 (suite)

TABLE DE L'ÉTAPE 4 DE LA SÉRIE HOMOGLAISE
DE LA TÉLÉGRAMME

N°	DATE ET HEURE		ALORS MÉTÉOR		TEMPS		VOLUME		TITRE		DATE		MÉTHODE DE POURS	PAGE N°
	HEURE	MINUTE	TEMP. HUM.	VENT.	HAUT. BAS.	VENT.	HAUT. BAS.	VENT.	HAUT. BAS.	VENT.	HAUT. BAS.	VENT.		
1	22/11/82	740	13.28	24.58	12.15	1000	1005	740	307312	0.584	3.422	1		50.2
2	22/11/82	745	13.28	24.58	12.15	1000	1005	745	312203	11.429	11.405	4		
3	22/11/82	750	13.28	24.58	12.15	1000	1005	750	312202	0.584	3.422	1		
4	22/11/82	755	13.28	24.58	12.15	1000	1005	755	312201	0.584	3.422	1		
5	22/11/82	760	13.28	24.58	12.15	1000	1005	760	312200	0.584	3.422	1		
6	22/11/82	765	13.28	24.58	12.15	1000	1005	765	312201	0.584	3.422	1		
7	22/11/82	770	13.28	24.58	12.15	1000	1005	770	312202	0.584	3.422	1		
8	22/11/82	775	13.28	24.58	12.15	1000	1005	775	312203	0.584	3.422	1		
9	22/11/82	780	13.28	24.58	12.15	1000	1005	780	312204	0.584	3.422	1		
10	22/11/82	785	13.28	24.58	12.15	1000	1005	785	312205	0.584	3.422	1		
11	22/11/82	790	13.28	24.58	12.15	1000	1005	790	312206	0.584	3.422	1		
12	22/11/82	795	13.28	24.58	12.15	1000	1005	795	312207	0.584	3.422	1		
13	22/11/82	800	13.28	24.58	12.15	1000	1005	800	312208	0.584	3.422	1		
14	22/11/82	805	13.28	24.58	12.15	1000	1005	805	312209	0.584	3.422	1		
15	22/11/82	810	13.28	24.58	12.15	1000	1005	810	312210	0.584	3.422	1		
16	22/11/82	815	13.28	24.58	12.15	1000	1005	815	312211	0.584	3.422	1		
17	22/11/82	820	13.28	24.58	12.15	1000	1005	820	312212	0.584	3.422	1		
18	22/11/82	825	13.28	24.58	12.15	1000	1005	825	312213	0.584	3.422	1		
19	22/11/82	830	13.28	24.58	12.15	1000	1005	830	312214	0.584	3.422	1		
20	22/11/82	835	13.28	24.58	12.15	1000	1005	835	312215	0.584	3.422	1		
21	22/11/82	840	13.28	24.58	12.15	1000	1005	840	312216	0.584	3.422	1		
22	22/11/82	845	13.28	24.58	12.15	1000	1005	845	312217	0.584	3.422	1		
23	22/11/82	850	13.28	24.58	12.15	1000	1005	850	312218	0.584	3.422	1		
24	22/11/82	855	13.28	24.58	12.15	1000	1005	855	312219	0.584	3.422	1		
25	22/11/82	860	13.28	24.58	12.15	1000	1005	860	312220	0.584	3.422	1		
26	22/11/82	865	13.28	24.58	12.15	1000	1005	865	312221	0.584	3.422	1		
27	22/11/82	870	13.28	24.58	12.15	1000	1005	870	312222	0.584	3.422	1		
28	22/11/82	875	13.28	24.58	12.15	1000	1005	875	312223	0.584	3.422	1		
29	22/11/82	880	13.28	24.58	12.15	1000	1005	880	312224	0.584	3.422	1		
30	22/11/82	885	13.28	24.58	12.15	1000	1005	885	312225	0.584	3.422	1		
31	22/11/82	890	13.28	24.58	12.15	1000	1005	890	312226	0.584	3.422	1		
32	22/11/82	895	13.28	24.58	12.15	1000	1005	895	312227	0.584	3.422	1		
33	22/11/82	900	13.28	24.58	12.15	1000	1005	900	312228	0.584	3.422	1		
34	22/11/82	905	13.28	24.58	12.15	1000	1005	905	312229	0.584	3.422	1		
35	22/11/82	910	13.28	24.58	12.15	1000	1005	910	312230	0.584	3.422	1		
36	22/11/82	915	13.28	24.58	12.15	1000	1005	915	312231	0.584	3.422	1		
37	22/11/82	920	13.28	24.58	12.15	1000	1005	920	312232	0.584	3.422	1		
38	22/11/82	925	13.28	24.58	12.15	1000	1005	925	312233	0.584	3.422	1		
39	22/11/82	930	13.28	24.58	12.15	1000	1005	930	312234	0.584	3.422	1		
40	22/11/82	935	13.28	24.58	12.15	1000	1005	935	312235	0.584	3.422	1		
41	22/11/82	940	13.28	24.58	12.15	1000	1005	940	312236	0.584	3.422	1		
42	22/11/82	945	13.28	24.58	12.15	1000	1005	945	312237	0.584	3.422	1		
43	22/11/82	950	13.28	24.58	12.15	1000	1005	950	312238	0.584	3.422	1		
44	22/11/82	955	13.28	24.58	12.15	1000	1005	955	312239	0.584	3.422	1		
45	22/11/82	960	13.28	24.58	12.15	1000	1005	960	312240	0.584	3.422	1		
46	22/11/82	965	13.28	24.58	12.15	1000	1005	965	312241	0.584	3.422	1		
47	22/11/82	970	13.28	24.58	12.15	1000	1005	970	312242	0.584	3.422	1		
48	22/11/82	975	13.28	24.58	12.15	1000	1005	975	312243	0.584	3.422	1		
49	22/11/82	980	13.28	24.58	12.15	1000	1005	980	312244	0.584	3.422	1		
50	22/11/82	985	13.28	24.58	12.15	1000	1005	985	312245	0.584	3.422	1		
51	22/11/82	990	13.28	24.58	12.15	1000	1005	990	312246	0.584	3.422	1		
52	22/11/82	995	13.28	24.58	12.15	1000	1005	995	312247	0.584	3.422	1		
53	22/11/82	1000	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1000	312248	0.584	3.422	1		
54	22/11/82	1005	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1005	312249	0.584	3.422	1		
55	22/11/82	1010	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1010	312250	0.584	3.422	1		
56	22/11/82	1015	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1015	312251	0.584	3.422	1		
57	22/11/82	1020	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1020	312252	0.584	3.422	1		
58	22/11/82	1025	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1025	312253	0.584	3.422	1		
59	22/11/82	1030	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1030	312254	0.584	3.422	1		
60	22/11/82	1035	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1035	312255	0.584	3.422	1		
61	22/11/82	1040	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1040	312256	0.584	3.422	1		
62	22/11/82	1045	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1045	312257	0.584	3.422	1		
63	22/11/82	1050	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1050	312258	0.584	3.422	1		
64	22/11/82	1055	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1055	312259	0.584	3.422	1		
65	22/11/82	1060	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1060	312260	0.584	3.422	1		
66	22/11/82	1065	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1065	312261	0.584	3.422	1		
67	22/11/82	1070	13.28	24.58	12.15	1000	1005	1070	312262	0.584	3.422			

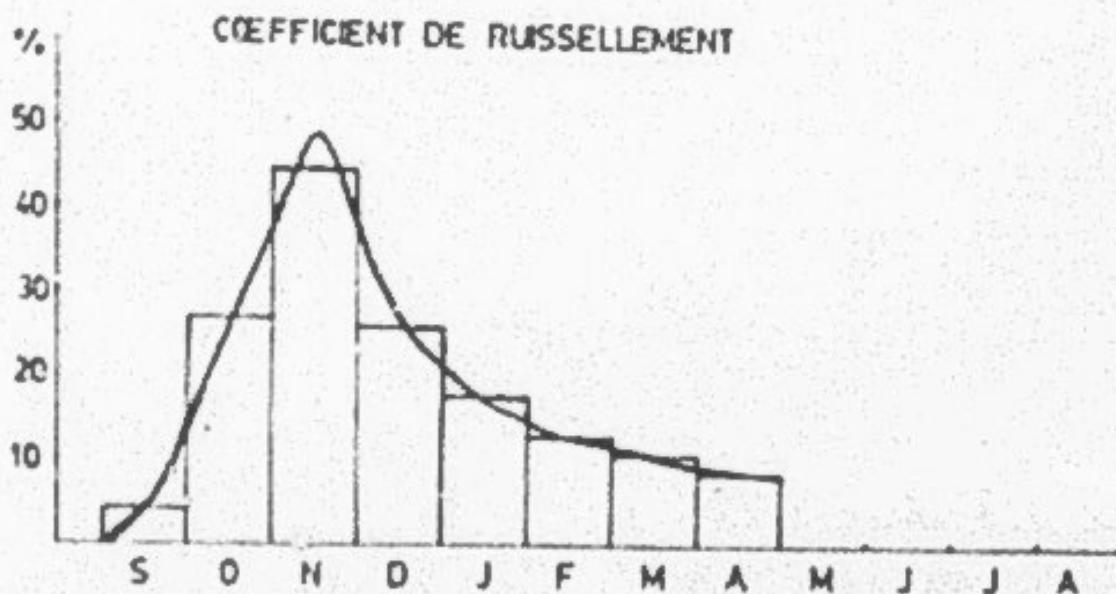
Pour les crues dont la lame ruisselée est supérieure à 1mm, nous avons cherché une corrélation simple entre cette dernière et la pluie moyenne sur le bassin, mais le résultat n'a pas été positif; cependant le report sur le graphique 22 . des coefficients de ruissellement moyens mensuels nous donne un histogramme sur lequel nous avons ajusté une courbe en cloche. Cette courbe dont la dissymétrie est portée vers la gauche et son maximum correspond au mois de Novembre, illustre la variation du coefficient de ruissellement moyen en fonction du temps, autrement dit en fonction de l'état hydrique du sol et l'abondance des précipitations et permet de calculer les lames d'eau ruisselées moyennes interannuelles relatives à des précipitation moyennes, sur le bassin , supérieures ou égales à 13 mm.

11.1 OCCURRENCE DES CRUES

Le décompte des crues par mois et par année est présenté dans le tableau 11.2. L'examen de ce tableau montre que :

- le nombre moyen annuel de crues est de 11,7
- aucune crue n'est observée durant les mois de juin et de juillet
- le maximum de crues correspond au mois d'octobre

Graphique 22



Le report de la dernière ligne du tableau 11.2 sur le graphique 23 met en évidence le régime à deux maxima déjà signalé dans les paragraphes précédents ; en effet on enregistre 47,1% des crues pendant l'automne (Septembre, Octobre et Novembre) et 23% pendant les mois de Mars et Avril.-

Tableau 11.2
OCCURRENCE DES CRUES

ANNEE	Sept	Oct	Nov	Dec	Jan	Fev	Mars	Av.	Mai	Juin	Juil	Aout	Total
1977-78	1	2	3	0	0	1	3	0	0	0	0	2	12
1978-79	0	4	3	0	0	2	2	1	0	0	0	0	12
1979-80	6	0	3	0	0	1	1	0	1	0	0	0	12
1980-81	1	1	0	3	0	1	0	0	0	0	0	0	6
1981-82	1	1	0	0	3	0	1	1	1	0	0	0	6
1982-83	1	2	3	0	1	0	0	0	0	0	0	0	7
1983-84	0	2	0	0	0	0	1	0	2	0	0	0	5
1984-85	0	5	1	4	3	2	4	2	1	0	0	0	22
1985-86	2	2	0	0	0	0	3	1	1	0	0	0	9
1986-87	2	6	3	2	1	2	2	5	1	0	0	0	24
TOTAL	14	25	16	9	8	9	17	10	7	0	0	2	117
Nombre de crue moyen	1,4	12,5	1,6	0,9	0,8	0,9	1,7	1	0,7	0	0	0,2	11,7
% par mois	12,0	21,4	13,7	7,7	6,3	7,7	14,5	8,5	6,0	0	0	1,7	100

