



MICROFICHE N°

03069

République Tunisienne

MINISTÈRE DE L'AGRICULTURE

CENTRE NATIONAL DE  
DOCUMENTATION AGRICOLE  
TUNIS

الجمهورية التونسية  
وزارة الفلاحة

المركز الوطني  
للتوصيف الفلاحي  
تونس

F 1

-- MM 1960

- - - - - D - S - E - T - P - S - E - T - E - S - E - - - - -

DIVISION DES RESSOURCES EN EAU

-- 504 --

NOTE HYDROLOGIQUE

SUR L'OUED HATAS A KHANOUY ALKHORI

JUIN 60.

BOUZAIANE  
GIRARD

- - - - - S - E - T - P - S - E - T - E - S - E - - - - -

~~MISSION DES POMMARDRES EN EAU~~

~~SERVICE HYDROLOGIQUE~~

~~MISSION CIVIQUE FRANÇAISE~~

~~SECTION HYDROLOGIE~~

Convention 61

NOTE HYDROLOGIQUE SUR L'OUED RABAR

A BRANCHER A LA PAGE

**A. BOZELAIN**  
Ingénieur Principal  
Hydrologie - O.P.E. - O.P.

**G. GIZARS**  
Directeur de Recherches  
Hydrologie - O.P.S.T.D.M.

Délégués : E. MICHONI

A. TADIFIX  
Adjoint et agent Technique

L'ONCQD MONTAGNE D'AFRIQUE - SÉNÉGAL

Code 2 11 ou 7 104

N° Micromagnétiques : 48630110

1.- Situation :

La station de Khangout-Slougut est située sur la branche Sud de l'Oued Zémat, apposée Oued Metah, à 1 Km à l'aval du gué de l'Oued Metah sur la piste NC 91 reliant Kassavine à Néfara et à la sortie de la plaine de Foussana.

La superficie du bassin versant contrôlé à cette station est de 250 Km<sup>2</sup>.

Les coordonnées de la station sont les suivantes :

Latitude : 20,341 Gr Nord

Longitude : 6,230 Gr Est

(Carte au 1/50.000 de Djibouti-Sénégal N° 75 - carte 1 KB)

2.- Historique :

La station hydroélectrique actuelle de Khangout-Slougut, la plus en aval sur l'Oued Metah, a été installée par le projet P.A.C - P.P.H.T.C. le 4 Août 1955 et exploitée par ce projet jusqu'en Août 1960.

Elle venait en remplacement d'une station hydroélectrique du D.I.D.H. située 2 Km à l'aval, appelée Oued Metah ou Djebli. Ici où comprenait 2 éclusants d'échelle installés en 1901, très irrégulièrement entre 1902 à 1904 et détruits par une crue en 1905.

Les résultats des deux années complètes de mesure 1954-55 et 1955-56 ont été consignés dans une annexe du rapport final du projet "Oued Metah - station hydroélectrique de Khangout-Slougut enregistré à la D.R.E. (N° 71-16) 1/57".

Nous avons trouvé dans cette annexe des renseignements sur l'historique de cette station que nous avons utilisés ici.

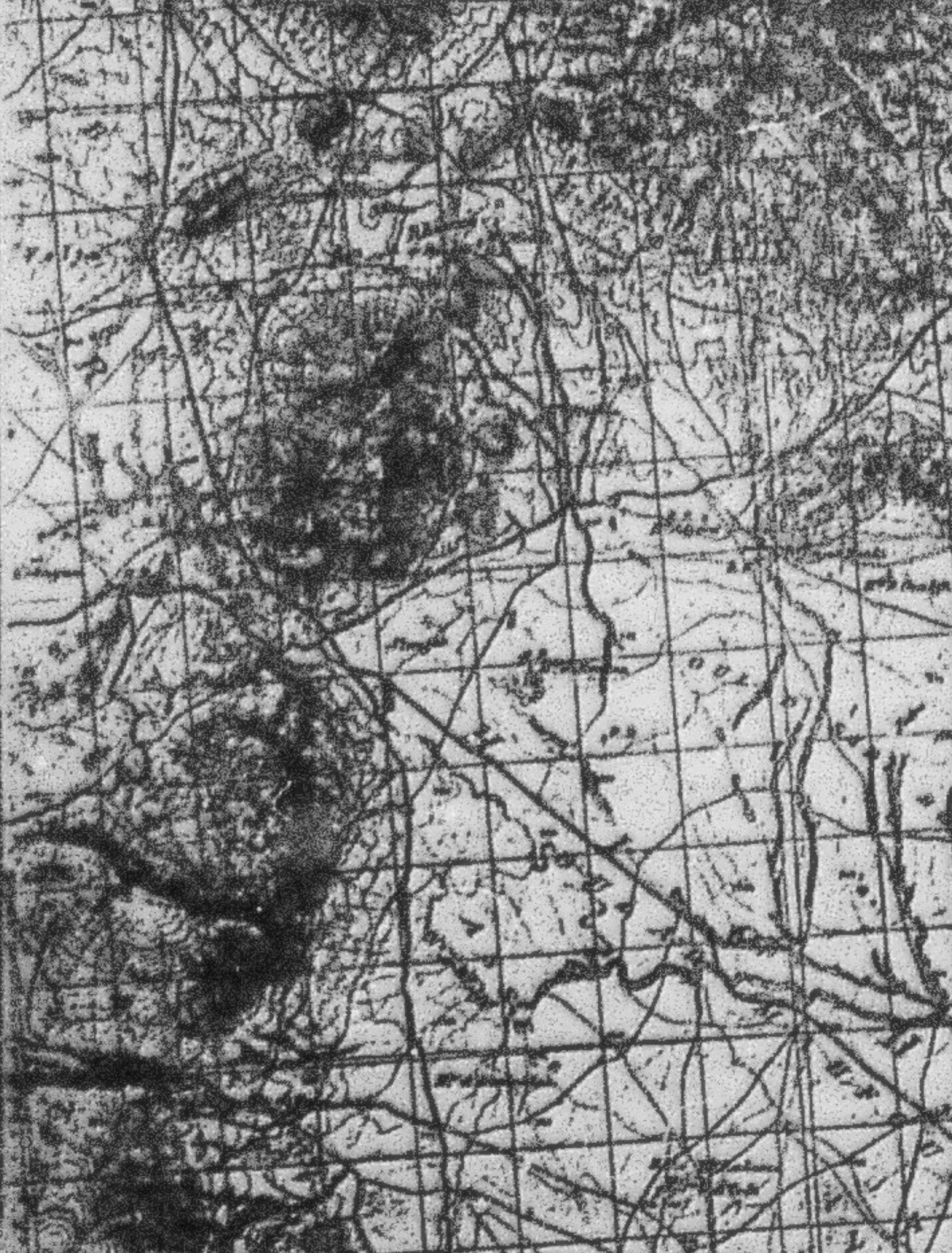
La station était équipée en Août 1955 d'une batterie d'échelles de crues de 0 à 5 m et d'un limnigraphie à bulles HEMIPIG dont la prise était calée à la cote zéro de l'échelle.

Lors de la crue du 30 Octobre 1955, il y eut un important dégagement du fond du lit sur la partie comprise entre les échelles et le gué de telle sorte qu'à l'abri de la base de l'échelle 6 se situe d'eau.

\*\*\*

STATION HYDROMETRIQUE  
DE LOUED HATAB A  
KHANGUET SLOUGHI

Entre la sortie de Dabat Bouzid  
N 35° 00' 55" E 0 00° 00'



Il semble bien que depuis cette date, l'observateur et les équipes de jaugeages ont considéré que l'ensemble de l'échelle avait été fictivement déplacé de 1 mètre vers le bas.

Il est fait mention dans les compte-rendus d'activités de la Zone des indications suivantes :

\* le 31/3/67 on note pour la crue du 21/3/67 hauteur maximum à l'échelle 1,20 m H max à l'échelle décoloration 0,07 m - H maximum au limnigraphie 0,14 m.

Le 1/4/67 un jaugeage d'étiage à la cote 0,85 indiquerait que pour différencier les deux éléments de basses eaux celui du bas est indiqué par le signe moins.

Ceci est confirmé par les observations faites après les crues du 5-5 Mai 1967 et du 8-9 Juin 1967.

Maxi échelle 1,00

Maxi échelle à décoloration 1,05 m

Maxi limnigraphie 0,80

étiage à - 0,85

1

Le 2/11/68 il est noté que les numéros de l'échelle 50-500 sont effacés

Le 19/12/69 un élément d'échelle de 1 m est ajouté au support qui est dans l'eau.

Il semble d'après les consultations des rapports de la zone que les éléments d'échelles visibles en 1977 sont toujours ceux installés par le projet F A O mais que les cotes lues ont toujours été majorées de un mètre.

Toujours est-il qu'un doute sur la valeur des hauteurs d'eau doit subsister dans cette étude. Nous verrons dans la suite, de l'étude que les relevés utilisés ont toujours donné pour les cotes minimales, des débits des valeurs acceptables.

Notons les cotes à l'étiage de 0,15 m en Février 1977 et de 0,21 m Novembre .

### 3.- Les mesures

#### 3.1 : La limnémtrie. 1961-1964

Les observations limnémtriques faites sur les deux éléments d'échelles de la station B I R M du Djebel Haoua pour les années 1962-63 et 1963-64 existent mais sont très irrégulières et ne peuvent faire l'objet d'une exploitation valable, car nous ignorons la section et la courbe d'échellenage.

