



MICROFICHE N°

01513

République Tunisienne

MINISTÈRE DE L'AGRICULTURE

CENTRE NATIONAL DE

DOCUMENTATION AGRICOLE

TUNIS

الجمهورية التونسية
وزارة الفلاحة

المركز الوطني
للتوصيات الفلاحية
تونس

F 1

DIVISION DES RESSOURCES EN EAU

COMpte RENDU DE FIN DE TRAVAUX ET D'ESSAIS
DE DEBITS DU FORAGE MAHJOUR N° 2

N° INI : 18.744/5

NOVEMBRE 1977

H. M'HARSI

CH. I.
REPUBLIQUE TUNISIENNE
MINISTERE DE L'AGRICULTURE
ETUDE DES RESSOURCES EN EAU
ET EN SOL
DIVISION DES RESSOURCES EN EAU
ARRONDISSEMENT DE GABES
SERVICE HYDROGEOLOGIQUE

COMpte RENDU DE FIN DE TRAVAIL ET D'ESSAIS DE

DEBITS DU FORAGE

MANJOUR 3 N° IRGI : 18.744/5

(Latitude : 37° 70' 80"

(COMBINES =) Longitude : 80 58' 30"

(Altitude : 30 mètres

CARTE DE GABES N° 75 ; ECHELLE : 1/100.000^e

NOVEMBRE 1977

M. M'HARSI

I. - CRÉATION

Un nouveau forage a été creusé à 100 mètres environ au N.E. du collet de "l'op 3515/S" tart. Il a été demandé par l'A.I.C. de Mahjoub pour combler le déficit en eau de cette oasis.

La création d'un nouveau forage pour l'A.I.C. de Mahjoub n'a pas bénéficié du consentement du Service hydrogéologique de GABES. Une première note sur "le tarissement du forage Bir Mahjoub N° 3515/S, GABES 1972" par J.L. TESSIER propose pour combler le déficit en eau "la suppression de la plaque de tête du forage et l'installation d'une pompe de Ø 10" (le tube étant en Ø 13"), pompe qui assurerait un débit voisin de 60 l/s pour un rabattement de 2 à 3 mètres. Cette solution ne semble pas répondre à la volonté des agriculteurs. Un nouveau forage a été creé en 1975, ce forage avait, à la réception, les caractéristiques suivantes :

Niveau piézométrique = - 0,90 m par rapport au terrain naturel

Débit pompé = 83,5 l/s pour 11,69 mètres de rabattement

Débit spécifique = 5,57 l/s/m de rabattement.

Dans une correspondance n° 637/DRES/GABES : [l'arissement de forage Bir Mahjoub 1 N° 3515/S à Gharboucha, GABES 1976, A. MANDU] souligne que "la combinaison du déficit en eau de cette A.I.C. peut trouver sa solution dans le pompage de Mahjoub 2, cesser il a été proposé depuis 1975 par la DRES. La création d'un autre forage ne peut qu'être nuisible pour l'exploitation de la nappe.

Malgré ces correspondances, le Comité de l'A.I.C. de Mahjoub a tenu bon pour avoir un 2ème forage. Un engagement a été signé par le Comité soulignant les faits suivants :

- 1/- Le respect de l'avis de l'hydrogéologue pour l'emplacement du forage
- 2/- Le risque de l'augmentation de salinité de la nappe
- 3/- La baisse du niveau de la nappe
- 4/- L'arrêt de demander des autres créations dans le futur
- 5/- L'exploitation du futur ouvrage en pompage ou en artésianisme.

II. - IMPLANTATION

L'implantation de cet ouvrage a été faite le 19/7/1977 par AHMED MANDU, Ingénieur Hydrogéologue de la D.R.E. à GABES en présence de représentants du Comité de l'A.I.C. de Bir Mahjoub, du Commissaire Régional au Développement Agricole ; d'un représentant du G.R. à GABES et d'un représentant de la Régie des Sondages Hydrauliques, entreprise devant effectuer les travaux.

.../...

III/ - DÉTAILS DES TRAVAUX

Les travaux de reconnaissance et de mise en exploitation ont été assurés : la R.S.H. du 10/8/77 au 5/11/77 date des essais de réception, avec une machine Failing 2500 N° 6 ; Chef de chantier : TAIER TRABELSI

a) - Travaux réalisés :

- Reconnaissance en Ø 12" de 0 à - 106 mètres de profondeur
- Alésage en Ø 22" de 0 à - 11 mètres puis descente d'un tube guide en Ø 18" de 0 à - 10,60 mètres cimenté avec 1,05 tonne.
- Un programme de captage envoyé à la RSH le 30/9/77 a souligné les opérations à suivre et qui ont été respecté par la RSH sauf la profondeur totale qui a été arrêté à - 160 mètres au lieu de 200 m.
Ces opérations sont :
 - Après reconnaissance, alésage en Ø 17" 3/8 de 0 à - 106 mètres de profondeur
 - Descente et cimentation totale d'un tube casing en Ø 13" 3/8 de + 0,30 à - 106 mètres de profondeur (avec 7,200 tonnes de ciment)
 - Après prise de ciment et reforçage du bouchon, poursuite de la reconnaissance dans le calcaire en Ø 8" 1/2 de - 106 m à - 141,50 m en une 1^e opération puis jusqu'à - 160 mètres en une 2^e opération.