SUITE EN

F 2



MICROFICHE N°

04924

الجمهورية التونسية
وزارة الفلاحة

المركز القومي
للسويق الفلاحي
تونس

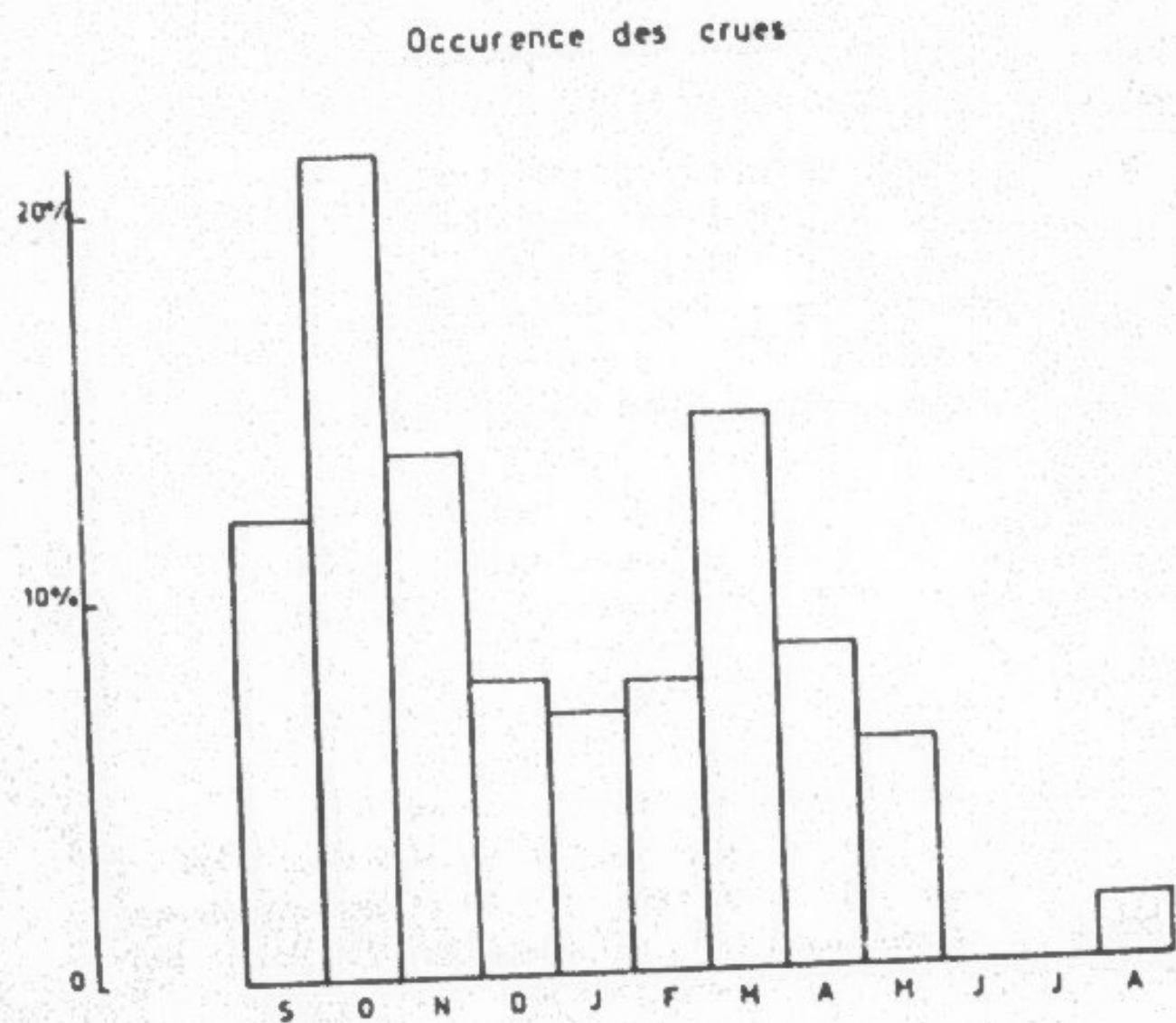
République Tunisienne

MINISTÈRE DE L'AGRICULTURE

CENTRE NATIONAL DE
DOCUMENTATION AGRICOLE
TUNIS

F 2

Graphique 23



11.2 DEBITS MAXIMUMS

Dans le tableau 11.3 sont présentés les débits maximums annuels des 11 années de mesures (1976-77 à 1986-87) à la station de Sidi Abdallah sur l'oued R'mel.

Tableau 11.3
débits maximums annuels

ANNEE	76-77	77-78	78-79	79-80	80-81	81-82	82-83	83-84	84-85	85-86	86-87
Q _{max}	21,5	101	56,0	48,7	53,9	306	1340	22	162	51,2	1360
m ³ /s											

Les caractéristiques empiriques de cet échantillon sont :

Moyenne observée	320,209
Médiane observée	56,000
Mode probable	143,495
Ecart type	515,693
Coefficient de variation	1,610

L'ajustement statistique de 9 lois sur cet échantillon nous conduit à choisir la loi de Goodrich qui présente la plus faible valeur du test d'adéquation (1,914 pour la loi de Goodrich contre 4,110 pour la loi de log-Farma, 4,197 pour Pearson III, 9,652 pour Frechet et 15,287 pour Gumbel).

Les paramètres de la loi de Goodrich ajustée sont :

paramètre d'échelle	142,122
• de Position	21,295
• de forme premier	2,104
Borne inférieure	21,295
Moyenne calculée	334,839
Médiane	" 87,024
Mode	" 21,295

La fonction de répartition a donc pour équation :

$$Q(T) = 21,295 \left(1 + 6,674 (\log T)^{2,104} \right)$$

avec Q = débit maximum en m³/s
et T = Période de retour

Dans le tableau 11.4, ci après nous présentons les valeurs des quartiles correspondants aux périodes de retour 5 et 10 ans déficitaires et 5, 10, 20, 50 et 100 ans excédentaires.

Tableau 11-4

PERIODE T	SECHE				HUMIDE			
	10	5	2	5	10	20	50	100
débit maximum Q m ³ /s	22,5	27,3	87	408	843	1450	2527	3554

Les valeurs correspondant aux périodes de retour 50 et 100 ans, compte tenu de la taille réduite de l'échantillon, sont données à titre indicatif. Nous avons ajouté à l'échantillon précédent, le débit maximum de l'année 1987-88 (3,5 m³/s). Les nouveaux quantiles obtenus à partir d'une loi de Goodrich sont consignés dans le tableau 11.5 ci après.

Tableau 11.5

PERIODE T	SECHE				HUMIDE			
	10	5	2	5	10	20	50	100
Débit maximum Q m ³ /s	4,9	10,11	69,8	370	762	1297	2228	3101

L'ajustement d'une loi de Goodrich sur le 2ème échantillon de 12 valeurs présente une valeur du test d'adéquation plus forte que celle relative à l'échantillon de 11 valeurs (3,104 contre 1,914). Les valeurs des quantiles relatifs à la même période de retour sont plus fortes pour l'échantillon de 11 années que celles de l'échantillon de 12 années. Toutefois ces valeurs normées par la moyenne calculée sont, pour une fréquence donnée les mêmes pour les deux échantillons. Voir tableau 11.5.-

Tableau 11.5
Valeurs des Q_T/Q

Période de retour T	2	5	10	20	50	100
Echantillon de 11 valeurs $Q(T)/Q$	0,27	1,27	2,63	4,52	7,89	11
Echantillon de 12 valeurs $Q(T)/Q$	0,24	1,27	2,62	4,46	7,67	10,67

Compte tenu de la taille réduite de l'échantillon des débits maximums, et par conséquent de la variabilité de ces caractéristiques (moyenne, variance,...) en fonction des poids des valeurs extrêmes, nous utilisons pour la détermination des débits maximums correspondant à des périodes de retour données deux formules régionales déjà testées pour les oueds de la Dorsale tunisienne (cf. 9 et 11). La première, celle de Ghorbel, a pour équation :

$$Q_T = 2,86 S^{0,8} (1,47 T^{0,4} - 1,35)$$

et la deuxième, celle de Kalliel, a pour équation :

$$Q_T = 2,35 S^{0,88} T^{0,44}$$

où Q_T = Débit correspondant à la période de retour T
 S = Supéficie du bassin versant

Les résultats de l'application de ces deux formules au bassin de l'oued R'mel à Sidi Abdallah sont consignés dans le tableau 11.6

Tableau 11.6
Débits maximums (Q_T)

T	2	5	10	20	50	100
1 ^{ère} formule $Q_{max}(m^3/s)$	312	768	1243	1870	3014	4200
2 ^{ème} formule $Q_{max}(m^3/s)$	631	945	1282	1740	2600	3531

La comparaison des valeurs consignées dans le tableau 11-6 avec celles données par la loi de Goodrich ajustée sur l'échantillon de 11 débits maximums montre que :

- Pour les périodes de retour : 20, 50 et 100 ans les valeurs données par les deux formules et celles de la loi de Goodrich sont égales à plus ou moins 25% au maximum
- En revanche les valeurs relatives aux périodes de retour : 2;5 et 10 ans issues de la loi de Goodrich sont très en deçà de celle données par les deux formules.

Pour conclure, nous estimons que l'ajustement statistique de la loi de Goodrich sur l'échantillon des débits maximums, a été influencé par le nombre assez grand de faibles débits, minimisant ainsi la moyenne et les valeurs des quantiles . En revanche la 2^eme formule empirique (dernière ligne du tableau 11-6.) nous donne des valeurs trop fortes pour les périodes de retour 2 ans et 5 ans ; ceci est probablement dû à ce que la droite d'ajustement est articulée sur le débit décennal et par conséquent toute rotation a des effets contraires sur les valeurs des débits relatifs à des périodes de retour au part et d'autre de 10 ans. De ce qui précède, nous pouvons alors adopter, provisoirement, les valeurs de la première formule, comme débits caractéristiques d'un échantillon de grande taille.

11.3. FORME DES CRUES

L'examen du tableau des caractéristiques des crues montre que 67% des crues traitées sont simples, c'est à dire à une seule pointe. Ceci prouve que l'existence de crues complexes à plusieurs pointes n'est pas dû à des caractéristiques géomorphologiques mais plutôt à la complexité des averses qui leur ont donné naissance.-

Les fortes crues à une seule pointe, les mieux suivies, sont celles du 1/11/1982 et du 30/9/1986. Elles présentent respectivement des temps de montée de 3h et 3h15mn et des temps de base de 12h30mn et 9h15mn. Les temps de base et de montée figurant dans le tableau des caractéristiques des crues sont dans l'ensemble largement surestimés car d'une façon générale les débuts et les fins de crues correspondent à des débits tout à fait

.../...