1954-1965

Pendant la durée du projet PRITC, la limnédrie a été correctement contrôlée et le déroulement des deux années 1954-55 et 1955-56 a permis de reconstituer les hydrogrammes des principales crues.

1967-1975

A partir de 1967, l'échelle installée en Août 1964 a toujours été utilisée. Elle possède donc cet élément négatif installé en Juil. 1955.

L'observateur habitait à proximité et surveillait en même temps un pluviographe SIAP à jauge à basculeurs nécessaires.

Depuis 1957, cette station a été intégrée dans le réseau hydrographique du service hydrologique dont l'équipe basée à Shetka est chargée d'assurer le fonctionnement.

Malheureusement, les difficultés d'accès à cette station, les manques permanents d'air comprimé et de papier diagrame pour le limnigraphie ont fait que les mesures et les enregistrements recueillis sont de très mauvaise qualité. Ceci est d'autant plus regrettable que l'observateur était peu conscientisé.

La station n'a pas été endommagée lors des crues de l'automne 1968 et le limnigraphie a été démonté en Avril 1974. Les observations de hauteur d'eau ont cessé au cours de l'année 1975.

Actuellement, cette station n'est plus qu'un point de mesure d'étiage où le service hydrologique effectue un jaugage de contrôle des brancards tous deux mois par mois.

En Novembre 1977 l'échelle limnédrique se composait de 5 éléments visibles de 0 à 5 mètres.

L'ensemble des relevés de l'observateur et des déroulements des enregistrements limnographiques a été saisi informatiquement (période Septembre 1958 - Avril 1975).

Quelques lectures d'enregistrement existent en 1967, mais elles deviennent très nombreuses en 1968 et 1969.

Après 1969 toutes les observations par lecture existent.

Il est possible d'obtenir à partir d'une bonne partie de cette limnédrie des informations sur les crues enregistrées puis il ne nous semble pas invraisemblable de vouloir reconstituer une chronologie suivie des débits moyens journaliers à cette station.

.../...

1954-1965

Pendant la durée du projet PRITC, la limnédrie a été correctement contrôlée et le déroulement des deux années 1954-55 et 1955-56 a permis de reconstituer les hydrogrammes des principales crues.

1967-1975

A partir de 1967, l'échelle installée en Août 1964 a toujours été utilisée. Elle possède donc cet élément négatif installé en Juil. 1955.

L'observateur habitait à proximité et surveillait en même temps un pluviographe SIAP à jauge à basculeurs nécessaires.

Depuis 1957, cette station a été intégrée dans le réseau hydrographique du service hydrologique dont l'équipe basée à Shetka est chargée d'assurer le fonctionnement.

Malheureusement, les difficultés d'accès à cette station, les manques permanents d'air comprimé et de papier diagrame pour le limnigraphie ont fait que les mesures et les enregistrements recueillis sont de très mauvaise qualité. Ceci est d'autant plus regrettable que l'observateur était peu conscientisé.

La station n'a pas été endommagée lors des crues de l'automne 1968 et le limnigraphie a été démonté en Avril 1974. Les observations de hauteur d'eau ont cessé au cours de l'année 1975.

Actuellement, cette station n'est plus qu'un point de mesure d'étiage où le service hydrologique effectue un jaugage de contrôle des brancards tous deux mois par mois.

En Novembre 1977 l'échelle limnédrique se composait de 5 éléments visibles de 0 à 5 mètres.

L'ensemble des relevés de l'observateur et des déroulements des enregistrements limnographiques a été saisi informatiquement (période Septembre 1958 - Avril 1975).

Quelques lectures d'enregistrement existent en 1967, mais elles deviennent très nombreuses en 1968 et 1969.

Après 1969 toutes les observations par lecture existent.

Il est possible d'obtenir à partir d'une bonne partie de cette limnédrie des informations sur les crues enregistrées puis il ne nous semble pas invraisemblable de vouloir reconstituer une chronologie suivie des débits moyens journaliers à cette station.

.../...

De 1964 à 1977 on note que les dates à l'âtlinge varient progressivement dans le temps (074 en Mai 1965 à 099 en Octobre 1973). Depuis 1979 on assiste à un renouvellement progressif du lit mineur (121 en Janvier 1977).

Entre Octobre 1964 et Mars 1985 on a observé un creusement du lit de 2m de 40 m.

### 3.7. Les Jeugages

Depuis la création de la station de Tronquet-Sinquel les échits d'âtlinge ont été contrôlés par des jaugeages au débit-métrant à raison, en principe, de deux jaugeages par mois.

Ces jaugeages ont été régulièrement effectués et exécutés. Nous en donnons la liste en annexe.

Le plus fort débit jugé est de 185 l/s et le plus faible de 5 l/s.

La station n'a jamais été équipée pour les jaugeages de crues et aucune mesure de vitesse en période de crue n'y a été effectuée. L'observateur se limitant à prélever quelques échantillons d'eau lors du passage d'une crue.

### 3.8. Les profils d'âtlingage

De Septembre 1964 au 25/5/1976, le cours d'âtlingage variable est celle atteinte et présentée dans le rapport F.A.D.

A partir du 26/5/1976 jusqu'à Juin 1979 on peut utiliser cette même courbe mais obtenue de un autre ou bien estimer une nouvelle courbe basée sur le profil du 25/5/1976 ( $I = 0,0045$ ).

Pour la date de 213 en période de 1<sup>e</sup> crue du 26 Septembre 1968 à 11h demandée par l'observateur, la section utilisée est de  $53 \text{ m}^2$  et le rayon hydrostatique de 1,55 m. (minimum de 235 cm sur rapport au zero de l'échelle de 1974).

Le débit obtenu par la formule de Froude-Strickler donne, avec une valeur de  $K = 22$ , un débit de  $137 \text{ m}^3/\text{s}$  correspondant à celui de la courbe de temps déjà donnée ( $143 \text{ m}^3/\text{s}$ ). Le profil en travers du 25/5/1976 est donné ci-après (figur. 3.3.1).

Ainsi la courbe de temps donnée dans le rapport F.A.D sera utilisée pour la période de Juillet 1975 à Juin 1979.

Pour la période de Juin 1979 à Avril 1981, la courbe de moyenne et donc nous pourraient être modifiée afin de tenir compte du renouvellement du lit mineur, mais celle n'a pas été jugé utile à l'heure actuelle.

\*\*\*\*\*

## PREEL EN TRAVERS DE KANGAROO-SLAGER

Dit is



5

Concordant une seconde courbe de tarage a été utilisée pour la période Septembre 1966 Avril 1975 (Graphique N° 3.21). C'est l'étalonnage N° 651 du 14 D.R.E. établi le 11/2/1976.

Enfin pour la période antérieure à Août 1964, aucune courbe de tarage n'a pu être tracée. Un autre rapport faisant état d'une échelle non pas à 2 km à l'aval de la station actuelle mais à 200 m en amont nous incite à la plus grande prudence. Il n'est peut-être pas impossible qu'en réalité une seule batterie d'échelle ait existé.

Avant de passer aux résultats, il convient dès à présent d'insister sur le fait que notre but est d'essayer de dégager de l'ensemble des informations recueillies des valeurs brutes qui peuvent probablement contenir de très grosses inexactitudes.

#### 4.- Etude des tarissements

##### 4.1. Les basses eaux et les tarissements

Afin de déterminer les périodes de tarissement, nous avons reporté sur un graphique semi-logarithmique l'ensemble des points représentatifs des débits mesurés en fonction du temps, par année hydrologique, en différenciant chacune de ces années.

Par suite des accroissements de débit liés aux petites crues, le nombre de périodes de tarissement qu'il est possible d'identifier visuellement est assez faible.

Pour chaque des périodes groupant aux moins 3 points sur une même droite graphique, il est écrit après coup la valeur de la pluviosité moyennée aux divers postes du bassin versant, le coefficient de tarissement  $\alpha$  et la loi de variation des débits de base  $Q = Q_0 \cdot e^{-\alpha(t - t_0)}$ .

Le débit initial au temps  $t_0$   
Q débit de base au temps  $t$

sont calculés graphiquement à l'aide d'une droite.

De 1964 à 1975, 373 jaugeages d'effluage effectués à la station de Blangy-sur-Bresle ont été reportés sur un graphique en coordonnées semi-logarithmiques.

Pour élaborer des périodes de tarissement les deux taux de coefficients de tarissement obtenus ont été mis sous la forme de 64.

5

Concordant une seconde courbe de tarage a été utilisée pour la période Septembre 1966 Avril 1975 (Graphique N° 3.21). C'est l'étalonnage N° 651 du 14 D.R.E. établi le 11/2/1976.

Enfin pour la période antérieure à Août 1964, aucune courbe de tarage n'a pu être tracée. Un autre rapport faisant état d'une échelle non pas à 2 km à l'aval de la station actuelle mais à 200 m en amont nous incite à la plus grande prudence. Il n'est peut-être pas impossible qu'en réalité une seule batterie d'échelle ait existé.

Avant de passer aux résultats, il convient dès à présent d'insister sur le fait que notre but est d'essayer de dégager de l'ensemble des informations recueillies des valeurs brutes qui peuvent probablement contenir de très grosses inexactitudes.

#### 4.- Etude des tarissements

##### 4.1. Les basses eaux et les tarissements

Afin de déterminer les périodes de tarissement, nous avons reporté sur un graphique semi-logarithmique l'ensemble des points représentatifs des débits mesurés en fonction du temps, par année hydrologique, en différenciant chacune de ces années.