IV/ - SUITE LITHOLOGIQUE DES TERRAINS TRAVERSÉS (relevés de l'Hydrogéologue)

0 m -	1 m : terre végétale
1 m -	9 m : argile tuffeuse
9 m -	24 m : argile rouge latéritique compacte
24 m -	41 m : argile rouge compacte
41 m -	56 m : argile beige avec nodules de gypse
56 m -	63 m : argile rouge compacte
63 m -	72 m : argile gypseuse
72 m -	81 m : argile gravéoleuse
81 m -	88 m : sable argileux grossier et moyen
88 m -	94 m : sable moyen et fin (Pontien ?)
94 m -	100 m : argile sablonneuse rouge
100 m -	104 m : argile compacte
104 m -	106 m : calcaire blanc dur
106 m -	117 m : calcaire blanc
117 m -	125 m : calcaire rose
125 m -	131 m : perte dans les calcaires avec remplissage en sable ponction.

.../...

- 131 - 142 m : forage dans les calcaires à l'eau claire
142 - 154 m : calcaire rose et blanc dur très bien karatifié
155 - 160 m : calcaire marneux gris jaunâtre.

- DEVELOPPEMENT DU FORAGE

1) - Le 10/10/1977 l'eau a jailli faible : 3/10 l/s et devant le débit relativement faible, le Service Hydrogéologique de GABES a préconisé, dans une note envoyée à la RSH le 11/10/1977, les opérations suivantes :

"... devant l'impossibilité de pousser les travaux de reconnaissance au delà de - 141 m à cause de l'arrivée du sable supposé provenir de la zone karatifiée située entre - 120 m et - 128 m (plus particulièrement au niveau de - 126 m), il y a lieu de développer le forage par compresseur dans le but de nettoyer des fissures calcaires de la masse du sable qui s'est emprisonnée.

"L'efficacité de ce développement sera constatée au niveau de l'augmentation du temps de rabattement ou de la diminution du temps de remontée du plan d'eau.

"Il est préférable de prélever des échantillons d'eau au début, au cours et à la fin de l'opération de développement pour pouvoir comparer l'évolution de la concentration en sable".

2) - Le 12/10/1977 on a assisté à un développement au compresseur qui a donné les résultats suivants :

- Descente d'une colonne en Ø 6" de 93 m de longueur et d'une colonne de tiges de 48 mètres de longueur.
débit artésien avant le développement = 3/10 l/s
durée de développement = 7 minutes
eau contenant des arrivées de sables

- Remontée (Figure 1)

Niveau à - 10 mètres

1'	= 9,90 m	12'	= 9,32 m	1H00 = 6,55 m
3'	= 9,83 m	14'	= 9,20 m	1H15 = 6,15 m
4'	= 9,77 m	16'	= 9,07 m	1H30 = 5,70 m
5'	= 9,70 m	18'	= 8,95 m	1H45 = 5,22 m
6'	= 9,66 m	20'	= 8,85 m	2H00 = 4,92 m
7'	= 9,60 m	25'	= 8,55 m	
8'	= 9,55 m	30'	= 8,30 m	
9'	= 9,48 m	40'	= 7,75 m	
	" 12 "	50'	" 7,50 m	