OUED R'MEL

Crue du 19.1.82

Graphe 2c

63

0 20 m/s

0.00

0.00

20

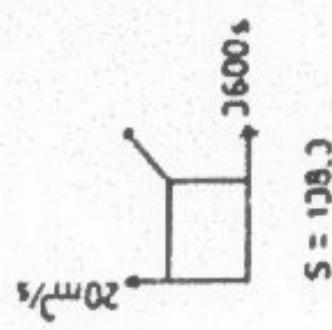
16

12

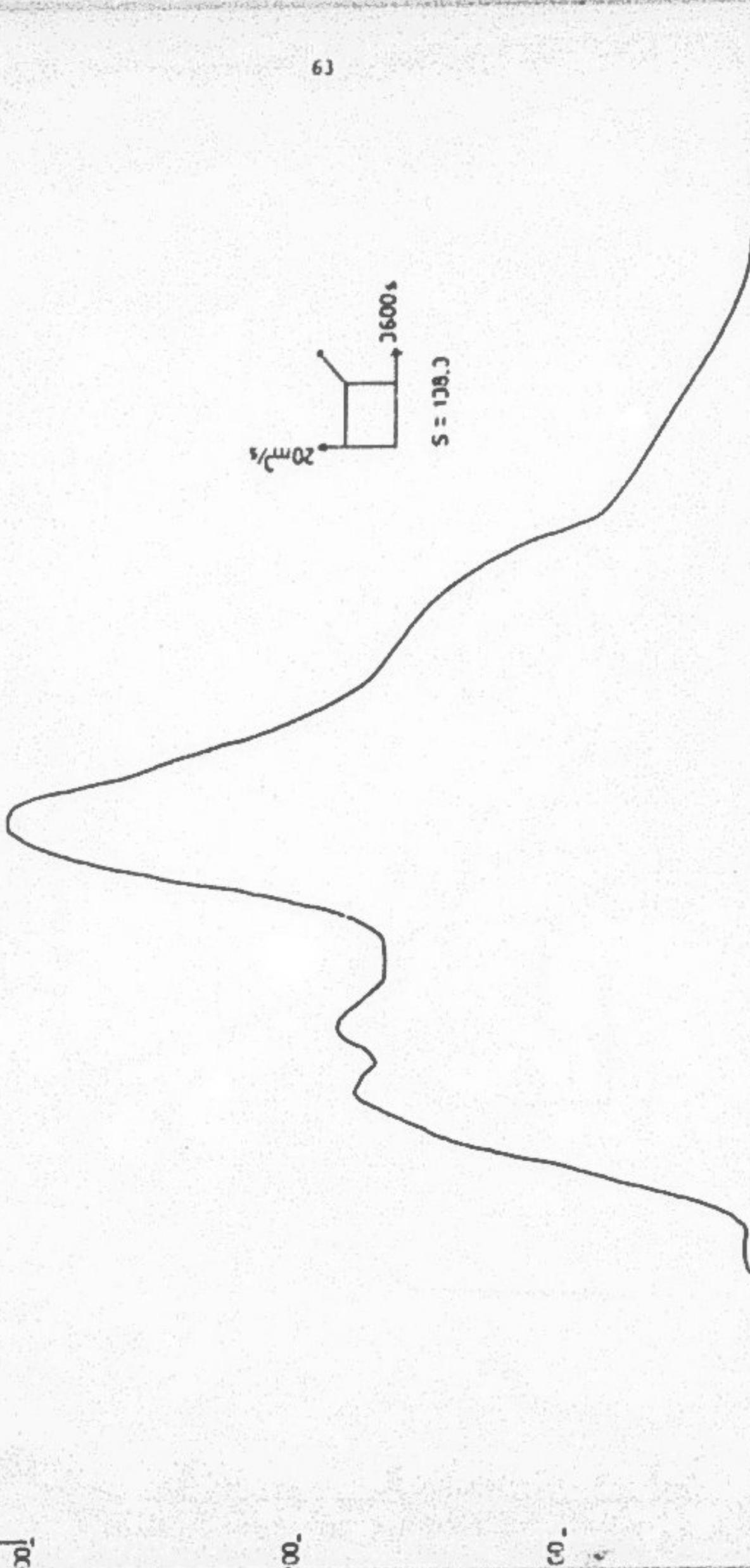
8

4

0

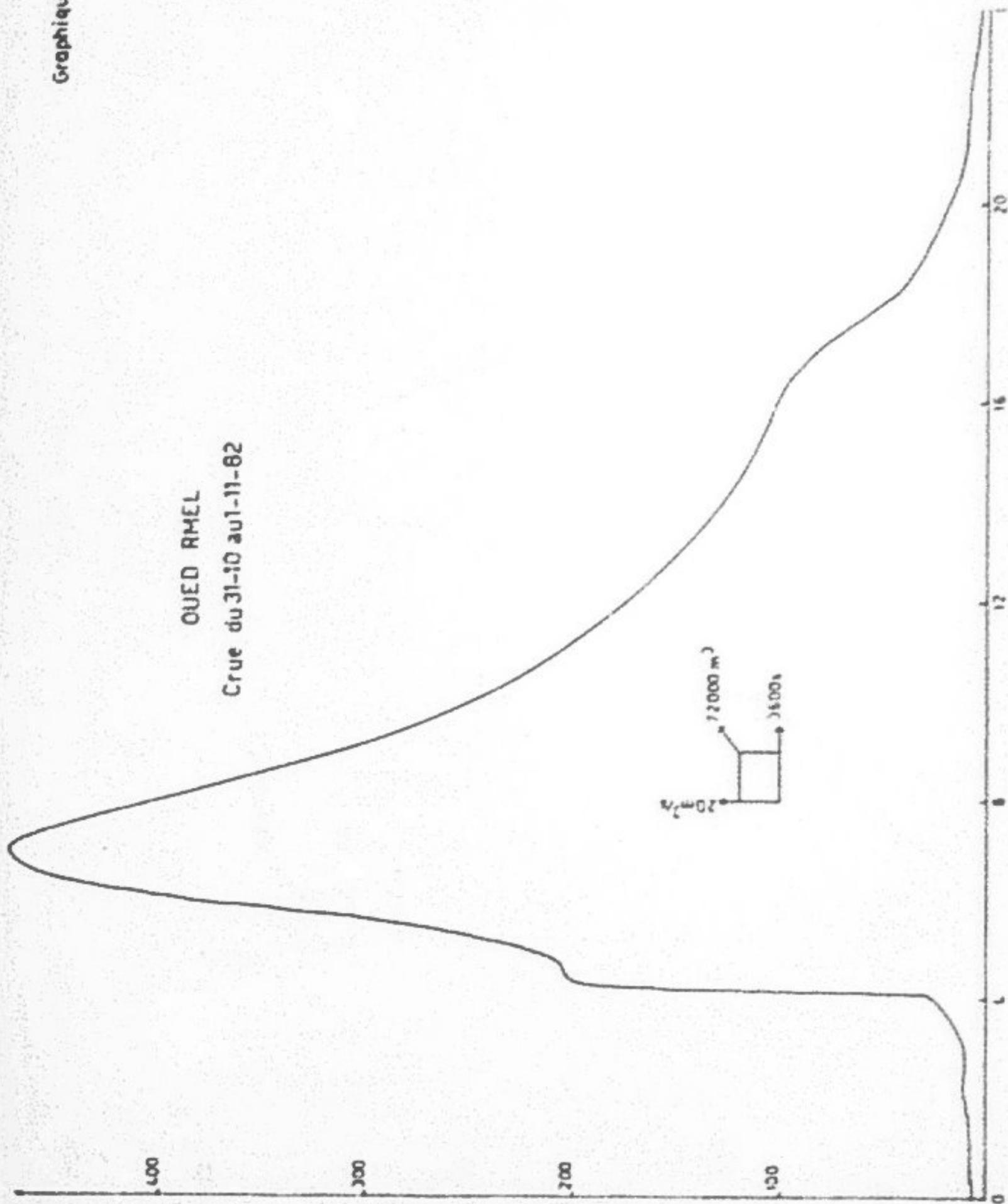


C.G.C = 5

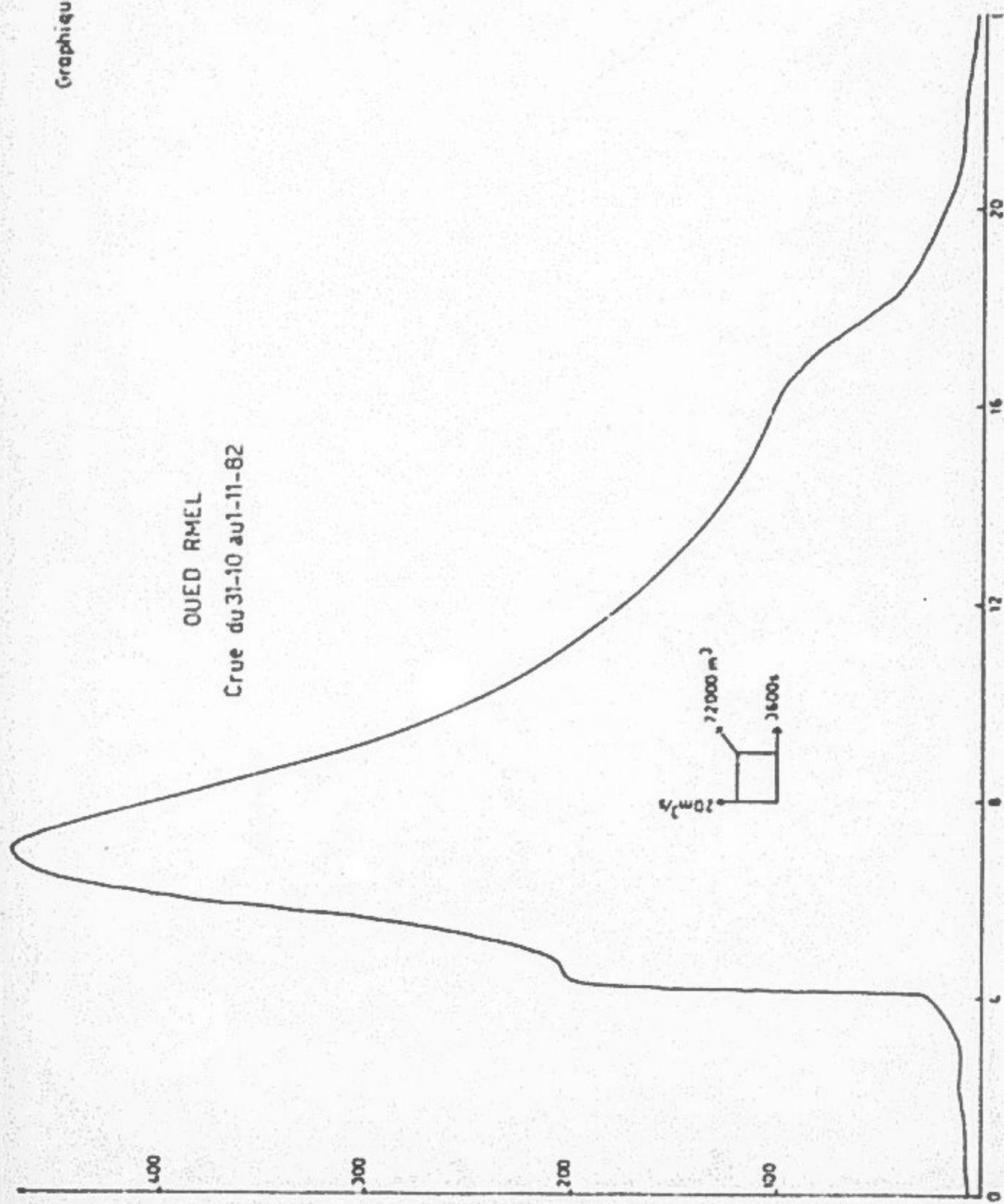


Graphique 25

Crue du 31-10 au 1-11-82



Graphique 25

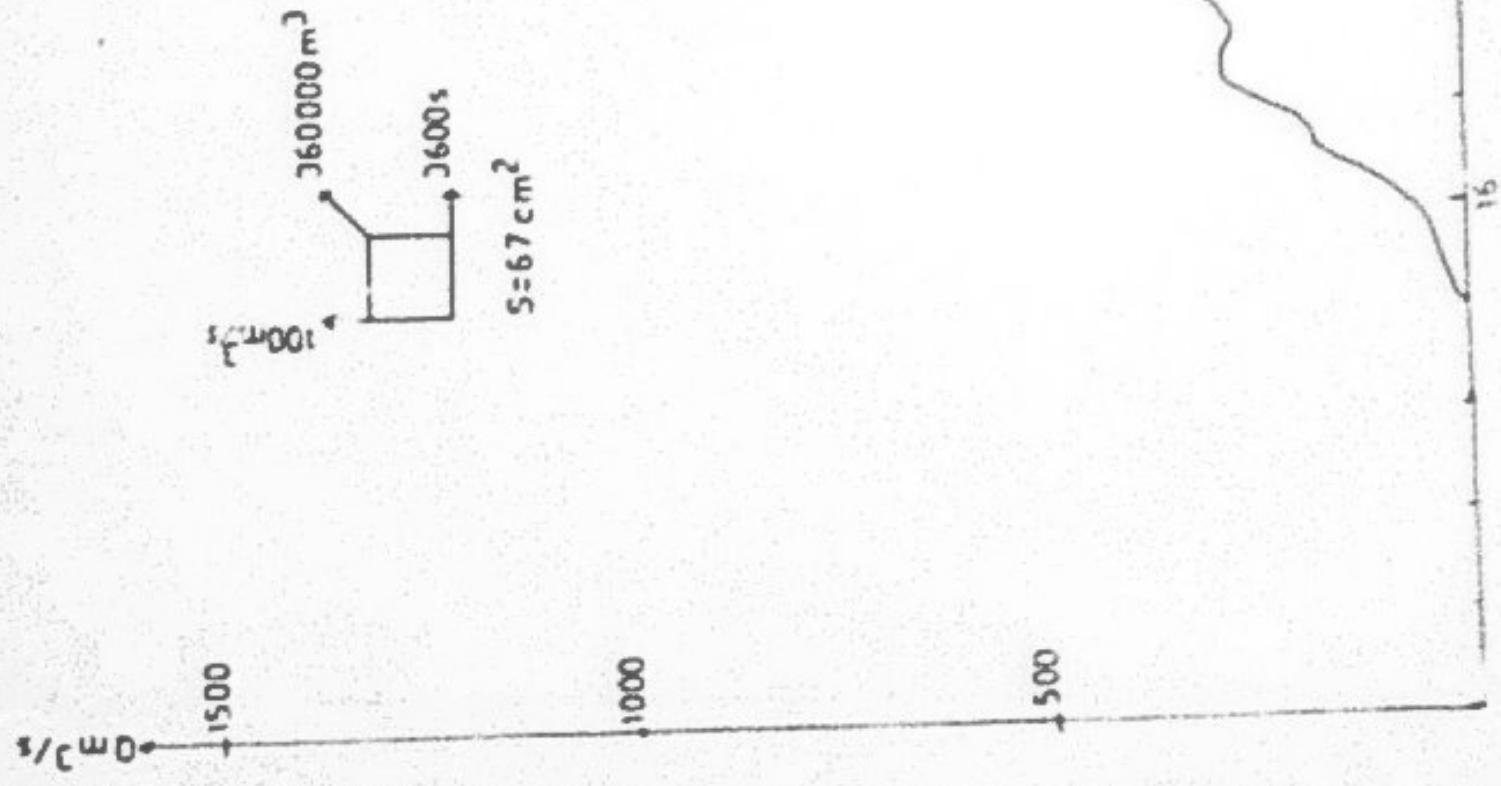


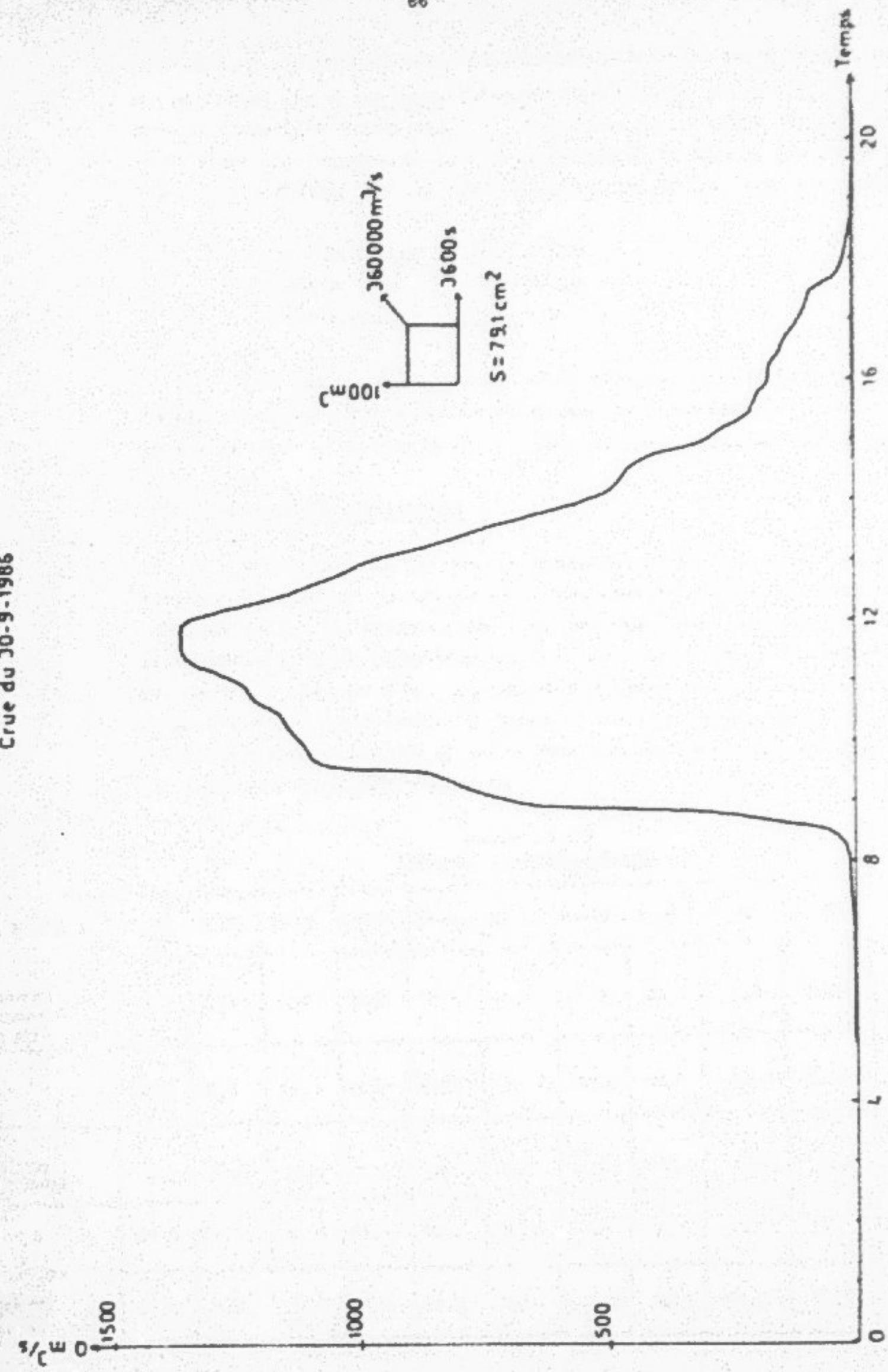
OUED RHHEL

Crise du 11 et 12-11-82

Graphique 26

65





Grafische 27

QUEO RHEI

Cruce dia 30-9-1986

négligeables. Malgré ceci la valeur médiane du temps de montée des crues qui ont donné lieu à une lame ruisseau supérieure à 1m, est de 3h10 mn. Pour la forme de l'hydrogramme type relatif aux fortes crues, nous estimons qu'elle est bien représentée par l'hydrogramme de la crue du 30.9.1986 dont les caractéristiques pour une lame d'eau écoulée de 1m, sont les suivantes

- temps de montée $t_m = 3h15mn$
- temps de base $t_b = 9h15mn$
- débit maximal $Q_{max} = 38,7 \text{ m}^3/\text{s}$

Pour des crues moins importantes (exemples: crue du 1/11/82) nous gardons les mêmes temps de montée et de base que précédemment et nous prenons un débit de pointe de $23 \text{ m}^3/\text{s}$ pour une lame d'eau écoulée de 1m.

11.4 SEPARATION DES ECOULEMENTS

Nous avons utilisé pour la détermination des volumes ruissements annuels, les résultats du traitement automatique des relevés limnimétriques intégraux (RLI), les débuts et les fins des crues sont ceux choisis par le dépouilleur. Cette séparation des écoulements n'est pas très précise mais elle a l'avantage d'être rapide. Nous présentons dans le tableau 11.7 ci-après les volumes ruissements, la somme des volumes des écoulements de base et des écoulements retardés et les volumes écoulés totaux annuels ainsi que leurs pourcentages respectifs.

Tableau 11.7
Volumes ruissements annuels

ANNEE	77-78	78-79	79-80	80-81	81-82	82-83	83-84	84-85	85-86	86-87
Volume ruissement en Mm'	11,3	1,41	5,4	2,8	17,5	65,2	1,00	26,6	7,2	40,50
%	68,5	23,7	69,2	57,1	47,9	81,7	20,0	65,0	69,2	89,0
Volume d'étiage	5,2	4,5	2,4	2,1	19	14,6	4	14,3	3,2	5,0
%	31,5	76,3	30,8	42,9	52,1	18,3	80	35	30,8	11
Volume écoulé en Mm'	16,5	5,9	7,8	4,9	36,5	79,8	5,0	40,9	10,4	45,5

Il se dégage de ce tableau les remarques suivantes :

- le cumul des volumes des écoulements de base et retardés varie entre 2,1 et 19 Mm³; soit un taux de 11 à 80% des écoulements totaux.
- Le volume ruisselé varie entre 1 et 65 Mm³. La borne supérieure peut être beaucoup plus grande en année exceptionnellement humide.-
- Sur ces dix années de mesures (1977-1987) le ruissellement peut être considéré négligeable dans les trois années suivantes : 1978-79, 1980-81 et 1983-84.-