Par suite des accroissements de débit liés aux petites crues, le nombre de périodes de tarissement qu'il est possible d'identifier visuellement est assez faible.

Pour chaque des périodes groupant aux moins 3 points sur une même droite graphique, il est écrit après coup la valeur de la pluviosité moyennée aux divers postes du bassin versant, le coefficient de tarissement  $\alpha$  et la loi de variation des débits de base  $Q = Q_0 \cdot e^{-\alpha(t - t_0)}$ .

Le débit initial au temps  $t_0$   
Q débit de base au temps  $t$

sont calculés graphiquement à l'aide d'une droite.

De 1964 à 1975, 373 jaugeages d'effluage effectués à la station de Blangy-sur-Bresle ont été reportés sur un graphique en coordonnées semi-logarithmiques.

Pour élaborer des périodes de tarissement les deux taux de coefficients de tarissement obtenus ont été mis sous la forme de 64.

43637110 TUNISIE

MAFFAB

EXEME N° 484 471

MAFFAB

CHANGEMENT STRAIGHT

TABLE 15 - 03/06/74

NOMS

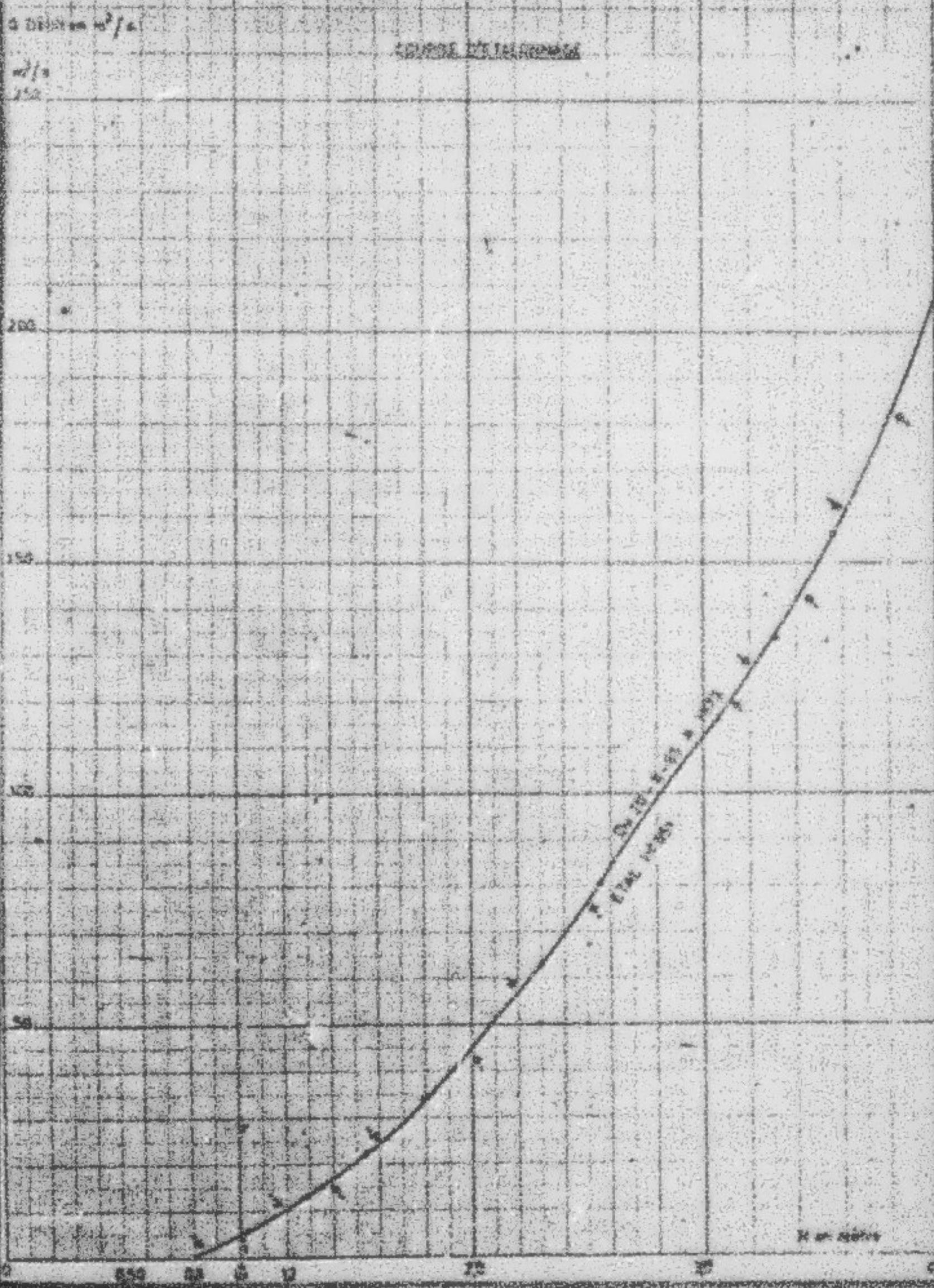
281/51.

70	.000	00300	30000	00000	00000	00000	00000	00000	00000	00000	00000
80	.000	19843	38003	57383	77303	96183	11734	13744	15824	17924	19924
90	2000.000	22144	24304	25494	28704	30544	13234	35494	37834	43144	
100	4250.000	44894	47334	48744	52204	54694	57234	59764	62304	64894	
110	6750.000	70144	72804	75414	78204	80644	83704	86494	89304	92144	
120	9500.000	97924	10035	10325	12664	10985	11295	11605	11925	12245	
130	12562.500	12093	13225	13555	13891	14235	14545	14935	15285	15645	
140	16300.000	16363	16735	17105	17485	17865	18245	18615	19025	19615	
150	19812.500	20215	20625	21035	21445	21845	22235	22705	23135	23565	
160	24000.000	24445	24885	25335	25785	26235	26895	27155	27625	28045	
170	28562.500	29345	29925	30395	30695	30985	31435	31945	32485	32995	
180	33500.000	34015	34935	35055	35585	36115	36645	37135	37725	38245	
190	38812.500	39365	39925	40445	41045	41615	42135	42755	43335	43915	
200	44500.000	44393	45685	46295	46885	47485	48225	48735	49325	49945	
210	50562.500	51195	51825	52455	53095	53735	54335	55035	55685	56345	
220	57000.000	57633	58265	59305	59545	60115	59825	61485	62125	62755	
230	63400.000	64055	64705	65365	66025	66685	67145	68025	68615	69355	
240	70330.000	72575	71345	72325	72705	72365	74085	74745	75425	76115	
250	76800.000	77495	78135	78935	79585	80285	80935	81685	82325	83095	
260	83800.000	84515	85225	85945	86665	87385	88135	88825	89545	90275	
270	91000.000	91675	92385	93375	93765	94455	95145	95855	96545	97235	
280	97933.333	95635	99345	10205	10076	10155	10226	10296	10366	10436	
290	105203.000	10576	10646	10726	10796	10866	10915	11006	11056	11155	
300	113200.000	11295	11376	11446	11516	11585	11655	11736	11816	11905	
310	119513.333	12336	12136	12186	12256	12336	12436	12486	12556	12636	
320	127000.000	12796	12856	12936	13006	13076	13166	13246	13326	13476	
330	134750.000	13566	13645	13726	13806	13886	13956	14036	14136	14226	
340	143000.000	14396	14476	14586	14646	14726	14826	14916	15036	15296	
350	151750.000	15275	15386	15456	15546	15636	15726	15826	15914	16215	
360	161000.000	16216	16316	16426	16536	16646	16756	16856	16976	17285	
370	172300.000	17326	17436	17556	17676	17796	17916	18236	18156	18285	
380	184200.000	18536	18656	18786	18916	19046	19176	19306	19436	19575	
390	197000.000	19846	19976	20116	20256	20386	20536	20676	20816	20986	
400	211300.000										

410 DEPASSE LE TRAJECTOIRE DE LA COURBE D'ETALONNAGE.

QED MATAH  
KHANJUT SLOUGHI

卷之三



Le nombre de jaugeages par mois, la valeur maximum minimale et médiane de ces mesures y sont également portées.

Tableau K54 A

Période de tarissement	Qd m3/s	Q <sub>m</sub> m3/s
28-2-67 au 15-5-67	0	0,0024
11-11-67 au 11-12-67	10	0,008
10-1-68 au 16-5-68	12	0,003
16-4-68 au 18-7-68	13	0,0041
22-11-68 au 25-2-70	52	0,0065
15-4-70 au 17-6-70	23	0,0044
3-1-70 au 12-2-72	19	0,013
5-3-72 au 5-4-72	15	0,010
15-3-74 au 20-5-74	22	0,003
12-6-74 au 13-6-74	21,4	0,016

Mois	Nbr Jaugeages	Q médian 1/s	Q max 1/s	Q min 1/s
SEPTEMBRE	10	9,5	21	5
OCTOBRE	12	11,6	108	7,8
NOVEMBRE	16	13	166	8
DECEMBRE	15	14	46	6
JANVIER	14	14	93	(6,8)
FÉVRIER	19	12	36	8,8
MARS	18	12,5	94	9,2
AVRIL	11	11	88	8,0
MAI	20	12	24	8,0*
JUIN	17	12*	100	7,0*
JUILLET	15	10*	150	6,0*
AOÛT	10	9*	78	(5,0)*

Notons que le débit jaugé dans 85 % des cas est compris entre 7,8 et 25 1/s. Le débit médian jaugé est de 17 1/s.