BIR MAHOUR III PIR H 1274475

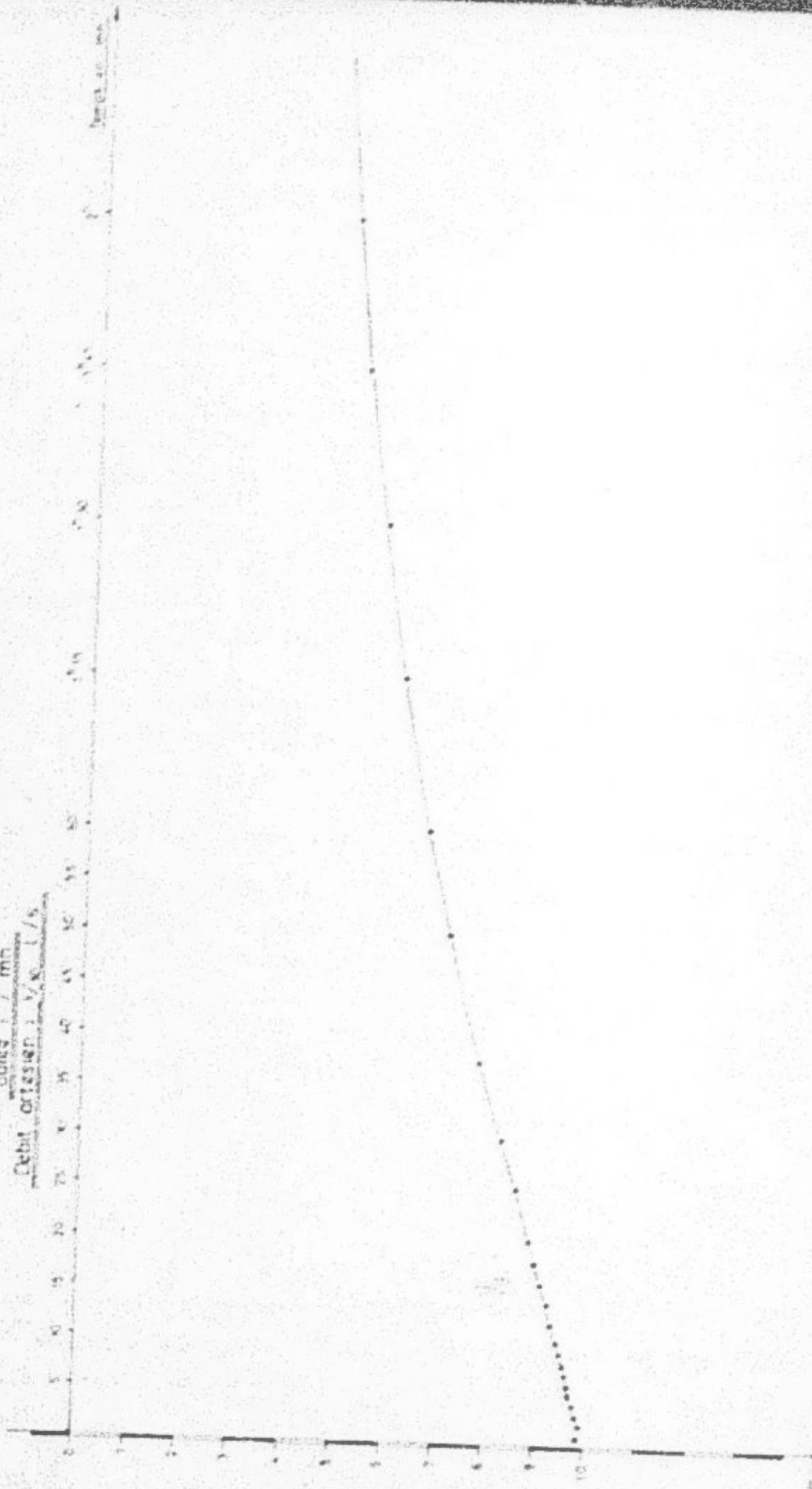
REMONTE

Essai du compresseur : 12 - VI - 77

dure 7 mn

Debit criseur 1/8 sec 1/5

5 10 15 20 25 30 35 40 45 50 55 60 65 70 75 80 85 90 95 100



3) - Le 13 Octobre 1977, l'opération de développement a consisté à ouvrir le débit de 6 l/s amené de Matjoub N° 2 et suivié au filtre forage avec le compresseur, après 8'30" on a remarqué des arrivées importantes de sables par saccades et après 18 mn l'eau s'est arrêtée et l'opération a duré 18'30" après quoi l'eau a coulé artésienne à un débit de l'ordre de 40 l/s.

Le développement au compresseur a été arrêté le 20/10/1977 à la suite de l'augmentation du débit qui a atteint 70 l/s.

L'eau a été claire et sans traces de sables.

Un échantillon d'eau prélevé pour analyse a donné les résultats suivants en milligramme par litre.

Date	Ca	Mg	Na	SO ₄	Cl	HCO ₃	R.S.	Cte	pH
13/10/1977	332	180	384	1368	671	235	3,18	3,9	8,0

On remarque que l'eau est légèrement chargée en sulfate et en bicarbonate par rapport à l'eau des forages environnantes et à celle du même forage comme nous allons le constater plus loin.

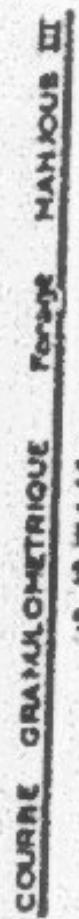
4) - Reprise de la reconnaissance en Ø 8" 1/2 de - 11,5 h - 160 mètres.

5) - Granulométrie de la formation sablonneuse (Figure n° 2) un échantillon de sable prélevé à la côte - 126 m de profondeur, d'un poids total de 750 grs a donné la granulométrie suivante :

Ø du tamis (mm)	Poids de grains (grs)	% du poids total	Observations
20,0	0	-	
10,0	0	-	
5,0	2,8	99,88	
2,0	12,4	99,72	
1,0	53,2	99,02	
0,5	459,7	95,89	
0,2	947,5	69,71	
0,05	236,4	15,57	
0,05	36,0	2,06	