- Le ruissellement moyen interannuel représente un taux de 70,7% des apports totaux.-



B I B L I O G R A P H I E

-
- 1 Contribution à l'étude hydrogéologique du bassin versant de l'oued R'mel Thèse de 3ème cycle Mai 1981 M'hamed REKAYA
 - 2 Dossier pluviométrique de Zaghouan Juin 1983 Muzghen SARDAOI
 - 3 Planification du réseau hydrométrique minimal Paris - Juillet 70. P. DUBREUIL et J. GHISCAFRE
 - 4 Essai de corrélation entre débit liquide d'étiage et salinité 1981 TH/221 A. GHORBEL
M. MATOSSI
 - 5 Mesure de l'envasement dans les retenues de sept barrages en Tunisie : estimation des transports solides A. GHORBEL, et I. CLAI colloque de Paris Juillet 77 Publ N° 122 1977
 - 6 Les précipitations et les crues des mois d'Octobre et de Novembre sur le bassin de l'oued R'mel (Zaghouan) Janvier 1983 KALLEL et GHORBEL
 - 7 Les précipitations et les crues exceptionnelles des 29 et 30 Septembre 1986 sur la Tunisie du Nord-Est Décembre 1986 GHORBEL
KALLEL, FERSI
 - 8 Note hydrologique sur l'oued El Bachir au niveau du barrage Septembre 1981 A. LAFONCLE
A. GHORBEL
 - 9 Détermination des débits maxima à partir des paramètres régionaux Septembre 1984 A. GHORBEL
 - 10 Evaluation des débits de crues maxima en Tunisie Nov 1979 R. KALLEL
 - 11 Paramètres régionaux relatifs aux volumes annuels écoulés et aux débits de pointe Juin 1984 A. GHORBEL

- F I N N E X -

TRANCHEE 1991-1992 POUR LA
STATION ABDALLAH
NOMBRE : 48480101
DISTANCE : 685.90 KM

ANNÉE HYDROLOGIQUE 1975-1976
DEBITS MOYENS JOURNAUX EN M3/S

	SEP	OCT	NOV	DÉC	JAN	FÉV	MAR	AVR	MAY	JUN	JUL	AUG	
1								.140	.250	.230	.330	.17	
2								.139	.255	.223	.320	.18	
3								.134	.260	.210	.295	.18	
4								.128	.250	.200	.280	.18	
5								.122	.260	.190	.275	.18	
6								.119	.230	.170	.260	.18	
7								.115	.220	.170	.250	.18	
8								.112	.215	.155	.240	.18	
9								.155	.955	.135	.230	.17	
10								.250	.355	.290	.220	.17	
11								.350	.180	1.00	.215	.17	
12								.490	.175	.290	.210	.17	
13								.520	6.10	.285	.205	.17	
14								.500	5.00	.270	.200	.17	
15								.460	3.00	.255	.190	.17	
16								.430	4.00	.162	.185	.16	
17								.420	1.99	.170	.180	.16	
18								.540	.380	.130	.180	.16	
19								.690	.360	.550	.190	.16	
20								.490	.340	.430	.195	.154	
21								.330	.310	1.60	.300	.158	
22								.215	.275	1.40	.310	.156	
23								.200	.250	.355	.320	.156	
24								.185	.210	.300	.325	.157	
25								.180	.215	.291	.330	.156	
26								.170	.220	.291	.340	.157	
27								.160	.225	.260	.350	.158	
28								.155	.235	.275	.360	.158	
29								.150	.240	.270	.420	.158	
30								.148	.245	.265	.380	.157	
31								.145			.190	.145	
MOT									.270	1.02	.280	.295	.162
VOL									.699	2.72	.726	.789	.449
EN MILLIONS DE M ³													