Il est intéressant de remarquer que la ligne brisée joignant les jaugeages de l'année 1969-1970 se situe bien au-dessus de celle de l'année 1973-1974 et de l'ensemble de toutes autres lignes ou autres années.

.../...

On peut assurer que la réalimentation des nappes-profondes a été très importante lors des périodes très pluvieuses de Septembre, Octobre 1969 et de Décembre 1973.

Au cours des périodes 26/2/72 - 15/5/72 , 10/1/88 - 16/5/88 et 15/3/74 - 20/5/74 , les précipitations mensuelles au poste du Thala forêt ont été généralement comprises entre 10 et 45 mm c'est à dire suffisantes pour soutenir les débits de base.

Au cours des périodes 11/11/72 - 11/12/72 - 3/10/72 - 2/2/72 , 5/3/72 - 5/4/72 et 12/8/74 - 13/8/74 on assiste à une décroissance rapide des débits sur de courtes périodes. Il semble probable que certaines parties du bassin ont fortement contribué à l'alimentation des débits de base.

Le coefficient de tarissement semble être compris entre 0,004 et 0,006 pour ce bassin versant.

Notons que les débits médian et minimum marqués d'une astérisque dans le tableau B suivent la même loi de décroissance exponentielle avec  $\beta = 0,005$ .

Cette dernière valeur sera donc retenue comme représentative du tarissement pour le bassin versant de Khenguet-Saugui.

Le débit initial maxima de tarissement est de l'ordre de 50 l/s. En admettant une vidange complète des réserves en eaux souterraines libres, le volume théorique de cette réserve facilement libérée par la pluviométrie est de l'ordre de  $85400 m^3$ .

La hauteur d'eau uniforme recouvrant le bassin versant, pour ce volume, serait de 3,4 mm.

En valeur médiane, l'apport annuel provenant des basses eaux est l'ordre de  $370,000 m^3$ .

Reppelons que le note du projet PRITE donne comme découlement de base provenant de la vidange des nappes  $330,000 m^3$  en 1981-85 et  $350,000 m^3$  en 1985-86.

En résumé, toutes les données relatives aux sécheresses, aux basses eaux et aux tarissements doivent être considérées comme parfaitement valides et relativement bien précisées.

#### 4.2. Etude des apports et des crues

4.2.1. Considérons les modifications du fond du lit ou druit de la station de l'Oued Metab à Khenguet Saugui.

.../...

Considérant la confusion faite dans les lectures de l'échelle du crue ayant très probablement deux échelles identiques en graduation mais séparées de 10 mètres, considérant que la moitié des relevés des hauteur d'eau présente probablement une certaine hétérogénéité, nous aborderons ce paragraphe avec beaucoup de prudence quant à la fiabilité des résultats.

La traduction directe des notes en débit avec le cours de temps moyen, donne une série de débits moyens journaliers minima pour chaque mois qui prend des valeurs successives se répartissant en 3 groupes.

De Septembre 1966 à Septembre 1968, ce débit moyen mensuel varie de 770 1/s à 3100 1/s.

D'Octobre 1969 à avril 1977, ce débit moyen reste pratiquement nul.

De mai 1977 à avril 1979, ce débit moyen croît de 157 1/s à 6750 1/s.

Ces valeurs, qui n'ont aucune valeur réelle sauf la fluctuation des mesures de hauteurs d'eau et des mouvements du fond du lit.

Elles nous assurent d'une homogénéité dans le faire d'interpréter les lectures de l'échelle du crue.

Afin de trouver la vraie valeur des raports nous avons choisi deux options :

A) \* utiliser l'ensemble des débits moyens journaliers obtenus pour les crues et uniquement les jours de crue.

B) \* utiliser pour les mêmes crues retenues dans l'option A non pas le débit ordinaire mais le débit moyen obtenu au maximum le débit moyen de la journée précédente.

Présentons les résultats obtenus

	Janv	Fev/00	Fev/00 Mar/00	Mar/00	Avr/71	Avr/71	May/72	May/72	May/73	May/73	May/74
OPTION 1											
Lieu débûche	10,0	25,4	112,1	117,4	6,7	20,7	77,8	-	37,1		
... 86 700											
A Volume débûche	13,0	3,2	3,1	30,5	1,7	5,4	7,7	-	0,6		
... 106 m <sup>3</sup>											
OPTION 2											
Lieu débûche	35,9	40,7	6,0	110,4	6,7	15,4	21,6	-	50,6		
... 87 000											
B Volume débûche	9,6	2,1	1,5	28,7	1,7	3,7	5,8	-	0,0		
... 106 m <sup>3</sup>											

Ces valeurs épousent plusieurs recoupées très importantes.

- idem pour des variations de débit journalier de 2000 à 6000 l/s due à des mouvements du fond du lit, le fait qu'en moyenne et hautes eaux la courbe d'étalonnage se modifie très peu la variation dans l'estimation du volume de crues ne dépasse pas 10 %.
- compte-tenu du fait que la courbe d'étalonnage est elle-même fortement estimée par l'utilisation d'une formule théorique de calcul des débits, l'erreur également introduite est du même ordre de grandeur que celle ci-dessus.

Rappelons les valeurs obtenues par le projet PRITE pour les années 1964/65 et 1965/66.

	1964/65	1965/66
Large écoulement m3/s	57,2	8,7
Volume équivalé $10^6 \text{ m}^3$	9,87	2,25

En adoptant l'option raisonnable nous obtiendrons ces valeurs caractéristiques :

large annuelle ruisselée (années 1959)	$\approx 19,0 \text{ m}$
large annuelle ruisselée (avec 1969)	$\approx 29,1 \text{ m}$
large médiane ruisselée (9 ans)	$\approx 19,7 \text{ m}$
volume annuel moyen (années 1959)	$\approx 4,9 \cdot 10^6 \text{ m}^3$
volume médian (9 ans)	$\approx 5,1 \cdot 10^6 \text{ m}^3$

#### 4.2.2. DEPOINTAGE

A ces largeurs estimées nous ajoutons 1,5 m correspondant à l'écoulement de base pour obtenir la large totale écoulée.

au volume nous ajoutons $0,37 \cdot 10^6 \text{ m}^3$	
large maximale annuelle observée en 1959 = 314 m	
large médiane observée	$\approx 21,2 \text{ m}$
large minimale annuelle observée en 1959 = 6,3 m	
volume maximal annuel observé en 1959 = $29,5 \cdot 10^6 \text{ m}^3$	
volume médian	$\approx 5,5 \cdot 10^6 \text{ m}^3$
volume minimal annuel observé en 1959 = $1,0 \cdot 10^6 \text{ m}^3$	

.../...

#### 4.2.3. 699.00001

Il est intéressant d'extraire du rapport F.A.O. les caractéristiques de l'hydrogramme de la crue du 30 Octobre 1964 en précisant bien que les débits résultant de l'application d'une courbe d'étalement sont évidemment estimés.

L'hydrogramme type de ruissellement de la crue du 30/10/64 unitaire (graphie 4.2.3.1 présentée) pour une longue période de 10 mn sur l'ensemble du bassin, les caractéristiques suivantes :

temps de montée	= 1 heure
temps de base	= 8 heures
débit de pointe	= 400 m <sup>3</sup> /s
75 % du volume se sont déroulés en 2 heures.	

Les précipitations qui sont à l'origine des crues cibles du 30/10/64 de valeur maximale ponctuelle 125,6 mm et de valeur moyenne 82,9 mm présentant une pointe d'intensité de 60 mm/h. Le coefficient global de ruissellement était de 29,3 %.

#### Crue du 15 Septembre 1966

Maximum de hauteur d'eau donné par l'observateur 3,50 m

Le débit maximal est de 191,7 m<sup>3</sup>/s

Le temps de montée est de 4 heures et le temps de base de 8 heures.

#### Crue du 11 Septembre 1967

Maximum de hauteur d'eau donné par l'observateur = 2,50 m

Maximum du télémètre 2,00 m

Crue maximale = 174 m<sup>3</sup>/s d'après le poste télémétrique

Débit maximal : feu du flotter P.H.E. = 105 m<sup>3</sup>/s

La crue relevée au moyen de la sonde est bien celle du télémètre,

Le temps de montée est de 1 heure 10 et le temps de base 9 heures.

#### Crue du 27 Septembre 1968

Maximum de hauteur d'eau donnée par l'observateur 3,25 m d'où un débit de 130 m<sup>3</sup>/s d'après la courbe de temps valable selon le déplacement de 1 mètres en Juin 1966.

Le débit maximal feu du flotter P.H.E. = 120,0 m<sup>3</sup>/s.

Les crues sont généralement complexes. Avec les renseignements obtenus, la crue sera le plus intense et concentrée dans le temps mais présentant un temps de pointe compris entre 30 et 50 minutes, un temps de base de 4 à 8 heures.

Il faut souligner que les 75 % du volume de la crue du 30/10/64 se sont déroulés en deux heures.