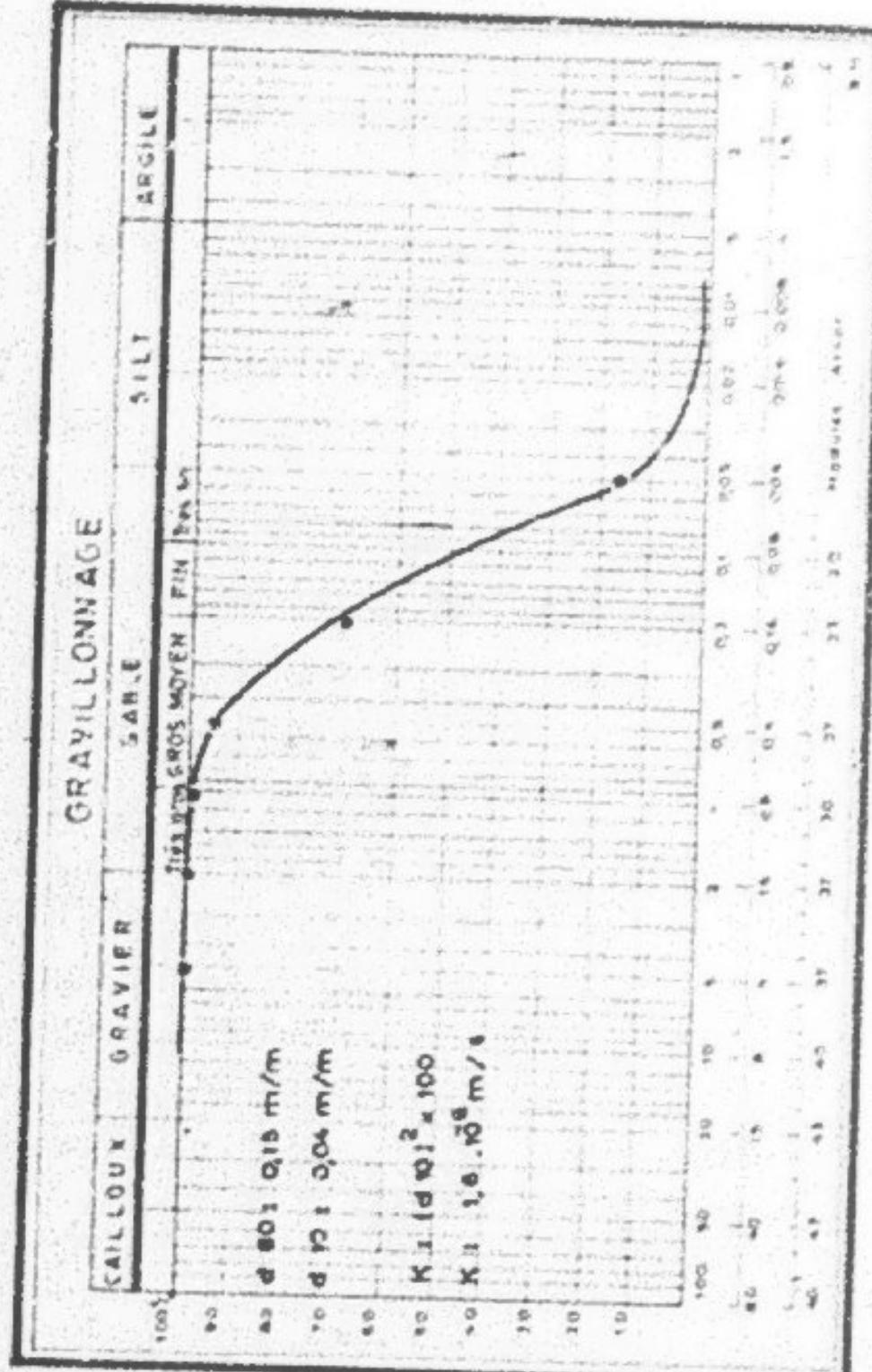
Ce sable provient de la formation de recouvrement Mio-pliocène logé dans les fissures des calcaires.

Ting-i



卷之三

Salvadoran Pentecostalism



$$\begin{aligned} d_{10} &= 0,15 \text{ mm } \\ d_{50} &= 0,04 \text{ mm } \end{aligned} \quad \left(\text{ donc } C.V. = \frac{d_{10}}{d_{50}} = 3,75 \right)$$

La porosité de ce sable est :

$$K = 100 (d_{10})^2 = 1,6 \cdot 10^{-6} \text{ m/s}$$

IV - ESSAI DE DÉBIT

Deux essais de débit ont été effectués sur le forage par M. MIRASSI et R. LAFUJI respectivement Adjoint et Agent Technique de la D.R.E. à GASSS.

IV-1 - Essai 1er pompage : effectué du 30/10/77 au 31/10/77, cet essai a été déroulé avec le matériel suivant :

- (Type = SYSTEM)
- Moteur) Puissance = 103,5 CV
- (Nbre de t/mn = 2400

- Pompe (Diamètre = 12" (corps de pompe))
Type = K.S.B. avec réduction de ses éléments en Ø 8"
- Installation du tube "Pitot" 10" - 8" pour les mesures de débit, et un manomètre de mercure pour les mesures de rabattement.

a - Déroulement de l'essai

On a effectué un essai à palier unique et à débit constant, les résultats sont les suivants :

- Débit maximum de la pompe = 104,5 l/s)
- Rabattement correspondant = 3,76 m ./ N.P. ($\frac{Q}{S} = 27,8 \text{ l/s/m}$).

Le rabattement a atteint 3,76 m après 1H50' de pompage après quoi le niveau du plan d'eau a amorcé une remontée malgré le débit resté constant. Après 18 heures de pompage, l'eau a coulé légèrement artésienne ; on a expliqué ce phénomène par un développement de forage et la décalification des fissures de calcaire. On souligne qu'après 4 heures de pompage, on a remarqué des arrivées de sables pendant 2H20'.

b - Caractéristiques hydrodynamiques :

(A) - Transmissivité

1 - Observation sur le forage (Figure N° 3) : la valeur de " τ " calculée d'après la formule semi-logarithmique de JACOB est :