DEBIT MAXIMAL ANNUEL : 84.70M3/S LE 14 MAI A 19 HEU 0 MIN

VOLUME ANNUEL : 5.71 MILLIONS DE M³

DEBIT MOYEN ANNUEL : 0.18 M3/S

LARGE D'EAU COURTE : 8.35MM

TUNISIE RASSIN/RHELL RIVIERE/RHELL STATION /S. ARDALLAH C
NUMERO = 4P4R0101
SURFACE = 693.00 KM²

ANNEE HYDROLOGIQUE 1976-1977
DEBITS MOYENS JOURNALIERS TOTAUX EN M³/S

	SEP	OCT	NOV	DEC	JAN	FEV	MAR	AVR	MAI	JUN	JUL	AOU
1	.196	.150	.255	.305	.222	.315	.268	.300	.209	.163	.121	.101
2	.195	.145	.230	.295	.219	.310	.264	.299	.208	.160	.121	.100
3	.195	.140	.212	.290	.215	.303	.260	.298	.207	.159	.120	.100
4	.194	.135	.200	.285	.212	.303	.256	.297	.206	.157	.120	.100
5	.193	.130	.183	.290	.207	.303	.253	.296	.205	.156	.119	.100
6	.192	.125	.171	.275	.206	.303	.250	.295	.204	.154	.119	.099
7	.191	.120	.160	.276	.200	.303	.256	.296	.203	.152	.119	.099
8	.191	.115	.167	.277	1.30	.303	.252	.293	.202	.150	.116	.098
9	.190	.110	.155	.274	1.20	.303	.259	.292	.201	.148	.115	.098
10	.189	.105	.129	.279	2.10	.303	.256	.291	.200	.140	.113	.098
11	.188	.100	.120	.280	1.20	.303	.252	.290	.199	.135	.112	.098
12	.187	5.75	.112	.281	.200	.303	.250	.280	.198	.130	.110	.098
13	.186	.180	.100	.282	.500	.303	.255	.265	.197	.125	.110	.098
14	.185	.185	.096	.243	.485	.303	.204	.255	.196	.120	.108	.098
15	.184	.190	.098	.244	.475	.303	.200	.245	.195	.115	.107	.098
16	.184	.195	.090	.245	.456	.303	.195	.235	.194	.115	.107	.098
17	.183	.200	2.06	.245	.460	.303	.195	.225	.193	.117	.107	.098
18	.182	.205	4.35	.240	.430	.303	.194	.195	.115	.122	.118	.106
19	.180	.215	5.90	.276	.420	.290	.196	.145	.190	.118	.106	.098
20	.178	.210	1.25	.270	.403	.280	.196	.100	.188	.119	.105	.098
21	.176	.220	.700	.265	.390	.276	.197	2.32	.195	.112	.105	.098
22	.171	.720	.150	.250	.382	.273	.197	1.50	.182	.120	.105	.098
23	.169	.220	.980	.259	.375	.270	.193	.400	.180	.120	.104	.098
24	.167	.226	.350	.255	.368	.269	.194	.220	.178	.120	.104	.098
25	.165	.231	.340	.250	.360	.264	.192	.212	.176	.121	.103	.098
26	.161	5.30	.135	.245	.352	.260	.192	.217	.174	.121	.103	.092
27	.159	.200	.130	.240	.344	.255	.200	.216	.172	.122	.102	.100
28	.156	.210	.720	.239	.340	.250	.200	.214	.170	.122	.102	.101
29	.154	.220	.315	.244	.331		.200	.212	.169	.122	.101	.102
30	.151	.235	.310	.230	.325		2.35	.210	.167	.122	.101	.102
31		.245		.226	.319		1.08		.165		.101	.102
MOY	.180	.540	.777	.262	1.07	.291	.308	.361	.247	.132	.102	.099
VOL	.646	1.45	2.01	.721	2.93	.706	.924	.955	.660	.342	.222	.265
FM MILLIONS DE M ³												

DEBIT MAXIMAL ANNUEL = 21.5043/S EN JAN
VOLUME ANNUEL = 11.55 MILLIONS DE M³
DEBIT MOYEN ANNUEL = 0.37 M³/S
LAME D'EAU ECOULÉE = 16.2744

TUNISIE		BASSIN IRMELL		REVIER IRMELL		STATION /S. ABDALLAH C						
						NUMERO = 48480101						
						SURFACE = 683,00 KM2						
ANNEE HYDROLOGIQUE 1976-1977												
DEBITS MOYENS JOURNALIERS TOTAUX EN M3/S												
*	SEP	OCT	NOV	DÉC	JAN	FÉV	MAR	AVR	MAI	JUN	JUL	AOU
1	.198	.150	.255	.305	.222	.315	.248	.300	.209	.163	.121	.101
2	.195	.149	.230	.295	.219	.310	.244	.293	.208	.160	.121	.100
3	.195	.147	.212	.290	.215	.303	.240	.294	.207	.159	.120	.100
4	.194	.135	.200	.285	.212	.303	.236	.297	.206	.157	.120	.100
5	.193	.130	.185	.280	.209	.303	.233	.296	.205	.156	.119	.100
6	.192	.125	.171	.275	.205	.303	.230	.295	.204	.154	.112	.099
7	.191	.120	.160	.276	.200	.303	.226	.294	.203	.152	.114	.099
8	.191	.115	.147	.277	.130	.303	.222	.293	.202	.150	.116	.098
9	.190	.110	.135	.278	.120	.303	.219	.292	.201	.148	.115	.098
10	.189	.105	.129	.279	.110	.303	.216	.291	.200	.140	.113	.098
11	.188	.100	.120	.280	.120	.303	.212	.290	.199	.135	.112	.098
12	.187	5.75	.112	.281	.120	.303	.210	.289	.198	.130	.110	.098
13	.186	.190	.100	.282	.120	.303	.205	.285	.197	.125	.110	.098
14	.185	.185	.094	.283	.120	.303	.204	.285	.196	.120	.108	.098
15	.184	.190	.098	.284	.120	.303	.200	.285	.195	.115	.107	.098
16	.184	.195	.080	.245	.456	.303	.195	.235	.194	.115	.107	.098
17	.183	.200	2.06	.245	.450	.303	.195	.225	.193	.117	.107	.098
18	.182	.205	4.35	.250	.430	.303	.194	.195	.192	.114	.106	.098
19	.180	.215	8.90	.275	.420	.290	.196	.145	.190	.113	.106	.098
20	.178	.219	1.25	.270	.403	.280	.196	.100	.148	.112	.105	.098
21	.176	.220	.700	.265	.320	.276	.197	.230	.195	.112	.105	.098
22	.171	.220	.350	.250	.342	.273	.197	.150	.142	.120	.105	.098
23	.169	.220	.950	.253	.375	.270	.193	.400	.130	.120	.104	.098
24	.167	.226	.350	.255	.368	.268	.198	.220	.178	.120	.104	.098
25	.165	.231	.340	.250	.360	.264	.199	.212	.176	.121	.103	.098
26	.161	5.30	.335	.245	.352	.260	.192	.217	.174	.121	.103	.099
27	.159	.270	.330	.240	.344	.255	.203	.216	.172	.122	.102	.099
28	.156	.210	.320	.239	.340	.250	.200	.214	.170	.122	.102	.101
29	.154	.223	.315	.234	.331		.200	.212	.169	.122	.101	.102
30	.151	.235	.310	.230	.325		.235	.210	.167	.122	.101	.102
31		.265		.225	.310		.198		.165		.121	.102
MMT		.180	.540	.777	.262	1.07	.291	.308	.351	.247	.132	.102
VOL.		446	1.45	2.01	.721	2.93	.704	.924	.955	.660	.342	.223
EN MILLIONS DE M3												
DEBIT MAXIMAL ANNUEL = 21.5043/S EN JAN												
VOLUME ANNUEL = 11.55 MILLIONS DE M3												
DEBIT MOYEN ANNUEL = 0.37 M3/S												
LAIE D'EAU ECOULEE = 15.2043												

TUNISIE - SASSIN/THALI - RIVIERE D'ABDALLAH
CODE INSEE : 4840101
SURFACE : 683,90 KM²

ANNEE HYDROLOGIQUE 1977-1978
DEBITS MOYENS JOURNALIERS TOTALE EN MM

.	SEP	OCT	NOV	DÉC	JAN	FÉV	MAR	AVR	MAI	JUN	JUL	AOU
1.	.101	.120	.140	.155	.160	.235	.270	.290	.125	.084	.077	.060
2.	.102	.122	.141	.150	.160	.240	.272	.275	.120	.084	.076	.060
3.	.103	.124	.142	.150	.160	.257	.308	.270	.118	.083	.075	.059
4.	.104	.125	.142	.150	.161	.327	.262	.260	.113	.083	.075	.059
5.	.105	.126	.144	.151	.161	.403	.251	.250	.110	.082	.076	.058
6.	.106	.127	.146	.151	.162	.478	.243	.240	.124	.081	.074	.058
7.	.407	.128	.148	.151	.162	.554	.504	.250	.107	.080	.073	.058
8.	.218	16.7	.242	.151	.153	.565	.332	.222	.104	.080	.073	.072
9.	.866	7.24	15.1	.151	.156	.393	.262	.220	.105	.080	.072	.071
10.	.108	.199	1.67	.152	.155	.246	.252	.215	.122	.081	.072	.073
11.	.102	.125	.153	.153	.156	.327	.354	.212	.122	.082	.071	.072
12.	.102	.125	.144	.152	.162	.353	.222	.224	.100	.082	.071	.069
13.	.110	.127	.125	.153	.162	1.16	.222	.215	.120	.083	.072	.069
14.	.111	.122	.173	.153	.152	23.5	.214	.232	.111	.083	.052	.067
15.	.111	.123	.145	.153	.152	.509	.210	.212	.100	.083	.063	.063
16.	.112	.124	.152	.153	.170	.374	.314	.212	.120	.082	.070	.074
17.	.117	.213	.260	.153	.171	.243	.202	.145	.110	.083	.067	.074
18.	.114	.131	.155	.153	.172	.257	.121	.131	.092	.074	.067	.071
19.	.115	15.1	.175	.153	.171	.246	.125	.125	.094	.083	.072	.072
20.	.116	.121	3.35	.153	.175	.263	.211	.172	.078	.064	.059	.116
21.	.110	.131	.253	.153	.175	.214	.157	.171	.126	.083	.156	.107
22.	.121	.131	.152	.154	.180	.251	.125	.143	.224	.073	.065	.072
23.	.117	.132	.123	.152	.175	1.15	.256	.153	.153	.151	.066	.067
24.	.744	.133	.232	.152	.170	.256	.175	.152	.122	.072	.064	.067
25.	.273	.134	.263	.152	.175	.252	.171	.142	.091	.071	.064	.071
26.	27.1	.135	.253	.153	.174	.257	.167	.163	.107	.071	.063	17.2
27.	4.76	.136	.213	.153	.200	.264	.179	.142	.089	.073	.062	7.65
28.	.551	.137	.140	.153	.215	.267	.195	.175	.124	.071	.052	.135
29.	.455	.157	.172	.152	.210		.223	.122	.137	.114	.052	.106
30.	.237	.129	.165	.153	.220		.251	.171	.167	.121	.061	.061
31.		.139		.150	.150		.265		.195		.173	.064