\*\*\*

OUED KATAÏ  
CHAMPS DE SIGEJIM

D'après le plan 4430-00-01

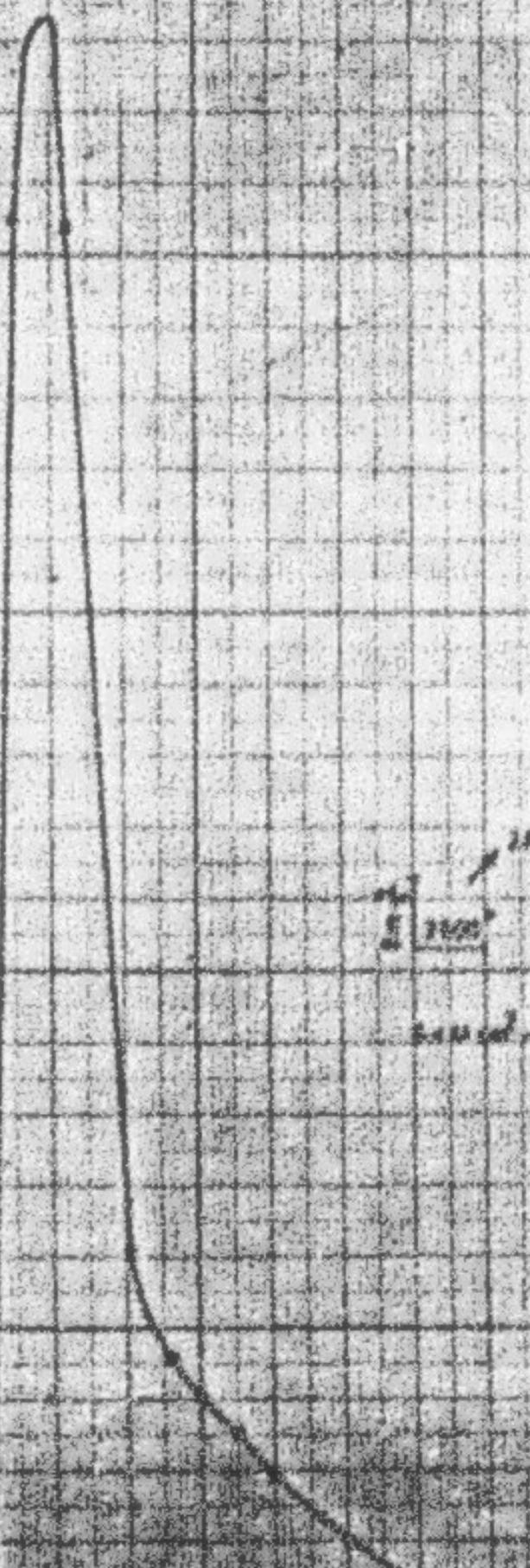
## HYDROGRAPHIE UNITAIRE

%

120

60

0

24.800 m<sup>3</sup>

5.700

m<sup>3</sup>P = 10 m<sup>2</sup> - V = 1.100.000 m<sup>3</sup>

L = 4.35 km

B = 252 m<sup>2</sup>Pour 50 x 10 mm - V = 1.510.000 m<sup>3</sup>P = 8.25 m<sup>2</sup> - L = 1.02

#### 4.2.4. Relation pluie-écoulement

##### 4.2.4.1. Les précipitations

Nous avons retenu les trois postes pluviométriques suivants pour le bassin versant de l'Oued Metab à Khenguet-Sloughi :

- Ain Amara
- Khenguet Sloughi
- Ledjared

Les précipitations mensuelles mesurées et estimées sont consignées dans le tableau KS 42A. Les pluies annuelles en mm se répartissent pour la période d'étude de la façon suivante :

Année	Station Aïn Amara	Khenguet Sloughi	Ledjared	Moyenne
1964-65	464	350	(301)	102
1965-66	273	244	398	304
1966-67	(361)	323	340	341
1967-68	(328)	321	468	370
1968-69	(191)	153	183	178
1969-70	483	413	524	473
1970-71	-	(181)	(316)	-
1971-72	-	333	-	
1972-73	-	328	-	
Moyenne 1964-70	350	301	387	
Moyenne interannuelle observée				

Du point de vue pluviométrique, le bassin versant de l'Oued Metab à Khenguet Sloughi reçoit en moyenne 350 mm de précipitation.

....

### Table 12.2 Corporate

PLATES MENSUELLES SUR BASSIN VERSANT KHANGIET SLOMOKI

	1965	1966	1967	1968	1969	1970	1971	1972	1973	1974	1975
S	22,7	43,4	114,1	94,2	300	29,3	1,9	30,9			
O	184,4	5,2	28,9	9,0	4,9	34,4	17,1	15,0			
N	7,7	33,0	21,	25,4	6,3	0	14,0				
D	60,2	44,5	0,5	1,1	2,5	4,5	9,5				
J	42,2	1,2	21,1	20,0	12,1	7,6	41,9				
F	2,4	5,5	29,4	27,1	8,4	0	74,5		5,7		
M	30,4	5,7	29,4	35,0	53,0	5,0	2,3	115,6			
A	35,6	29,1	(6,0)	21,2	7,4	31,0	12,6	26,2			
M	9,0	57,8	37,7	36,7	25,6	36,3		7,7			
J	0	34,1	43,4	44,4	0	2,8		31,6			
J	27,6	11,9	0	0	15,2	8,2		9,7			
A	78,0	1,5	26,2	21,0	25,7	4,6		5,5			
TOTAL	454,4	272,9	360,0	325,7	311,1	253,0					

Month	Revenue by Product Type											
	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12
A	38,5	22,0	48,2	74,5	14,3	143,4	11,3	44,0	23,5	0	19,0	-
B	142,0	4,8	9,4	7,2	3,2	199,0	18,9	39,4	45,3	9,3	20,2	-
C	10,5	32,7	18,1	15,1	0	0	(7,1)	12,0	3,8	-	-	-
D	36,7	40,0	0	6,4	1,2	19,2	13,6	4,1	46,9	-	2,1	-
E	35,8	0	20,5	15,1	12,4	4,4	28,9	20,0	22,0	13,8	9,1	-
F	1,9	4,4	21,0	29,7	6,3	0	35,1	15,1	21,1	-	29,1	-
G	22,0	6,3	51,5	21,7	56,3	3,5	8,4	29,5	102,1	13,1	13,	-
H	17,6	53,0	5,4	9,1	11,2	15,4	2,3	75,1	12,1	31,0	44,2	-
I	4,3	38,3	27,1	25,3	13,5	23,4	22,9	13,9	0	0	-	-
J	5,4	32,1	47,1	108,9	0	4,2	9,1	31,1	27,1	21,1	-	-
K	15,3	2,1	0	0	15,9	13,7	8,1	2,1	8,1	8,1	8,1	-
L	12,1	6,3	73,5	7,1	23,0	0	15,0	14,1	14,1	5,1	-	-
<b>TOTAL</b>	<b>350,4244,63</b>	<b>23,1</b>	<b>327,-</b>	<b>193,3</b>	<b>413,4</b>	<b>161,2</b>	<b>332,1</b>	<b>220,-</b>	<b>220,-</b>	<b>220,-</b>	<b>220,-</b>	<b>-</b>