$$\boxed{\tau = 4 \cdot 10^{-3} \text{ m/s}}$$

Forage - MAHJOUB III

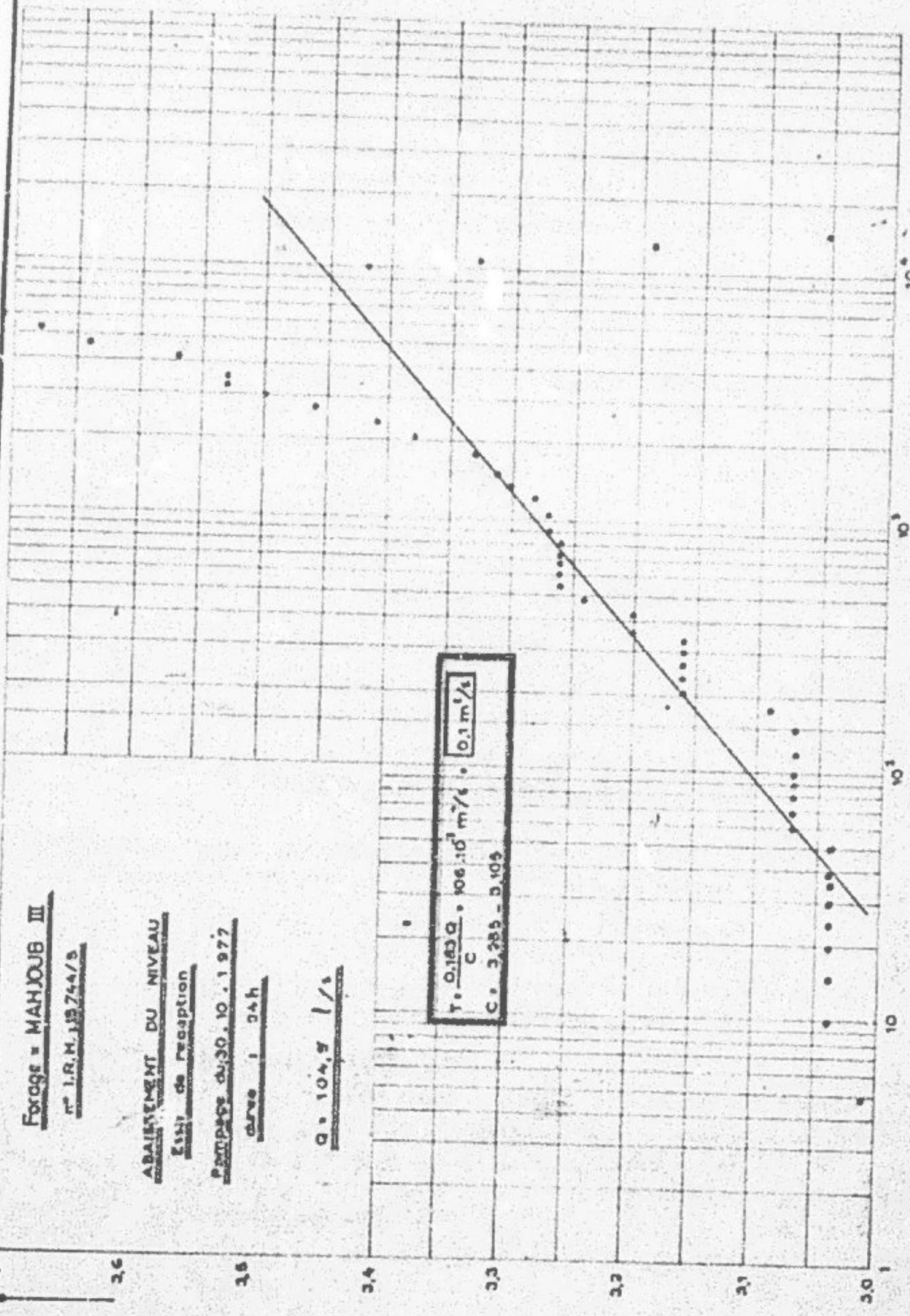
n° 1.R.H. 19744/3

ABAISSEMENT DU NIVEAU
Eau de réception

DÉPÔTAGE du 30.10.1977
durée 1 h 04 h

$Q = 104,9 \text{ l/s}$

$$T = \frac{0,183 Q}{C} = 106,16^{\circ} \text{m}^2/\text{s} \cdot 0,1 \text{ m}^3/\text{s}$$
$$C = 3,285 - 0,103$$



2 - Observations sur le piézomètre (Figure N° 4) : Le forage Bir Mahjoub N° DGI 5515/3 situé à 300 mètres a été observé durant l'essai. Les résultats sont les suivants :

Niveau piézométrique avant l'essai = 0,74 m ./ T.E.

Niveau du plan d'eau après 3H de pompage = 0,89 m ./ ...

Rabattement observé = 0,15 mètre.

L'interprétation de ces données a donné les résultats suivants :

a) - Transmissivité d'après la méthode semi-logarithmique de JACOB

$$T = 0,33 \text{ m}^2/\text{s}$$

b) - Transmissivité d'après la méthode de THEIS et en régime permanent

$$T = 0,08 \text{ Q.M. (u)}$$

$$T = 0,32 \text{ m}^2/\text{s}$$

(B) - Coefficient d'engorgement

Le coefficient d'engorgement calculé à partir des observations effectuées sur le piézomètre :

- D'après la méthode semi-logarithmique : $S = 0,37 \text{ g/l}$

- D'après l'équation de THEIS : $S = 0,48 \text{ g/l}$

VI-2 - Essai hydrodynamique à la vanne (forage artésien) : l'essai hydrodynamique est effectué du 5/11/77 au 6/11/77 avec le matériel suivant :