MME 1.12 1.41 1.445 1.20 1.178 1.17 1.32 1.194 1.126 1.053 1.74 1.812

VOL 2.43 3.74 2.19 1.413 1.476 2.13 1.540 1.524 1.58 1.212 1.73 2.41

EN MILLIONS DE M³

DÉBIT MAXIMAL ANNUEL = 131.000 M³/S 10.25 100 3 23 00 1 0 0 M³

VOLUME ANNUEL = 16.51 MILLIARD DE M³

DEBIT MÉDIAN ANNUEL = 0.37 M³/S

LAME D'EAU FONDUE = 25.15M³

TUNISIE HASSI RIMELL RIVIERE RIMELL STATION / SID ARBALLA
NUMERO = 67490101 SURFACE = 683.70 KM2

ANNEE HYDROLOGIQUE 1978-1979
DEBITS MOYENS JOURNALIERS TOTAUX EN M³/S

	SEP	OCT	NOV	DEC	JAN	FEB	MAR	APR	MAY	JUN	JUL	AUG
1	.060	.350	.094	.072	.092	.090	.125	.167	.115	.077	.069	.052
2	.060	2.32	.094	.075	.092	.098	.124	.145	.112	.078	.061	.051
3	.060	1.44	.093	.079	.091	.096	.122	.142	.110	.075	.061	.051
4	.060	.072	.092	.085	.091	.094	.121	.141	.103	.074	.062	.050
5	.052	.092	.091	.103	.078	.082	.120	.141	.102	.073	.063	.049
6	.059	.091	.090	.114	.080	.090	.119	.152	.099	.072	.066	.048
7	.058	.091	.090	.120	.082	.079	.115	.134	.098	.071	.068	.048
8	.058	.090	.090	.071	.084	.077	.117	.132	.097	.070	.072	.048
9	.057	.091	.082	.065	.086	.076	.115	.130	.096	.069	.074	.047
10	.087	.642	16.3	.069	.020	.025	.115	.135	.095	.062	.067	.047
11	.057	.037	3.27	.073	.092	.074	.114	.133	.094	.067	.079	.047
12	.052	.058	.037	.071	.024	.023	.112	.122	.093	.066	.078	.047
13	.056	.085	.267	.072	.027	.022	.110	.121	.092	.065	.077	.047
14	.056	.085	.026	.035	.100	.071	.145	.122	.091	.064	.071	.046
15	.055	.034	.027	.022	.102	.070	.135	.127	.090	.062	.075	.046
16	.055	3.67	.030	.027	.104	.070	.071	.190	.090	.061	.074	.045
17	.055	.146	.038	.101	.106	.069	.010	.195	.099	.057	.072	.045
18	.054	.103	.445	.110	.110	.076	2.84	.197	.088	.057	.070	.045
19	.055	.104	.051	.105	.115	.075	.152	.185	.087	.057	.068	.045
20	.054	.105	.031	.105	.120	.105	.146	.173	.086	.058	.057	.045
21	.054	.104	.035	.105	.119	.101	.145	.175	.085	.057	.066	.044
22	.053	.103	.039	.102	.117	.027	.143	.170	.085	.050	.064	.044
23	.053	.103	.063	.101	.115	.094	.142	.165	.084	.061	.062	.044
24	.052	.102	.048	.020	.113	.095	.160	.158	.084	.062	.061	.044
25	.052	.102	.052	.028	.112	.023	.158	.152	.084	.061	.060	.043
26	.051	.102	.056	.096	.102	1.75	.157	.145	.083	.056	.052	.043
27	.050	.089	.053	.095	.104	.022	.155	.140	.083	.065	.057	.043
28	.047	.098	.063	.095	.100	.089	.153	.135	.081	.065	.056	.043
29	.049	.097	.065	.094	.097		.151	.130	.080	.057	.055	.042
30	.010	.096	.069	.094	.095		.151	.125	.079	.066	.054	.041
31		.957		.093	.092		.149		.078		.051	.041
NOV	.054	.450	.762	.090	.092							
VOL	.139	1.20	1.97	.242	.266	.346	.591	.387	.245	.171	.175	.123
FM	WILLIONS OF \$											
DEBIT MAXIMAL ANNUEL							56.0000000	LE 10 NOV A 2 00 65 "15				
VOLUME ANNUEL							5.86	WILLIONS OF \$				
DEBIT MOYEN ANNUEL							0.19	43/5				
LAME D'EAU TOUTEE							8.564"					

TUNISIE RASSIEN/RELL VIVIERE/RIMELL STATION /S10 ABBALLAH
NUMERO = 4P440101
SURFACE = 183,90 KM²

ANNEE HYDROLOGIQUE 1979-1980
DEBITS MOYENS JOURNALIERS TOTAUX EN M³/S

*	SEP	OCT	NOV	DÉC	JAN	FÉV	MAR	AVR	MAI	JU	JUL	AOU
1	12.6	.025	.054	.075	.060	.070	.114	.075	.122	.059	.049	.050
2	.034	.051	.055	.073	.059	.070	.111	.072	.125	.060	.046	.050
3	.030	.042	.053	.050	.058	.069	.110	.070	.128	.061	.044	.050
4	.028	.024	.035	.032	.057	.069	.105	.062	.130	.052	.040	.051
5	.026	.030	.020	.034	.076	.069	.155	.071	.133	.062	.038	.051
6	.020	.073	.122	.026	.076	.068	18.6	.073	.135	.063	.036	.052
7	.506	.075	.053	.070	.076	.070	8.14	.075	.141	.063	.034	.052
8	.238	.074	.055	.022	.078	.076	3.25	.075	.142	.064	.035	.052
9	.052	.072	.053	.025	.075	.079	.732	.073	.145	.063	.036	.053
10	.078	.053	.061	.073	.075	.080	.110	.072	.148	.063	.036	.053
11	.034	.062	.062	.103	.075	.072	.103	.074	.150	.057	.037	.054
12	.041	.065	.063	.107	.175	.094	.093	.075	.152	.057	.037	.056
13	.044	.063	.064	.114	.174	.094	.076	.075	.155	.053	.033	.055
14	.150	.151	.065	.125	.174	.120	.095	.077	.158	.053	.033	.056
15	.042	.052	.064	.133	.074	.074	.074	.083	.167	.062	.042	.057
16	.052	.052	.067	.113	.074	.096	.093	.072	.170	.070	.041	.052
17	.054	.055	.059	.111	.074	.100	.091	.072	.171	.071	.041	.054
18	.058	.054	.070	.115	.074	.105	.090	.074	3.51	.172	.042	.052
19	.062	.053	.111	.112	.073	.112	.082	.075	1.70	.077	.042	.053
20	.064	.026	.115	.110	.073	.117	.087	.071	.175	.074	.043	.051
21	.057	.022	.073	.073	.073	.125	.086	.100	.206	.075	.044	.051
22	.063	.042	.075	.077	.073	.134	.085	.132	.130	.074	.044	.052
23	.072	.075	.073	.043	.072	.111	.085	.105	.131	.072	.045	.062
24	.077	.072	.213	.075	.072	1.51	.082	.104	.096	.074	.045	.063
25	.075	.053	.022	.074	.072	.110	.081	.110	.078	.075	.046	.053
26	.072	.054	.070	.072	.172	.126	.047	.112	.072	.070	.046	.054
27	.077	.062	.058	.052	.072	.122	.072	.114	.068	.064	.047	.054
28	.071	.062	.070	.072	.070	.123	.078	.115	.050	.062	.047	.055
29	.076	.051	.072	.055	.070	.117	.077	.117	.055	.054	.042	.055
30	.100	.055	.075	.053	.170	.075	.120	.057	.057	.042	.042	.055
31	.055		.062	.070		.074		.058		.040		.057
MOY.	.533	.070	.104	.058	.071	.570	1.07	.072	.273	.067	.042	.056
VOL.	1.38	.186	.272	.235	.121	1.25	2.37	.234	.732	.174	.113	.155
EN MILLIONS DE M ³												

DEBIT MAXIMAL ANNUEL = 48.7013/S LE 1 SEP A 3 HEN 0 MIN

VOLUME ANNUEL = 7.31 MILLIONS DE M³

DEBIT MOYEN ANNUEL = 0.75 "S/S

LARGE D'EAU ECOULEE = 11.41MM

TUNISIE - PASSERELLE

RIVIERE/RIVIÈRE

STATION ASIS ARRAGE

NUMBER = 4F440101

SURFACE = 743.90 KM

ANNEE HYDROLOGIQUE 1980-1981
DEBITS MENSUELS JOURNALIERS TOTaux EN MM/S

	SEP	OCT	NOV	DÉC	JAN	FÉV	MAR	AVR	MAY	JUN	JUL	AUG
1	.065	.064	.056	.061	.153	.122	.114	.084	.073	.062	.036	.0
2	.058	.042	.054	.052	.125	.120	.114	.032	.022	.041	.035	.0
3	.045	.042	.055	.055	.142	.122	.113	.042	.021	.041	.035	.0
4	.058	.052	.055	.056	.150	.122	.112	.072	.020	.040	.034	.0
5	.050	.056	.056	.065	.175	.122	.111	.072	.069	.055	.034	.0
6	.025	.055	.056	.055	.174	.131	.117	.075	.048	.045	.033	.0
7	.020	.050	.052	.055	.170	.132	.112	.076	.017	.043	.032	.0
8	.018	.050	.052	.055	.170	.131	.112	.073	.067	.042	.033	.0
9	.012	.052	.054	.057	.167	.131	.112	.072	.061	.041	.031	.0
10	.019	.053	.054	.057	.163	.132	.102	.073	.045	.031	.023	.0
11	.012	.052	.053	.058	.160	.132	.104	.071	.044	.037	.033	.0
12	.021	.052	.052	.053	.154	.134	.105	.072	.042	.036	.031	.0
13	.020	.057	.056	.053	.152	.135	.107	.067	.041	.036	.031	.0
14	.022	.055	.054	.051	.145	.131	.107	.069	.050	.037	.023	.0
15	.022	.055	.053	.059	.141	.132	.106	.065	.038	.031	.027	.0
16	.023	.054	.053	.073	.132	.134	.106	.065	.052	.037	.027	.0
17	.023	.054	.054	.073	.137	.139	.106	.064	.056	.042	.026	.0
18	.024	.053	.054	.071	.132	.147	.105	.067	.055	.043	.026	.0
19	.024	.052	.055	.118	.125	.141	.115	.079	.054	.045	.025	.0
20	.024	.053	.055	.123	.125	.147	.104	.082	.053	.045	.054	.0
21	.023	.051	.055	.193	.125	.132	.114	.088	.052	.044	.051	.0
22	.022	.051	.056	.193	.126	.130	.115	.087	.051	.043	.047	.0
23	.030	.057	.057	.206	.126	.156	.122	.085	.051	.042	.046	.0
24	.031	.057	.057	.203	.126	.151	.121	.083	.049	.041	.044	.0
25	.035	.053	.059	.213	.127	.142	.121	.082	.049	.041	.042	.0
26	.037	.051	.057	.147	.122	.133	.072	.081	.047	.040	.047	.0
27	.040	.052	.058	.171	.127	.124	.096	.080	.046	.039	.037	.0
28	.116	.052	.050	.165	.128	.115	.092	.078	.047	.033	.034	.0
29	.745	.053	.067	.161	.128	.139	.075	.075	.042	.037	.037	.0
30	.510	.053	.060	.117	.122		.037	.071	.053	.030	.030	.0
31												
	MEAN .649	.053	.056	.563	.255	.112	.104	.075	.058	.043	.034	.0
VOL 1.16	.143	.156	1.45	.684	.641	.279	.197	.154	.125	.097	.0	
EN MILLIONS DE M3												

DEBIT MAXIMAL ANNUEL = 53.90M3/S LE 22 SEP A 17 HEU 45 MIN

VOLUME ANNUEL = 4.92 MILLIONS DE M3

DEBIT MOYEN ANNUEL = 0.16 M3/S

LAKE D'EAU POSSIBLE = 7.20MM

TUNISIE BASSIN/RIVIERE RIVIERE STATION / SIDI ABBALAH
N° 48480101
SUPERFACE = 437,20 KM²

ANNEE HYDROLOGIQUE 1981-1982
DEBITS JOURNAUX JOURNAUXS TOTALS EN M³/S

*	SEP	OCT	NOV	DÉC	JAN	FÉV	MAR	AVR	MAI	JUN	JUL	AOU
1	.041	.045	.041	.046	.096	2.43	1.63	1.35	2.71	.155	.075	.043
2	.042	.043	.074	.082	.095	2.73	1.67	1.33	2.76	.159	.075	.052
3	.042	.041	.072	.080	.094	2.74	1.54	1.37	3.01	.157	.074	.050
4	.043	.040	.059	.077	.093	2.67	1.54	1.37	3.00	.147	.074	.070
5	.044	.038	.065	.076	.092	2.67	1.51	1.35	2.52	.142	.073	.071
6	.044	.037	.062	.073	.092	2.56	1.58	1.35	2.70	.151	.073	.072
7	.045	.036	.061	.070	.091	2.47	1.45	1.35	1.48	.132	.068	.073
8	.045	.035	.060	.058	.071	2.36	1.42	1.35	1.47	.124	.067	.074
9	.047	.035	.052	.067	.070	2.34	1.52	1.34	1.51	.123	.066	.075
10	.048	.033	.052	.046	.049	2.32	1.37	1.34	1.55	.120	.065	.074
11	.047	.035	.053	.052	.049	2.31	1.75	1.35	1.53	.114	.065	.074
12	.043	.032	.053	.055	.048	2.22	1.71	1.37	1.51	.112	.064	.077
13	.048	.032	.052	.055	.046	2.24	1.71	1.34	1.51	.111	.064	.077
14	.049	.032	.050	.045	.046	2.23	1.72	1.35	1.55	.105	.063	.073
15	.050	.032	.050	.055	3.53	2.12	1.77	1.35	.175	.103	.063	.073
16	.051	.031	.062	.055	32.3	2.15	1.77	1.36	.320	.102	.062	.072
17	.052	.031	.054	.061	5.93	2.11	1.77	1.37	.310	.100	.061	.072
18	.053	.031	.070	.054	1.75	2.07	1.77	1.36	.221	.078	.051	.072
19	.054	.031	.074	.051	95.6	2.05	1.77	1.39	.225	.096	.062	.071
20	.055	.030	.078	.051	3.50	2.01	1.77	2.89	.240	.092	.060	.042
21	.057	.036	.042	.040	2.27	1.20	1.27	4.17	.250	.038	.051	.032
22	.057	.140	.030	.035	2.22	1.24	1.25	4.33	.240	.035	.051	.043
23	.057	.138	.036	.031	2.20	1.87	1.24	4.46	.251	.024	.052	.034
24	.058	.125	.035	.031	2.59	1.57	4.22	3.66	.221	.082	.062	.025
25	.060	.121	.032	.029	2.88	1.74	1.57	3.17	.21	.042	.045	.025
26	.054	.115	.100	.029	2.88	1.71	1.41	3.72	.205	.031	.041	.037
27	.056	.104	.026	.021	2.88	1.68	1.41	2.55	.126	.079	.065	.038
28	.052	.102	.024	.013	2.48	1.56	1.40	2.55	.121	.073	.064	.042
29	.050	.097	.042	.017	3.01	1.43	2.73	.132	.122	.059	.050	.020
30	.048	.093	.041	.016	2.42	1.32	2.71	.171	.076	.057	.020	
31		.094		.096	3.40		1.51		.173		.067	.021
MOY	.051	.054	.074	.032	5.13	2.21	1.94	2.02	1.5	.105	.056	.072
VOL	.211	.226	.192	.220	16.4	5.34	4.23	5.43	2.62	.251	.176	.212
EN MILLIONS DE M ³												