OUED HAZAK  
KHANGJET SLOUGUI

Relation entre croissance = Résultats mesurés

665 mm

1332 mm

845 mm

244 mm

242 mm

240 mm

238 mm

236 mm

234 mm

232 mm

230 mm

228 mm

226 mm

224 mm

222 mm

220 mm

218 mm

216 mm

214 mm

212 mm

210 mm

208 mm

206 mm

204 mm

202 mm

200 mm

198 mm

196 mm

194 mm

192 mm

190 mm

188 mm

186 mm

184 mm

182 mm

180 mm

178 mm

176 mm

174 mm

172 mm

170 mm

168 mm

166 mm

164 mm

162 mm

160 mm

158 mm

156 mm

154 mm

152 mm

150 mm

148 mm

146 mm

144 mm

142 mm

140 mm

138 mm

136 mm

134 mm

132 mm

130 mm

128 mm

126 mm

124 mm

122 mm

120 mm

118 mm

116 mm

114 mm

112 mm

110 mm

108 mm

106 mm

104 mm

102 mm

100 mm

98 mm

96 mm

94 mm

92 mm

90 mm

88 mm

86 mm

84 mm

82 mm

80 mm

78 mm

76 mm

74 mm

72 mm

70 mm

68 mm

66 mm

64 mm

62 mm

60 mm

58 mm

56 mm

54 mm

52 mm

50 mm

48 mm

46 mm

44 mm

42 mm

40 mm

38 mm

36 mm

34 mm

32 mm

30 mm

28 mm

26 mm

24 mm

22 mm

20 mm

18 mm

16 mm

14 mm

12 mm

10 mm

8 mm

6 mm

4 mm

2 mm

0 mm

2 mm

4 mm

6 mm

8 mm

10 mm

12 mm

14 mm

16 mm

18 mm

20 mm

22 mm

24 mm

26 mm

28 mm

30 mm

32 mm

34 mm

36 mm

38 mm

40 mm

42 mm

44 mm

46 mm

48 mm

50 mm

52 mm

54 mm

56 mm

58 mm

60 mm

62 mm

64 mm

66 mm

68 mm

70 mm

72 mm

74 mm

76 mm

78 mm

80 mm

82 mm

84 mm

86 mm

88 mm

90 mm

92 mm

94 mm

96 mm

98 mm

100 mm

102 mm

104 mm

106 mm

108 mm

110 mm

112 mm

114 mm

116 mm

118 mm

120 mm

122 mm

124 mm

126 mm

128 mm

130 mm

132 mm

134 mm

136 mm

138 mm

140 mm

142 mm

144 mm

146 mm

148 mm

150 mm

152 mm

154 mm

156 mm

158 mm

160 mm

162 mm

164 mm

166 mm

168 mm

170 mm

172 mm

174 mm

176 mm

178 mm

180 mm

182 mm

184 mm

186 mm

188 mm

190 mm

192 mm

194 mm

196 mm

198 mm

200 mm

202 mm

204 mm

206 mm

208 mm

210 mm

212 mm

214 mm

216 mm

218 mm

220 mm

222 mm

224 mm

226 mm

228 mm

230 mm

232 mm

234 mm

236 mm

238 mm

240 mm

242 mm

244 mm

246 mm

248 mm

250 mm

252 mm

254 mm

256 mm

258 mm

260 mm

262 mm</p

OUED HAZAK  
KHANGJET SLOUCHI

Relation entre croissance = Résultats mesurés

665 mm

1332 mm

84 mm

244

242

240

238

237

236

235

234

233

232

231

230

229

228

227

226

225

224

223

222

221

220

219

218

217

216

215

214

213

212

211

210

209

208

207

206

205

204

203

202

201

200

199

198

197

196

195

194

193

192

191

190

189

188

187

186

185

184

183

182

181

180

179

178

177

176

175

174

173

172

171

170

169

168

167

166

165

164

163

162

161

160

159

158

157

156

155

154

153

152

151

150

149

148

147

146

145

144

143

142

141

140

139

138

137

136

135

134

133

132

131

130

129

128

127

126

125

124

123

122

121

120

119

118

117

116

115

114

113

112

111

110

109

108

107

106

105

104

103

102

101

100

99

98

97

96

95

94

93

92

91

90

89

88

87

86

85

84

83

82

81

80

79

78

77

76

75

74

73

72

71

70

69

68

67

66

65

64

63

62

61

60

59

58

57

56

55

54

53

52

51

50

49

48

47

46

45

44

43

42

41

40

39

38

37

36

35

34

33

32

31

30

29

28

27

26

25

24

23

22

21

20

19

18

17

16

15

14

13

12

11

10

9

8

7

6

5

4

3

2

1

0

-1

-2

-3

-4

-5

-6

-7

-8

-9

-10

-11

-12

-13

-14

-15

-16

-17

-18

-19

-20

&lt;

#### 4.2.4.2. Lien entre précipitation et écoulement à l'échelle annuelle et mensuelle

La relation entre pluie moyenne sur le bassin versant et l'eau écoulée à l'échelle de l'année présente une certaine dispersion qui ne permet aucune utilisation valable (voir graph. K.S 4.2.4 B).

Par contre à l'échelle du mois la relation entre la pluviométrie moyenne mensuelle sur le bassin (moyenne des hauteurs maxima aux deux stations) et la lente mensuelle ruissements présente une dispersion plus faible. Certaines périodes représentatives octobre 1969, mars 1973 s'écartent fortement de la courbe tendre (graph. K.S 4.2.4 C). Certains mois d'hiver s'en écartent également février 1971, février 1973, avril 1972.

Malgré compte-tenu de la vitesse des crues hydrologiques il nous semble que la courbe tendre peut-être retenue comme acceptable à un certain niveau de précision.

Retenons que des pluies mensuelles de 100 mm s'écoulent à près de 20 l., de 200 mm s'écoulent à près de 40 l.

L'écoulement des pluies de 50 mm s'écoulent entre 1 et 3 l.

Les pluies mensuelles qui ne sont pas dues à des orages ne fournissent un écoulement que si elles sont supérieures à 20 mm.

La liaison présentée sur le graphique K.S 4.2.4. C est assez lâche pour être utilisée dans la détermination des lentes écoulées sur une grande période au moyen de l'information pluviométrique portant sur une plus longue période.

#### 4.2.5. Les débits moyens journaliers

Les tableaux des débits moyens journaliers portés en annexe fournissent des valeurs parfaitement correctes pour les années hydrologiques 1963-64

1964-65

1965-66

Pour les années hydrologiques de 1966-67 à 1974-75, les valeurs portées dans les tableaux sont exactes pour les jours à faible débit, elles peuvent présenter de très grossières erreurs pour les forts débits.

#### 4.2.4.2. Lien entre précipitation et écoulement à l'échelle annuelle et mensuelle

La relation entre pluie moyenne sur le bassin versant et l'eau écoulée à l'échelle de l'année présente une certaine dispersion qui ne permet aucune utilisation valable (voir graph. K.S 4.2.4 B).

Par contre à l'échelle du mois la relation entre la pluviométrie moyenne mensuelle sur le bassin (moyenne des hauteurs maxima aux deux stations) et la lente mensuelle ruissements présente une dispersion plus faible. Certaines périodes représentatives octobre 1969, mars 1973 s'accordent fortement avec le courbe tracée (graph. K.S 4.2.4 C). Certains mois d'hiver s'en écartent également février 1971, février 1973, avril 1972.

Malgré compte-tenu de la vitesse des crues hydrologiques il nous semble que la courbe tracée peut-être retenue comme acceptable à un certain niveau de précision.

Retenons que des pluies mensuelles de 100 mm s'écoulent à près de 20 l., de 200 mm s'écoulent à près de 40 l.

L'écoulement des pluies de 50 mm s'écoulent entre 1 et 3 l.

Les pluies mensuelles qui ne sont pas dues à des orages ne fournissent un écoulement que si elles sont supérieures à 20 mm.

La liaison présentée sur le graphique K.S 4.2.4. C est assez lâche pour être utilisée dans la détermination des lentes écoulées sur une grande période au moyen de l'information pluviométrique portant sur une plus longue période.

#### 4.2.5. Les débits moyens journaliers

Les tableaux des débits moyens journaliers portés en annexe fournissent des valeurs parfaitement correctes pour les années hydrologiques 1963-64

1964-65

1965-66

Pour les années hydrologiques de 1966-67 à 1974-75, les valeurs portées dans les tableaux sont exactes pour les jours à faible débit, elles peuvent présenter de très grossières erreurs pour les forts débits.

BUDGET MATERIEL KIRKHAMPT-SLOWE

RECAPITULATIF

- 
- Surface du bassin = 260 km<sup>2</sup>
  - Pluviométrie moyenne = 750 mm
  - Largeur moyenne observée = 13,1 m
  - Largeur maximale observée = 310 m (2 km)
  - Largeur minimale observée = 8,3 m (10 m)
  - Volume moyen sur écart de bassin continu = 370.000 m<sup>3</sup>
  - Coefficient de trémielement  $\phi_{T2}^{(2)} \approx 0,005$
  - Épaisseur de couche bâtière comprise entre 15 à 15 à 3 à 3
  - Pente de crues observée = 25-30 mm/m = 1,5% m<sup>2</sup>/s
  - Temps de rétention de la crue = 30 à 50 minutes
  - Temps de rétention de la crue = 4 à 5 heures
  - Effectif de pointe de crues = 400 m<sup>3</sup>/s pour une largeur moyenne de 10 m

25/11/74

TUAREG

CLUE PECHE 03330110

ANNEE HYDROLOGIQUE 1963-1964

DEBITS ANNUELS JOURNALIERS TOTALE (MM/S) EN 45/5

	SEPT	OCT	NOV	DÉC	JANV	FÉVR	MARS	AVR	MAI	JUIN	JUIL	AUGT
1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
10	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
12	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
13	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
14	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
15	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
16	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
17	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
18	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
19	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
20	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
21	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
22	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
23	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
24	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
25	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
26	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
27	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
28	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
29	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
30	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
31	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
AVG	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
(45/5)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
TOT	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
(MILLIMES JE 45)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

CLUE ET MILLIMES JE 45 POUR LE 25/11

CLUE MAGI DISERVEE 13.07 MM/S EN AOUT

23/11/78

TUNISIE.

CODE REGANE 46630110

ANNEE HYDROLOGIQUE 1964-1965

DEBITS MOYENS JOURNALIERS TOTALE (M3/S) EN 43/5

SEPT OCTO NOV DÉCE JANV FEVR MARS AVRIL MAI JUIN JUIL AOUT

1	.0380	.0150	0.630	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	.0150	.0130	.0120
2	.0060	.0150	.0350	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	.0150	.0130	.0120
3	.0380	.0150	.3190	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	.0150	.0130	.0120
4	.0380	.0150	.0140	.0140	1.44	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	6.28	.0130	.0120
5	4.49	.0150	.0140	.0140	5.20	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	7.04	.0130	.0120
6	2.20	.0150	.0140	.0140	3.56	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	.0300	.0130	.0120
7	.0150	.0150	.0140	.0140	0.680	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	.0120	.0130	.0120
8	.0150	.0150	.0140	.0140	0.101	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	.0140	.0130	.0120
9	.0150	.0150	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	.0140	.0130	.0120
10	.0150	.0150	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	.0140	.0130	.0120
11	.0150	.0150	.0140	.0140	1.92	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	.0140	.0130	.0120
12	.0150	.0150	.0140	.0140	4.59	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	.0140	.0130	.0120
13	.0150	.0150	.0140	.0140	1.69	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	.0140	.0130	.0120
14	.0150	.0150	.0140	.0140	0.282	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	.0140	.0130	.0120
15	.0150	.0150	.0140	.0140	-0.420	.0140	.0140	.0140	.0130	.0120	.0140	.0130	.0120
16	.0150	.0150	.0140	.0140	.0140	.0140	2.67	.0140	.0130	.0140	.0140	.0130	.0120
17	.0150	.0150	.0140	.0140	.0140	.0140	1.09	.0140	.0130	.0140	.0140	.0130	.0120
18	.0150	.0150	.0140	.0140	.0140	.0140	0.163	.0140	.0130	.0140	.0140	.0130	.0120
19	.0150	.0150	.0140	.0140	.0140	.0140	.0263	.0140	.0130	.0140	.0140	.0130	.0120
20	.0150	.0150	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0140	.0140	.0130	.0120
21	.0150	.0150	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0140	.0140	.0130	.0120
22	.0150	.0150	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0140	.0140	.0130	.0120
23	.0150	.0150	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0140	.0140	.0130	.0120
24	.0150	3.12	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0140	.0140	.0130	.0120
25	.0150	7.92	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0140	.0140	.0130	.0120
26	-3130	0.730	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0140	.0140	.0130	.0120
27	.0150	0.240	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0140	.0140	.0130	.0120
28	.0150	0.200	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0140	2.49	.0140	.0130
29	.0150	0.100	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0130	.0140	2.51	.0140	.0130
30	.0150	45.1	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0125	.0130	.0130	.0140	.0130
31	3.45		.0140	.0140	.0140	.0140	.0140	.0140		.0150		.0130	.0120