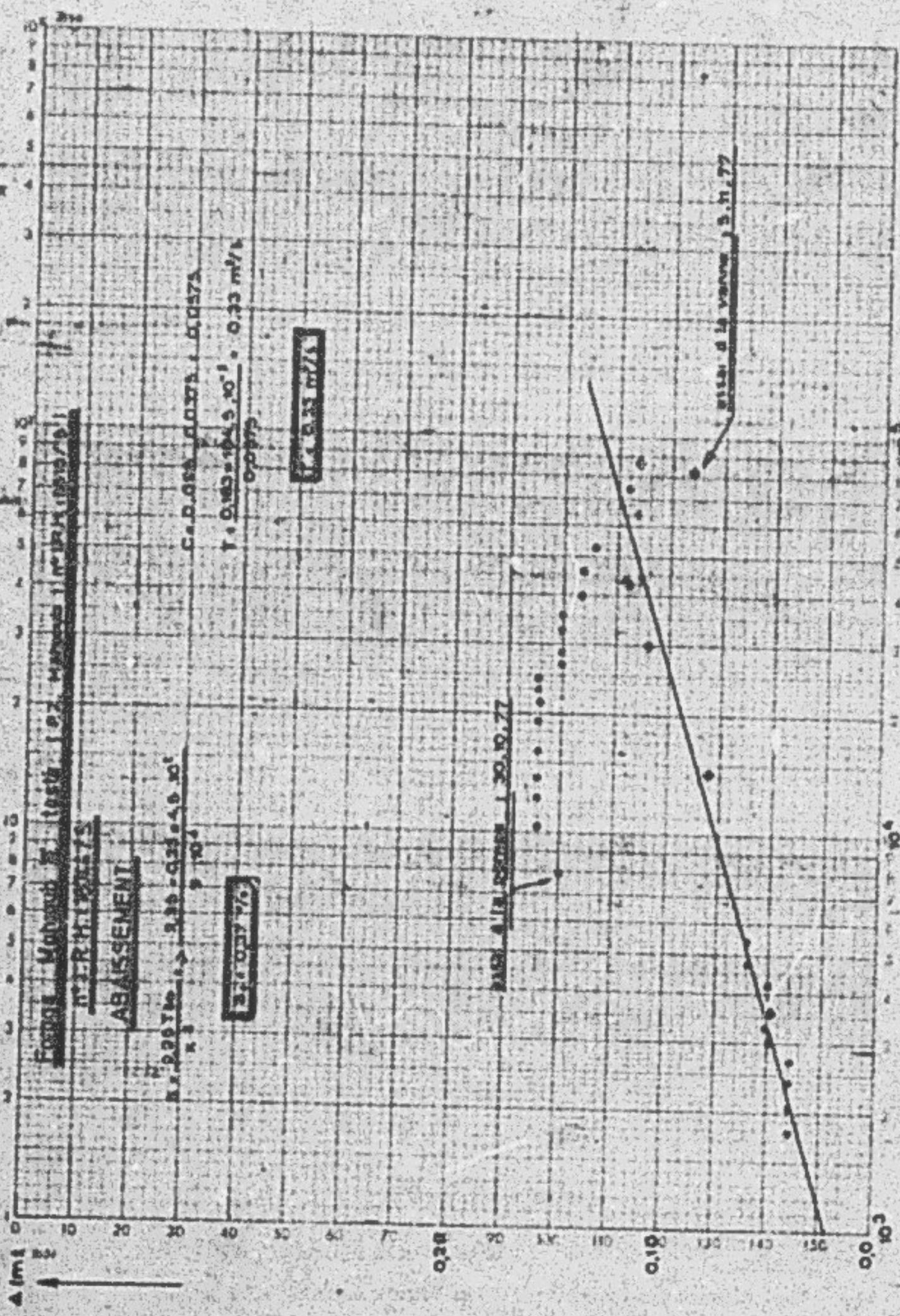
- Pour le débit : 2 seuils (un de 60 l/s et un de 30 l/s)
installation du tube "Pitot" 8" - 6"
- Pour les mesures de pression : installation de mercure puis flexible au dessus de la tête du forage (colonne d'eau)

a) - Condition avant l'essai :

Avant le commencement de l'essai, on a procédé à la fermeture complète de la vanne du forage pendant 24h. Le niveau piézométrique s'est établi à + 2,99 m par rapport au terrain naturel.

b) - Déroulement de l'essai :

L'essai a comporté 4 paliers de débit différents. Les résultats sont les suivants :



Palier	Date	Durée	Débit	Press.	Rabatt.	Q/S	S/Q
CAS	4/11/77	24H	0	+ 2,99			
1	5/11/77	6H	25,00	+ 2,815	0,175	142,86	7,0
2	5/11/77	6H	50,00	+ 2,19	0,90	62,50	16,0
3	6/11/77	12H	65,00	+ 1,79	1,20	56,10	18,5
4	6/11/77	--	72,00	+ 1,305	1,685	42,73	23,5

(C) - Caractéristiques hydrodynamiques

1 - Observation du forage (Figures 5 et 6)

1-1 - Débit spécifique (Q/S)

Après examen du tableau ci-dessous, on constate une diminution du débit spécifique du forage à la suite de chaque augmentation de débit. Cette diminution est expliquée par les valeurs élevées de pertes de charge obtenues lors de l'essai hydrodynamique.

1-2 - Pression résiduelle (Pr) : Figure 7

Cette pression est égale à 1,305 m avec un débit de 72 l/s, la notion de pression résiduelle dans un tel forage est très importante, car en réduisant la pression résiduelle on obtiendrait un débit meilleur ; comme le cas du forage Mahjoub 1 N° 5516/5 où le débit est passé de 14,5 l/s à 45 l/s à la suite de la suppression de la tête du forage avant qu'il ne soit complètement tari.

1-3 - Transmissivité = T

La transmissivité calculée à partir de la méthode de BORELLI - VIMOVIC est :

$$T = \frac{1}{A} 0,37 \log \frac{Ra}{R}$$

où Ra = rayon d'action en m.