DEBIT MAXIMAL ANNUEL = 306.00M³/S LE 12 JAN + 11 FEB + 10 MAR

VOLUME ANNUEL = 15.45 MILLIONS DE M³

DEBIT MOYEN ANNUEL = 1.75 M³/S

LARGE D'EAU ECRASÉE = 53.30MM

TUNISIE BASSIN/RIMELL RIVIERE/RIMELL STATION /SID ABBALLAH/
N°HEDO # 42480191
SURFACE = 133,20 KM²

ANNEE HYDROLOGIQUE 1982-1983
DEBITS MOYENS JOURNAIERS TOTALE EN M³/S

*	SEP	OCT	NOV	DÉC	JAN	FÉV	MAR	AVR	MAY	JUN	JUL	AUG
1	.090	.088	3.54	1.10	.420	.720	.415	.254	.208	.112	.026	.072
2	.090	.078	1.10	1.20	.515	.700	.410	.250	.210	.115	.025	.072
3	.070	.075	.941	1.22	.410	.650	.405	.255	.215	.115	.025	.072
4	.090	.047	.941	1.24	.415	.650	.400	.252	.214	.114	.022	.074
5	.049	.047	.843	1.30	.400	.620	.395	.250	.218	.113	.021	.074
6	.039	.047	.741	1.35	.370	.530	.395	.245	.220	.112	.020	.072
7	.037	.031	.741	1.33	.370	.540	.380	.241	.214	.111	.019	.071
8	.037	.033	.746	1.35	.375	.520	.375	.243	.211	.110	.019	.071
9	.046	.032	.862	1.25	.370	.557	.370	.236	.206	.102	.018	.066
10	.046	.022	.823	1.27	.362	.560	.365	.235	.196	.104	.017	.064
11	.074	.021	.731	1.15	.342	.555	.360	.231	.191	.103	.017	.063
12	.081	.026	.702	1.13	.312	.553	.355	.220	.185	.104	.016	.064
13	.075	.021	12.1	1.10	.325	.540	.350	.224	.148	.105	.016	.065
14	.057	.091	17.2	1.16	1.23	.530	.365	.222	.154	.104	.015	.064
15	.073	.022	4.12	1.05	1.20	.510	.360	.220	.151	.107	.016	.064
16	.041	.023	3.42	1.02	1.18	.500	.375	.221	.155	.103	.017	.062
17	.074	.023	4.60	1.10	1.14	.495	.370	.215	.150	.102	.016	.062
18	.085	.024	3.21	.953	1.12	.485	.375	.217	.149	.110	.017	.062
19	.075	.024	1.59	.963	1.10	.490	.370	.223	.142	.111	.017	.062
20	.035	.025	1.45	.930	1.00	.470	.315	.214	.140	.112	.016	.062
21	.086	.026	1.40	.920	1.06	.465	.310	.202	.135	.113	.017	.062
22	.026	13.7	1.17	.913	1.07	.480	.320	.201	.131	.117	.017	.065
23	.046	4.12	1.26	.979	.95	.455	.310	.195	.130	.114	.016	.064
24	.046	2.11	1.15	.895	.901	.460	.325	.171	.129	.115	.016	.064
25	.047	2.05	1.04	.811	.931	.450	.320	.158	.122	.114	.016	.063
26	-	2.05	.950	.811	.910	.445	.315	.157	.127	.113	.016	.063
27	-	2.05	1.03	.870	.730	.430	.292	.157	.126	.112	.016	.062
28	.076	2.12	1.05	.840	.750	.420	.290	.157	.127	.116	.016	.061
29	.060	20.2	1.10	.750	.720	-	.276	.174	.126	.112	.016	.061
30	.086	14.7	1.15	.740	.700	-	.272	.205	.172	.113	.016	.061
31	-	123.	-	.530	.750	-	.270	-	.170	-	.016	.060
MOY												
VOL												
EN MILLIONS DE M³												
DEBIT MAXIMAL ANNUEL = 1340.000M³/S LE 11 NOV + 72 HEU 30 MIN												
VOLUME ANNUEL = 72.83 MILLIONS DE M³												
DEBIT MOYEN ANNUEL = 2.55 M³/S												
LAME D'EAU ECHELLE = 116.73MM												

DEBIT MAXIMAL ANNUEL = 1340.000M³/S LE 11 NOV + 72 HEU 30 MIN

VOLUME ANNUEL = 72.83 MILLIONS DE M³

DEBIT MOYEN ANNUEL = 2.55 M³/S

LAME D'EAU ECHELLE = 116.73MM

TUNISIE DASSIN/RIMELL RIVIERE/RIMELL STATION /SID ABBALLAH
NUMERO # 4P6R0101 SURFACE# 193,20 KM²

ANNEE HYDROLOGIQUE 1982-1983

DEBITS MOYENS JOURNAIERS TOTALE EN M³/S

#	SEP	OCT	NOV	DÉC	JAN	FÉV	MAR	AVR	MAY	JUN	JUL	AUG
1	.020	.035	3.54	1.15	.320	.720	.415	.265	.208	.112	.096	.072
2	.020	.035	1.19	1.20	.515	.700	.410	.262	.210	.114	.095	.074
3	.020	.035	.941	1.22	.410	.650	.405	.255	.215	.115	.095	.077
4	.020	.037	.941	1.24	.415	.650	.400	.252	.216	.114	.097	.074
5	.049	.037	.841	1.31	.400	.620	.395	.251	.219	.113	.093	.074
6	.038	.032	.841	1.25	.320	.520	.395	.246	.220	.112	.090	.072
7	.042	.031	.341	1.33	.730	.520	.382	.241	.211	.113	.090	.071
8	.047	.033	.846	1.35	.725	.520	.375	.242	.211	.115	.091	.077
9	.046	.033	.862	1.25	.720	.507	.370	.235	.206	.112	.092	.066
10	.045	.033	.823	1.27	.702	.560	.365	.234	.196	.114	.090	.064
11	.034	.033	2.11	1.15	3.42	.555	.580	.251	.146	.117	.090	.062
12	.043	.033	2.17	1.13	2.12	.551	.555	.252	.145	.106	.092	.054
13	.043	.031	19.1	1.22	1.25	.540	.550	.224	.144	.104	.093	.056
14	.051	.031	17.2	1.25	1.23	.532	.545	.222	.154	.105	.093	.054
15	.045	.032	4.12	1.05	1.20	.510	.540	.221	.151	.107	.093	.050
16	.041	.033	3.40	1.02	1.18	.500	.575	.220	.155	.103	.092	.047
17	.024	.033	4.60	1.10	1.14	.495	.550	.215	.151	.102	.092	.049
18	.025	.034	1.21	1.51	1.12	.495	.525	.210	.148	.110	.091	.048
19	.015	.034	1.59	1.63	1.10	.492	.510	.202	.142	.111	.091	.046
20	.035	.035	1.45	1.30	1.04	.470	.515	.204	.140	.112	.092	.046
21	.056	.025	1.40	0.70	1.06	.465	.510	.202	.135	.113	.089	.045
22	.026	17.7	5.17	2.11	1.52	.451	.505	.201	.131	.111	.087	.045
23	.048	4.31	1.24	1.21	1.24	.455	.500	.195	.130	.114	.084	.044
24	.046	2.13	1.15	1.25	1.26	.450	.505	.194	.129	.115	.085	.044
25	.047	2.05	1.04	1.01	1.23	.450	.500	.184	.122	.116	.085	.043
26	-	2.05	0.50	2.11	1.10	.445	.475	.177	.127	.117	.086	.043
27	-	2.05	1.73	2.70	1.30	.430	.472	.177	.126	.114	.084	.043
28	.026	2.12	1.05	1.40	1.50	.420	.470	.170	.125	.116	.087	.042
29	.026	20.2	1.10	1.50	1.20	-	.274	.125	.124	.112	.082	.041
30	.026	14.7	1.15	1.20	1.00	-	.272	.205	.122	.112	.081	.041
31	-	123.	-	.550	.250	-	.270	-	.120	-	.081	.040
MOY												
VOL												
EN MILLIONS DE M³												
086 6.25 17.1 1.05 4.40 .513 .332 .221 .164 .113 .088 .055												
223 16.7 44.2 2.42 12.0 1.24 .902 .572 .430 .285 .237 .145												

DEBIT MAXIMAL ANNUEL = 1340.00M³/S LE 11 NOV A 72 HEU 30 MINVOLUME ANNUEL = 79.83 MILLIONS DE M³DEBIT MOYEN ANNUEL = 2.53 M³/S

LAME D'EAU RECULEE = 116.73MM

TIRAGE	ASSEINNARELL		REVIERE RIMMELL		STATION ASSEINNARELL							
	NOMBRE	SURFACE	NOMBRE	SURFACE	NOMBRE	SURFACE						
ANNEE HYDROLOGIQUE 1983-1984												
DEBITS MOYENS JOURNALIERS TOTaux EN M3/S												
	SEP	OCT	NOV	DÉC	JAN	FÉV	MAR	AVR	MAY	JUN	JUL	AOU
1	.112	.140	.230	.174	.121	.125	.125	.122	.106	.091	.062	.053
2	.110	.125	.225	.170	.120	.202	.122	.120	.102	.090	.068	.051
3	.108	.271	.218	.181	.118	.205	.120	.112	.100	.090	.067	.051
4	.104	.452	.215	.162	.116	.207	.115	.114	.096	.088	.060	.051
5	.101	.357	.212	.164	.117	.210	.112	.113	.093	.086	.065	.051
6	.102	.232	.205	.170	.112	.215	.110	.112	.095	.086	.066	.051
7	.100	.212	.200	.172	.114	.220	.112	.104	.094	.085	.063	.052
8	.079	.145	.350	.185	.115	.221	.125	.125	.101	.091	.063	.051
9	.098	.133	.450	.184	.117	.222	.122	.106	.100	.095	.061	.052
10	.092	.115	.250	.162	.114	.230	.110	.104	.086	.076	.050	.052
11	.096	.110	.175	.170	.120	.231	.104	.101	.087	.073	.053	.052
12	.071	.116	.170	.177	.122	.226	.106	.104	.082	.072	.053	.052
13	.046	.124	.160	.176	.125	.236	.106	.104	.087	.074	.051	.051
14	.072	.103	.155	.172	.120	.220	.096	.094	.074	.064	.051	.052
15	.049	.111	.150	.157	.132	.225	.102	.097	.071	.064	.052	.052
16	.078	.097	.162	.165	.125	.220	.103	.091	.071	.056	.053	.051
17	.076	.097	.161	.161	.126	.121	.103	.097	.072	.056	.051	.051
18	.071	.097	.146	.164	.137	.185	.140	.092	.079	.056	.054	.051
19	.059	.118	.165	.153	.120	.175	.120	.100	.078	.064	.051	.051
20	.075	.375	.147	.152	.142	.155	.110	.163	.104	.076	.056	.051
21	.079	1.52	.152	.161	.147	.155	.170	.151	.077	.068	.056	.051
22	.077	.171	.151	.166	.151	.151	.161	.151	.152	.075	.054	.051
23	.071	.119	.155	.153	.155	.145	.155	.145	.131	.072	.053	.051
24	.105	.210	.153	.160	.158	.145	.150	.150	.132	.076	.054	.051
25	.110	.275	.143	.153	.152	.152	.152	.145	.132	.076	.054	.051
26	.112	.262	.154	.153	.155	.152	.140	.137	.073	.073	.054	.050
27	.121	.260	.156	.155	.170	.130	.156	.123	.077	.075	.054	.050
28	.125	.255	.153	.152	.175	.125	.125	.115	.077	.072	.053	.051
29	.130	.256	.170	.123	.130	.100	.151	.111	.076	.073	.052	.053
30	.115	.241	.125	.124	.134		.120	.107	.077	.074	.053	.051
31		.235		.123	.120		.124		.072		.051	.050
VOL.												
VOL.												
EN MILLIONS DE m³												