Moy 0.236 1.97 .3354 .0140 0.643 .0140 0.139 .0130 0.190 0.292 .0343 7.114  
1M3/S1  
TOT 0.512 5.29 .0943 .0375 1.72 .0339 0.371 .0337 0.538 0.754 .0973 0.310  
(MILLIONS DE M3) QUOTIDIEN ET MILLIERS DE TONNES POUR LE SEL

CRUE MAXI OBSERVEE 241 M3/S EN OCTOBRE

DEBIT MOYEN ANNUEL 0.312 M3/S

APPORT TOTAL ANNUEL 9.34 MILLION DE M3

23/11/78

TUNISIE.

CODE MECANISME 40630110

ANNEE HYDROLOGIQUE 1965-1966

DEBITS MOYENS JOURNAUXERS TOTALE EN M3/S

SEPT OCTO NOV DÉCE JANV FEVR MARC AVRIL MAI JUIN JUILLET AOÛT

1	-0120	0.230	-0100	-0100	-0140	-0100	-0090	-0110	1.75	-0110	-0170	-0090
2	-0120	-0180	-0100	-0100	-0140	-0100	-0100	-0110	0.745	-0110	-0170	-0080
3	-0120	-0120	-0100	-0100	-0140	-0100	-0100	-0110	-0130	-0110	-0170	-0080
4	-0120	-0120	-0100	-0100	-0140	-0110	-0100	-0110	-0130	-0110	-0170	-0080
5	-0120	-0120	-0130	-0100	-0140	-0110	-0100	-0110	-0130	-0110	-0170	-0070
6	-0120	-0120	-0130	-0100	-0140	-0110	-0100	-0110	-0130	-0110	-0170	-0070
7	-0120	-0120	-0130	-0100	-0140	-0110	-0100	-0110	-0130	-0100	-0160	-0070
8	-0120	-0110	-0100	-0100	-0150	-0120	-0130	-0110	-0070	-0100	-0130	-0070
9	-0120	-0110	0.560	-0100	-0150	-0120	-0130	-0110	-0080	-0090	-0100	-0170
10	-0120	-0110	0.740	0.560	-0150	-0120	-0130	-0110	-0080	-0090	-0100	-0170
11	-0120	-0110	-0250	-0160	-0150	-0120	-0130	-0110	-0080	-0090	-0100	-0170
12	-0120	-0110	-0110	-0110	-0160	-0110	-0130	-0110	-0080	-0090	-0100	-0170
13	-0120	-0110	-0110	-0110	-0160	-0110	-0130	-0110	-0080	-0090	-0100	-0170
14	-0120	-0110	-0110	-0110	-0160	-0110	-0130	-0110	-0080	-0090	-0100	-0170
15	-0120	-0110	-0110	-0110	-0160	-0110	-0130	-0110	-0080	-0090	-0100	-0170
16	1.46	-0110	-0110	-0110	-0160	-0110	-0130	-0110	-0080	-0090	-0100	-0170
17	-0120	-0110	-0130	0.560	-0160	-0110	-0130	-0110	-0080	-0090	-0100	-0170
18	-0120	-0110	-0100	-0130	-0160	-0110	-0130	-0110	-0080	-0090	-0100	-0170
19	-0120	-0110	-0100	-0130	-0160	-0100	-0130	-0110	1.77	-0080	-0090	-0170
20	-0120	-0110	-0100	-0130	-0150	-0100	-0130	-0110	-0120	-0080	1.02	-0170
21	-0120	-0110	-0100	-0130	-0150	-0100	-0130	-0110	-0120	-0080	1.00	-0170
22	-0120	-0110	-0100	-0130	-0140	-0100	-0130	-0110	-0120	-0080	0.990	-0170
23	-0120	-0110	-0100	-0130	-0140	-0100	-0130	-0110	-0120	-0080	0.990	-0170
24	-0120	-0110	-0100	-0130	-0130	-0090	-0110	-0110	-0120	-0080	0.970	-0170
25	-0120	-0110	-0100	-0130	-0130	-0090	-0110	1.47	-0120	0.657	-0170	-0170
26	-0120	-0110	-0100	-0130	-0120	-0090	-0110	0.599	-0120	1.77	-0090	-0170
27	-0120	-0100	-0100	-0130	-0120	-0090	-0110	-0110	-0120	0.511	-0090	-0167
28	-0120	-0100	-0100	-0130	-0110	-0090	-0110	-0110	-0120	-0200	-0090	-0167
29	-0120	-0100	-0100	-0130	-0110	-0090	-0110	-0110	-0120	1.02	-0200	-0167
30	0.430	-0100	-0100	-0130	-0110	-0090	-0110	2.67	-0120	0.550	-0090	-0170
31	-0100	-0100	-0130	-0100	-0110	-0090	-0110	-0110	-0120	-0390	-0370	-0170

Moy .0936 -0163 -0533 -0478 -0142 -0105 -0173 0.160 0.137 0.165 0.150 -0097  
(M3/S)

TOT 0.243 .0498 0.135 0.123 -0379 -0275 -0276 0.414 0.367 0.436 0.497 -0167  
(MILLIONS DE M3) QUOTE ET MILLIERS DE TURNS POUR LE SEUL

CAUE MAX OBSERVEE 18.7 M3/S EN JUILLET

DEBIT MOYEN ANNUEL -0754 M3/S

APPORT TOTAL ANNUEL 2.31 MILLION DE M3

23/11/78

TOMISITE

CODE MECANO 48630110

## ANNEE HYDROLOGIQUE 1966-1967

## DEBITS MOYENS JOURNALIERS TOTAJA CORRIE EN M3/S

	SEPT	OCTO	NOV	DÉCE	JANV	FÉVR	MARS	AVRIL	MAT	JUIN	JUIL	AOUT
1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
7	-0100	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
10	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
11	-0066	-	-0085	-	-	-	-	-	-	-	-	-
12	1.77	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
13	0.392	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
14	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
15	-	-0087	-	-	-	-0120	-	-	-0052	-	-	-
16	-0185	0.905	-	-	-	-	-	-	-0050	-	-	-
17	6.29	1.11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
18	27.1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	1.11
19	5.31	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	2.30
20	-	-	-	-	-	-	2.00	1.16	-	-0060	-0070	-
21	-	-	-	-	-	-	-	1.22	-	-	-	-
22	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
23	-	-	-	-0107	-	-	-	-	-	-	-	-
24	1.28	-	-	-	-0065	-	-	-	-	-	-	-
25	0.264	-	-0040	-	-	-	-	-	-	-	-	-
26	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
27	-	-	-	-	-	-0070	-	-	-	-	-	-
28	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	6.65
29	2.80	-0279	-	-	-	-	-	-	-	-	-	19.1
30	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	27.9
31	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Moy	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
(M3/S)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Tot	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
(MILLIONS DE M3)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

GUIDE ET MILLIERS DE TONNES POUR LE 2000

CRUE MAXI OBSERVEE 152 M3/S EN SEPTEMBRE

23/11/78

TUNISIE.

CODE MECANO 48630110

ANNÉE HYDROLOGIQUE 1967-1968  
DÉBITS MOYENS JOURNALIERS TOTALISÉ (M3/S) EN 33/5

	SEPT	OCTO	NOV	DÉCE	JANV	FÉVR	MARS	AVRIL	MAI	JUIN	JUIL	AUJ
1	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
2	1.95	"	"	"	"	"	+0100	"	"	"	"	"
3	13.6	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
4	"	"	"	"	"	"	"	+0097	"	+0050	"	"
5	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
6	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
7	"	"	"	"	+0083	"	"	"	"	"	"	"
8	"	"	+0100	"	"	"	"	"	"	"	"	+0075
9	4.38	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
10	6.50	"	"	"	"	+0120	"	"	"	"	"	"
11	24.9	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
12	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
13	6.50	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
14	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
15	"	"	"	"	"	"	+0120	+0095	+0090	+0080	"	"
16	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
17	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
18	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	+0080
19	+0060	"	"	"	"	+0110	"	"	"	"	"	"
20	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
21	"	+0060	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
22	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
23	"	"	+0090	"	"	"	"	"	"	"	"	"
24	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
25	"	"	"	"	+0060	"	"	"	"	"	"	+0070
26	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
27	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
28	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
29	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"
30	"	"	"	"	"	"	"	+0110	"	"	"	"
31	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"	"

M3/S  
(EN 3/5)

TOT

TRILLIONS DE M3

GUIDE ET MILLIERS DE TONNES POUR LE SEL

CRUE MAXI OBSERVÉE 105 M3/S EN SEPTEMBRE

23/11/78

TUNISIE.