R = rayon du forage en m.

$$T = 1,05 \text{ m}^2$$

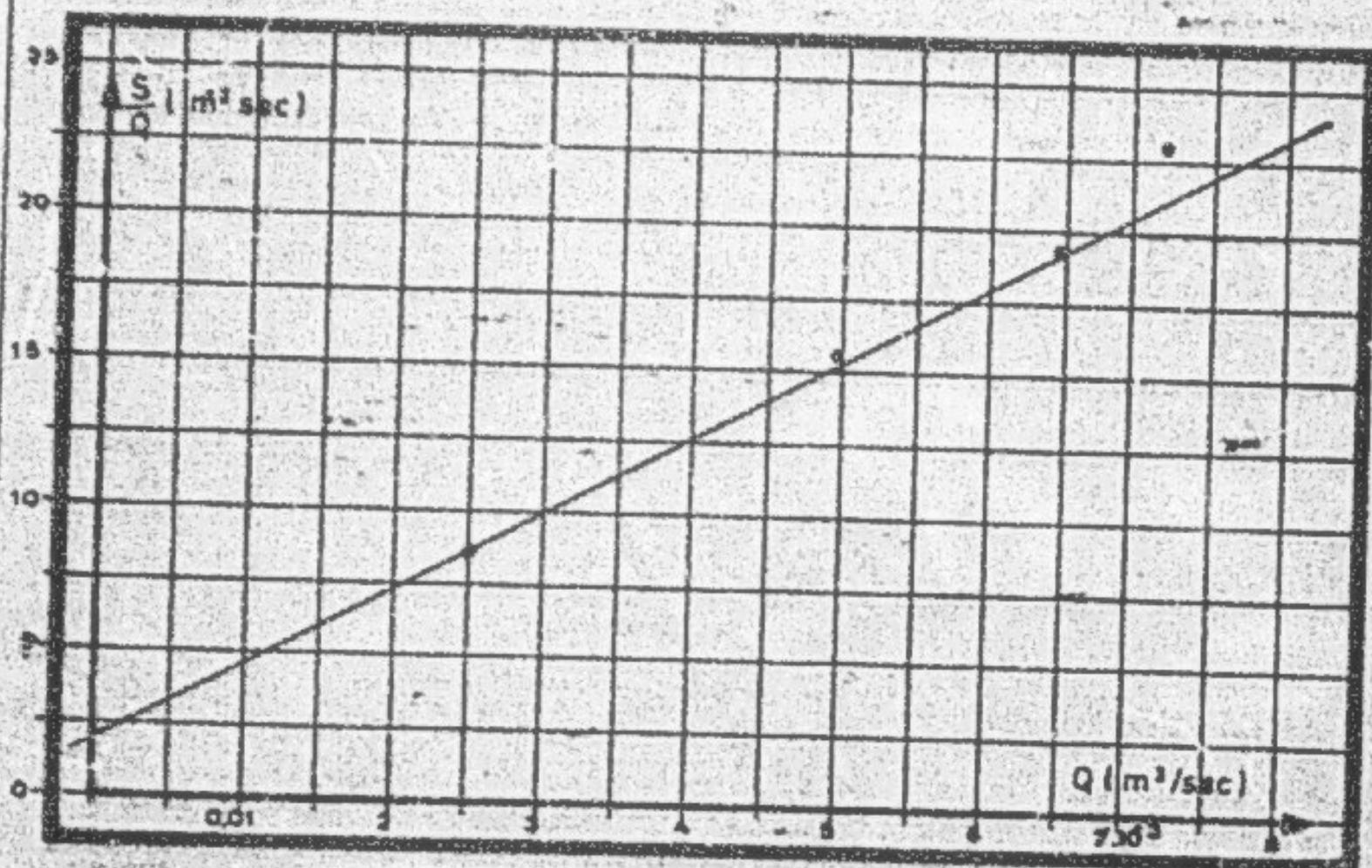
2 - Observation du piezomètre (Figure 8)

a) - La transmissivité calculée d'après la formule semi-logarithmique de JACOB est égale à :

DETERMINATION DES VALEURS A et B
de l'équation $S = AQ + BQ^2$

PL. 6
Ferme à Mahjoub III
n° I.R.H. n° 18744 / 3

1	2	3	4	5	6	7	8
Pasier	Date	Durée du pasier.	debit Q	Niveau élot. P_1	Niveau pièce. P	Débitm. S	$\frac{S}{Q}$
			m^3/sec	m	m	m	m^2/sec
8. 8. 1972	6h		$20 \cdot 10^3$	2,89	2,815	0,175	7
			$50 \cdot 10^3$		2,19	0,80	16
8. 8. 1972	12h		$45 \cdot 10^3$		1,79	1,20	18,5
			$22 \cdot 10^3$		1,305	1,625	23,5
			10^3				
			10^3				



A	Point 1		$\frac{S-A}{Q_1}$	$\frac{S-A}{Q_1}$
	$\frac{S-A}{Q_1}$	Q_1	$\frac{S-A}{Q}$	$\frac{S-A}{Q}$
m^2/s	m^2/s	m^3/s	m^2/s	m^2/s
2,00	16	0,05	14	380

$$S = AQ + BQ^2$$

$$AS = 1,45m$$

PL. 6

DETERMINATION DE LA TRANSMISSITE T
d'après la relation $Q = f(T, P)$

Forage = Mahjoub III
 n° I.R. No. 18.744 / 9

1. Estimation du coefficient d'assèchement E

Épaisseur de l'épaisseur L	Percolat. n	E
m	-	
0.6	0.1	$33.6 \cdot 10^{-6}$

$$E = 6.1. n . 10^{-6}$$

2. Caractéristiques fondamentales

Zone de crevasses		Diamètre de forage D	Rayon de forage R	Débit Q	Durée du puits t	A	$\frac{1}{L}$	A'	$\frac{1}{A'}$
m	m ² /s								
0.34	$0.17 \cdot 10^3$			$59 \cdot 10^3$	24			$2.00 \cdot 10^3$	$500 \cdot 10^3$

3. Calcul du rayon d'action R_a

$$R_a = 92 \sqrt{\frac{T \cdot t}{E}}$$

1	2	3	4	5	6
N° de approxim.	1 ^{er} Approxim. de T	T.t	$\frac{T \cdot t}{E}$	$\sqrt{\frac{T \cdot t}{E}}$	Rayon d'action
$t = 2 \cdot \frac{1}{A'}$	m^2/s	$m^2/s \cdot h$	$71 \cdot 10^{-6}$	$8.5 \cdot 10^3$	$R_a = 92 \sqrt{\frac{T \cdot t}{E}}$
	$1000 \cdot 10^{-3}$	24			$m \cdot 76.8 \cdot 10^3$
	$\cdot 10^{-3}$				$\cdot 10^3$
					$\cdot 10^3$

REMARQUE : Pour les approximations suivantes on prend T obtenue par le calcul précédent.