DEBIT MAXIMAL ANNUEL = 22.00M3/S LE 2 OCT A 2 HEU 40 MIN
 VOLUME ANNUEL = 4.97 MILLIONS DE m³
 DEBIT MOYEN ANNUEL = 0.15 M3/S
 LAIE 3 FAIS ECRUEE = 7.26MM

111 185511210000

BUTTERFIELD

STATION 1510 ANDALLAH 031
NUMBER 4 APR 80101
INTERFERE 400,20 KEPMETER DEMANDS 1984-1985
SERIAL NUMBER 19177911525 TOTAL EN 1125

PER	PER	PER	PER	JAN	FEB	MAR	APR	MAY	JUN	JUL	AUG	SEP
.055	.003	.010	.012	7.37	2.70	3.75	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	1
.056	.048	.051	.053	5.65	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2
.057	.059	.060	.074	6.74	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	3
.058	.040	.025	.015	4.54	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	4
.059	.073	.022	.020	3.25	2.76	2.76	2.76	2.76	2.76	2.76	2.76	5
.060	.077	.025	.022	5.68	2.76	2.76	2.76	2.76	2.76	2.76	2.76	6
.061	.077	.025	.022	5.34	2.76	2.76	2.76	2.76	2.76	2.76	2.76	7
.062	.073	.024	.022	5.78	2.74	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	8
.063	.073	.024	.022	4.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	9
.064	.355	.015	.020	6.33	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	10
.065	.362	.015	.022	7.40	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	11
.066	.129	.065	.061	2.72	5.49	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	12
.067	.174	.070	.055	2.57	5.57	10.2	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	13
.068	.065	.070	.065	2.50	1.74	3.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	14
.069	.055	.070	.065	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	15
.070	.044	.012	.040	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	16
.071	.112	.014	.022	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	17
.072	.072	.012	.022	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	18
.073	1.05	.022	.022	2.70	2.70	5.72	2.72	2.72	2.72	2.72	2.72	19
.074	.632	.075	.072	2.17	2.72	3.17	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	20
.075	.126	.077	.072	1.95	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	21
.076	.082	.072	.073	1.62	2.75	3.55	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	22
.077	.070	.072	.075	1.52	4.55	5.70	2.74	2.74	2.74	2.74	2.74	23
.078	.078	.075	.072	1.52	3.58	3.10	2.72	2.72	2.72	2.72	2.72	24
.079	.071	.072	.072	1.52	4.09	3.70	2.70	2.70	2.70	2.70	2.70	25
.080	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	26
.081	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	27
.082	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	28
.083	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	29
.084	.076	.072	.075	1.67	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	30
.085	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	31
.086	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	32
.087	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	33
.088	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	34
.089	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	35
.090	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	36
.091	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	37
.092	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	38
.093	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	39
.094	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	40
.095	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	41
.096	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	42
.097	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	43
.098	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	44
.099	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	45
.100	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	46
.101	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	47
.102	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	48
.103	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	49
.104	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	50
.105	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	51
.106	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	52
.107	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	53
.108	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	54
.109	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	55
.110	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	56
.111	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	57
.112	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	58
.113	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	59
.114	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	60
.115	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	61
.116	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	62
.117	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	63
.118	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	64
.119	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	65
.120	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	66
.121	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	67
.122	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	68
.123	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	69
.124	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	70
.125	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	71
.126	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	72
.127	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	73
.128	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	74
.129	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	75
.130	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	76
.131	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	77
.132	.076	.071	.072	1.67	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	2.77	78
.133	.077	.072	.075	1.70	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	2.75	79
.134	.076	.071	.072	1.67</td								

TUNISIE DASSIN/THIELL RIVIERE/THIELL STATION TICID ARRABLIEN
N° DÉPARTEMENTAL : 48420151
SURFACE : 683.95 KM²

ANNEE HYDROLOGIQUE 1985-1986
DEBITS MOYENS JOURNALIERS TOTALS EN M³/S

	JAN	FEB	MAR	AVR	MAY	JUN	JUL	AUG	SEP	OCT	NOV	DÉC
1	.074	.117	.114	.130	.114	.100	.154	.134	.105	.072	.080	.049
2	.074	.047	.114	.131	.116	.100	.153	.132	.086	.072	.081	.049
3	.075	.047	.115	.133	.117	.100	.152	.130	.086	.063	.081	.049
4	.075	.047	.115	.133	.116	.099	.143	.124	.069	.064	.081	.048
5	.076	.037	.117	.134	.115	.099	.141	.124	.058	.079	.079	.048
6	.077	3.45	.114	.132	.114	.078	.163	.125	.150	.055	.078	.048
7	.078	2.25	.119	.140	.113	.098	.171	.122	.115	.054	.075	.048
8	.080	2.05	.120	.141	.113	.098	.165	.123	.049	.053	.074	.048
9	.082	.114	.121	.142	.112	.097	.171	.123	.068	.056	.072	.047
10	.085	.093	.120	.141	.112	.096	.171	.118	.058	.051	.070	.047
11	.099	.028	.112	.143	.112	.128	.171	.112	.054	.058	.067	.049
12	.090	.021	.104	.133	.111	.110	.171	.115	.049	.052	.064	.049
13	.093	.022	.101	.133	.111	.112	.171	.114	.051	.054	.064	.049
14	.098	.023	.102	.137	.110	.104	.174	.112	.057	.059	.064	.049
15	.105	.024	.103	.136	.110	.113	.171	.113	.054	.063	.067	.050
16	.130	.026	.103	.135	.102	.120	.187	.113	.052	.064	.059	.057
17	.127	.097	.104	.134	.109	.122	.140	.102	.047	.048	.057	.051
18	.160	.028	.105	.133	.108	.124	.153	.107	.051	.056	.059	.057
19	.143	.022	.106	.132	.107	.124	.174	.106	.049	.057	.054	.057
20	.138	.100	.105	.130	.107	.130	.174	.105	.053	.061	.062	.067
21	.134	.103	.110	.128	.106	.132	.174	.104	.046	.070	.053	.067
22	.129	.104	.112	.124	.106	.129	.171	.102	.045	.071	.051	.066
23	.122	.105	.111	.127	.105	.120	.173	.103	.048	.072	.049	.068
24	.103	.107	.114	.111	.105	.122	.177	.102	.046	.074	.049	.067
25	.068	.110	.115	.113	.104	.130	.191	.104	.047	.075	.051	.067
26	.147	.111	.115	.102	.104	.147	.194	.104	.066	.077	.050	.067
27	.147	.114	.120	.104	.107	.147	.177	.104	.068	.077	.050	.067
28	.147	.126	.122	.112	.103	.150	.174	.103	.069	.074	.049	.066
29	.147	.126	.126	.103	.102		.151	.072	.070	.073	.049	.071
30	.072	.129	.120	.105	.102		.154	.071	.071	.073	.049	.071
31		.115		.112	.101		.177		.071		.060	.072
Moy	.144	.223	.117	.129	.109	.116	2.36	.112	.126	.063	.062	.057
VOL.	.373	.745	.223	.146	.292	.234	5.33	.283	.377	.172	.160	.154
EN MILLIONS DE m ³												

DEBIT MAXIMAL ANNUEL = 51.20M³/S LE 16 MARS A 2 HEU 0 MIN

VOLUME ANNUEL = 10.35 MILLIONS DE M³

DEBIT MOYEN ANNUEL = 0.33 M³/S

LAME D'EAU ECOUTEE = 15.15M³

TUNISIE RÉPUBLIQUE DE TUNISIE RIVERFERRÈRE STATION / SIDI ABDELLAH
CODE : 48440101 SURFACE : 633,00 KM²

ANNÉE GÉNÉRALE 1986-1987
DÉBITS MÉTIERS JOURNALIERS TOTALISÉ EN MM/S

	SEP	OCT	NOV	DÉC	JAN	FÉV	MAR	AVR	MAI	JUIN	JUL	AOU
1	.048	.031	.160	.131	.121	.211	.240	.253	.150	.330	.104	.073
2	.048	.754	.150	.125	.135	.212	.212	.111	.140	.310	.102	.072
3	.048	.275	.150	.143	.179	.225	.204	.256	.135	.240	.100	.070
4	.048	.122	.145	.140	.121	.210	.122	.169	.126	.270	.098	.069
5	.048	.275	.140	.135	.159	.205	.122	.300	.120	.250	.097	.064
6	.048	.125	.133	.125	.158	.120	.127	.260	.115	.250	.095	.067
7	.049	.105	.122	.120	.148	.165	.183	.243	.131	.242	.094	.065
8	.049	.075	.125	.115	.153	.175	.179	.230	.108	.230	.093	.065
9	.049	.080	.122	.111	.158	.158	.176	.210	.107	.220	.092	.065
10	.049	.070	.121	.118	.163	.152	.172	.193	.096	.212	.090	.065
11	.050	.052	.124	.122	.158	.155	.159	.182	.124	.230	.095	.067
12	.050	.055	.127	.123	.159	.135	.154	.175	.121	.242	.094	.067
13	.051	.055	.448	.124	.154	.220	.147	.159	.097	.135	.095	.065
14	.051	.673	.145	.145	.154	.112	.165	.135	.134	.170	.094	.060
15	.052	.772	.127	.155	.158	.163	.140	.115	.087	.157	.093	.070
16	.053	12.2	.127	.167	.158	.120	.152	.425	.075	.155	.092	.077
17	.053	.914	.127	.155	.158	.356	.155	.375	.074	.152	.091	.075
18	.054	1.11	33.2	.143	.224	.316	.155	.335	.070	.150	.094	.076
19	.054	.472	15.2	.121	.242	.313	.152	.313	.072	.147	.093	.072
20	.055	.4.27	4.13	.215	.288	.515	.151	.295	.072	.142	.112	.070
21	.056	.262	.436	.225	.215	.295	.142	.275	.064	.135	.111	.058
22	.058	.111	.242	.231	.119	.226	.121	.223	.052	.130	.105	.057
23	.059	.125	.225	.215	.121	.257	.161	.241	.059	.123	.103	.055
24	.060	.122	.223	.267	.176	.251	.145	.233	.053	.123	.096	.055
25	.061	.324	4.13	4.25	.172	.227	.152	.212	.054	.122	.095	.048
26	.062	.111	5.27	1.45	.124	.251	.195	.233	.054	.122	.091	.062
27	.063	.105	.482	1.15	.139	.270	.161	.121	.052	.112	.094	.051
28	.064	.111	.227	.611	.194	.257	.182	.121	.050	.115	.094	.050
29	.095	5.47	.265	.222	.199	.224	.172	.170	.320	.112	.382	.058
30	272.	2.31	.213	.214	.204			.175	.185	.370	.105	.372
31								.180		.360		.077
												.055
avg 9.12	1.77	4.11	.379	.204	.677	.174	.593	.115	.124	.093	.073	
VOL 23.6	4.75	10.6	1.02	.546	1.64	.465	1.54	.508	.476	.248	.187	
EN MILLIONS DE M ³												

DÉBIT MAXIMAL ANNUEL = 1360,000 M³/S LE 10 SEP A 11 HEU 45 MIN

VOLUME ANNUEL = 45,46 MILLIONS DE M³

DÉBIT MOYEN ANNUEL = 1.44 M³/S

TAUX A FAIRE ATTENDRE = 65,47%

FIN

94

VUES