CODE RECANO 46630110

ANNEE HYDROLOGIQUE 1968-1969

DEBITS MOYENS JOURNALIERS TOTaux (DMJ) EN M3/S

	SEPT	OCTO	NOV	DÉCE	JANV	FÉVR	MARS	AVRI	MAI	JUIN	JUIL	AOUT
1	-	-	.0090	.0094	-	-	-	-	-	-	.0090	-
2	-	-	-	-	-	-	-	.0072	-	.0108	-	-
3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	.0120	-	-
4	-	-	-	.0109	-	-	-	-	-	.0120	-	-
5	-	-	-	-	-	.0110	-	-	-	-	-	-
6	-	-	-	-	-	-	-	-	2.40	-	-	-
7	-	-	-	-	-	.0120	-	.0716	-	-	-	.0790
8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	2.22
10	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
11	.0092	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	0.385
12	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
13	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
14	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	0.677
15	-	-	.0130	-	-	-	-	.0140	-	-	.0090	2.02
16	-	.0090	-	-	-	-	-	-	.0120	.0120	-	-
17	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
18	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
19	.0091	-	-	-	.0110	.0100	-	-	-	-	-	-
20	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	.0090
21	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	0.380
22	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	2.50
23	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
24	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
25	-	-	-	-	-	-	-	6.13	-	-	-	-
26	-	-	-	-	-	-	-	1.35	-	-	-	-
27	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
28	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
29	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
30	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
31	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
MOY	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
(M3/S)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
TOT	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
(MILLIONS DE M3)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

GUIDE ET MILLIERS DE TONNES POUR LE SEL

CRUE MAXI OBSERVEE 19.5 M3/S EN MARS

23/11/78

TUNISIE.

CODE REAMI 48630110

## ANNEE HYDROLOGIQUE 1969-1970

## DEBITS MOYENS JOURNALIERS TOTAUX (DRJT) EN M3/S

	SEPT	OCTO	NOV	DEC	JANV	FEVRI	MARS	AVRIL	MAI	JUIN	JUIL	AOUT
1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
3	0.468	1.09	0.185	-	-	.0340	.0331	-	-	-	-	-
4	0.05	-	-	-	-	-	-	-	.0242	-	-	-
5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
6	9.56	1.55	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
7	-	7.99	-	-	.0389	-	-	-	-	.0183	-	-
8	0.612	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
9	1.73	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
10	0.547	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
12	-	-	-	-	-	-	-	.0310	-	-	-	.0171
13	-	-	-	.0464	-	-	-	-	-	-	-	-
14	-	0.747	-	-	-	-	-	-	-	.0235	-	-
15	-	2.35	-	-	-	-	-	.0250	-	-	.0223	-
16	-	0.107	-	-	.0360	-	-	.0330	-	-	.0176	-
17	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
18	-	-	-	.0464	-	-	-	-	-	-	-	-
19	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
20	-.0386	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
21	-	2.79	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
22	-	32.4	.0519	-	-	-	-	-	-	-	-	-
23	-	11.6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
24	-	-	-	-	-	.0280	-	-	-	-	-	-
25	7.90	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
26	30.9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	.0173
27	59.3	22.8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
28	11.9	19.7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
29	-	49.3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
30	-	9.77	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
31	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
MOT	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
(M3/S)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
TOT	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
(MILLIONS DE M3)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

GUIDE ET MILLIERS DE TONNES POUR LE 1ER

CRUE MAXE OBSERVEE 129 M3/S EN SEPTEMBRE

23/11/78

TUNISIE.

CODE RÉG (AN) 48630110

## ANNÉE HYDROLOGIQUE 1970-1971

MÉTIERS JOURNALIERS ESTIMÉS (M3/J) EN 10<sup>3</sup>/S

	SEPT	OCTOBRE	NOVEMBRE	DÉCEMBRE	JANV	FÉVRIER	MARS	AVRIL	MAI	JUIN	JUILLET	AUGUST
--	------	---------	----------	----------	------	---------	------	-------	-----	------	---------	--------

1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
10	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
12	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
13	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
14	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
15	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
16	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
17	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
18	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
19	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
20	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	1,32
21	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	3,51
22	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
23	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
24	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
25	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	0,643
26	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	9,59
27	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
28	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
29	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
30	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
31	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
MOY	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
1P3/31	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
TOT	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
1BILLIONS DE M3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

GUIDE ET MILLIERS DE TONNES PAR LE SEUL

CRUE MAXI OBSERVÉE 19,0 10<sup>3</sup>/S EN MAI

23/11/78

TUNISIE.

CRUE RECANE 48830110

## ANNEE HYDROLOGIQUE 1971-1972

## DEBITS AVOYENS JOURNAIERS TOTALE (DRIFT) EN M3/S

	SEPT	OCTO	NOV	DÉCE	JANV	FÉVR	MARS	AVRIL	MAI	JUIN	JUIL	AOÛT
1	-	-	2.75	-	-	-	-	2.07	-	-	-	-
2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
8	3.15	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
9	0.786	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
10	-	-	-	-	-	-	-	-	2.47	-	-	-
11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
12	-	0.959	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
13	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
14	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
15	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
16	4.10	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	4.324
17	4.45	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	4.34
18	-	-	-	-	-	-	-	-	0.957	-	-	2.153
19	-	-	-	-	-	-	-	-	0.919	-	-	-
20	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
21	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
22	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
23	2.63	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
24	3.57	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
25	1.43	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
26	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
27	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
28	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
29	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
30	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
31	-	2.21	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
HUT	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
EMB/SI	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
TOT	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
INTENS. DE RSI	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

GUIDE ET MILLIERS DE TONNES POUR LE SEL

CRUE MAX OBSERVEE 23.1 M3/S EN SEPTEMBRE

23/11/73

TURBIEU.

CODE RECAIN 48630110

ANNEE HYDROLOGIQUE 1972-1973

DEBITS MOYENS JOURNALIERS TOTaux (M3/S) EN 1973

	SEPT	OCTO	NOV	DÉCE	JANV	FÉVRI	MARS	AVRIL	MAI	JUIN	JUIL	AUGUST
--	------	------	-----	------	------	-------	------	-------	-----	------	------	--------

1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
2	2.53	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
3	2.00	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
10	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
12	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
13	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
14	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
15	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
16	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
17	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
18	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
19	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
20	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
21	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
22	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
23	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
24	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
25	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
26	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
27	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
28	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
29	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
30	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
31	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
Moy	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
1973/74	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
TOT	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
(MILLIONS DE M3)												

QUOTIDIEN ET MILLIERS DE TONNES POUR LE SEL

CHUTE MAXI OBSERVEE 60.2 M3/S EN MARS

23/11/74

TUNISIE.

CODE RESEAU 48550110

## ANNEE HYDROLOGIQUE 1973-1974

## DEBITS SYSTEMES JOURNALIERS TOTAUX (M3/J) EN 1973/5

	SEPT	OCTO	NOV	DÉCE	JANV	FÉVR	MARS	AVRIL	MAI	JUIN	JUIL	SUIT
--	------	------	-----	------	------	------	------	-------	-----	------	------	------

1	-	-	-	+0222	-	-	-	-	-	-	-	-
2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
9	-	-	-	-	-0440	-	-	-	-	-	-	-
10	-	-	-	-0222	-	-	-	-	-	-	-	-
11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
12	-	-	-	-0153	-	-	-	-	-	-	-0215	-
13	-	-	-	-28.2	-	-	-	-	-	-	-	-2091
14	-	-	-	-3.91	-	-	-	-	-	-	-	-
15	-	-	-	-	-	-	-0223	-	-	-	-	-
16	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
17	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
18	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
19	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
20	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-0133	-	-0150
21	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
22	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
23	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
24	-	-	-	-0165	-	-	-	-	-	-	-	-
25	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
26	-	-	-	-	-0211	-	-	-	-	-	-	-0156
27	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
28	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
29	-	-	-	-	-	-0269	-	-	-	-	-	-
30	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
31	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
MOY	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
193/5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
TOT	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

MILLIONS DE M3

GUIDE ET MILLIERS DE TUNNES POUR LE 1973

CRUE MAXI OBSERVEE 44.5 M3/S EN DECEMBRE

23/11/78

TUNISIE.

CODE RECANO 44630110

ANNEE HYDROLOGIQUE 1974-1975

DEBITS AYOTNS JOURNALIERS TOTALE (M3/S) EN M3/S

SEPT OCTO NOV DÉCE JANV FEVR MAR AVRI MAI JUIN JUIL AOUT

1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
2	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
3	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
4	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
5	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
6	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
7	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
8	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
9	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
10	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
11	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
12	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
13	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
14	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
15	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
16	-2145	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
17	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
18	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
19	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
20	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
21	-	-	-	-	-	-0147	-	-	-	-	-	-
22	-	-	-	-	-	-	-0178	-	-	-	-	-
23	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
24	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
25	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
26	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
27	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
28	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
29	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
30	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
31	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
MOT	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
1M3/S)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
TOT	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-
(MILLIONS DE M3)	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

GUIDE ET MILLIERS DE TONNES POUR LE SEL

CRUE MAX OBSERVEE -0333 M3/S EN DECEMBRE

**FIN**



**WUOG**