4. Calcul de T (par approximations successives)

7	8	9	10
$\frac{R_a}{R}$	$\log \frac{R_a}{R}$	$0.37 \log \frac{R_a}{R}$	Transmissivité T
-	-	-	$\frac{1}{A'} \times ①$
$8 \cdot 10^{-3}$	0.7	3.109	$1050 \cdot 10^{-3}$
			$\cdot 10^{-3}$

$$T = \frac{1}{A'} \cdot 0.37 \log \frac{R_a}{R}$$

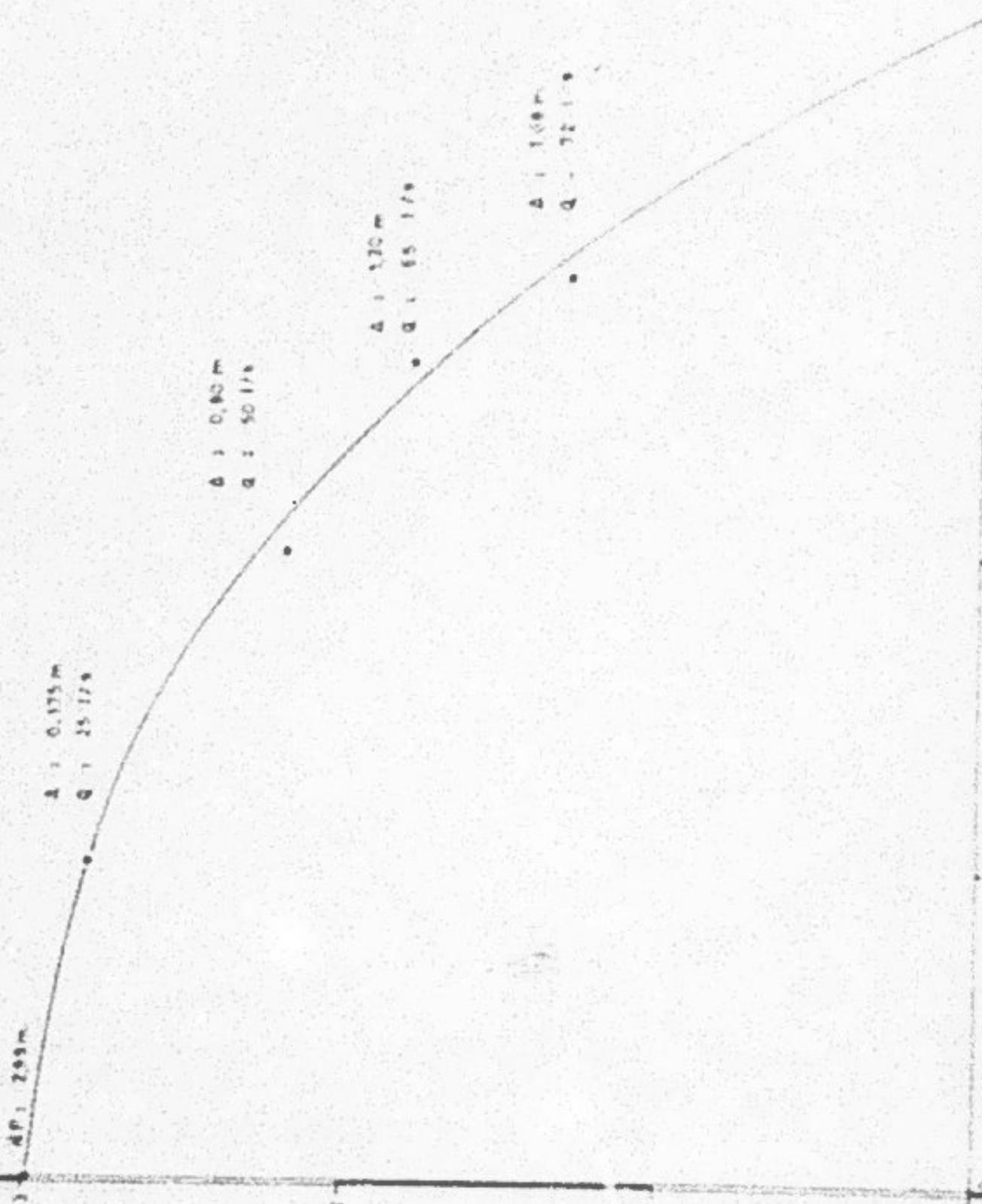
$$T = 1050 \cdot 10^{-3} m^2/s$$

$$1.05 \cdot m^2/s$$

Carte Caractéristiques
Forge : MAHIGUE
n° LPH : 187615

50 m²

ESSAI DU 5. 04. 5. 11. 1977



ESSAI DE POMPAGE SUR LE FORAGE 18744/5 (Mahjoub 3)

Testé le : 30 - 31 - 10 - 77

Fig 8

Mahjoub 3 - 5515/5 observé

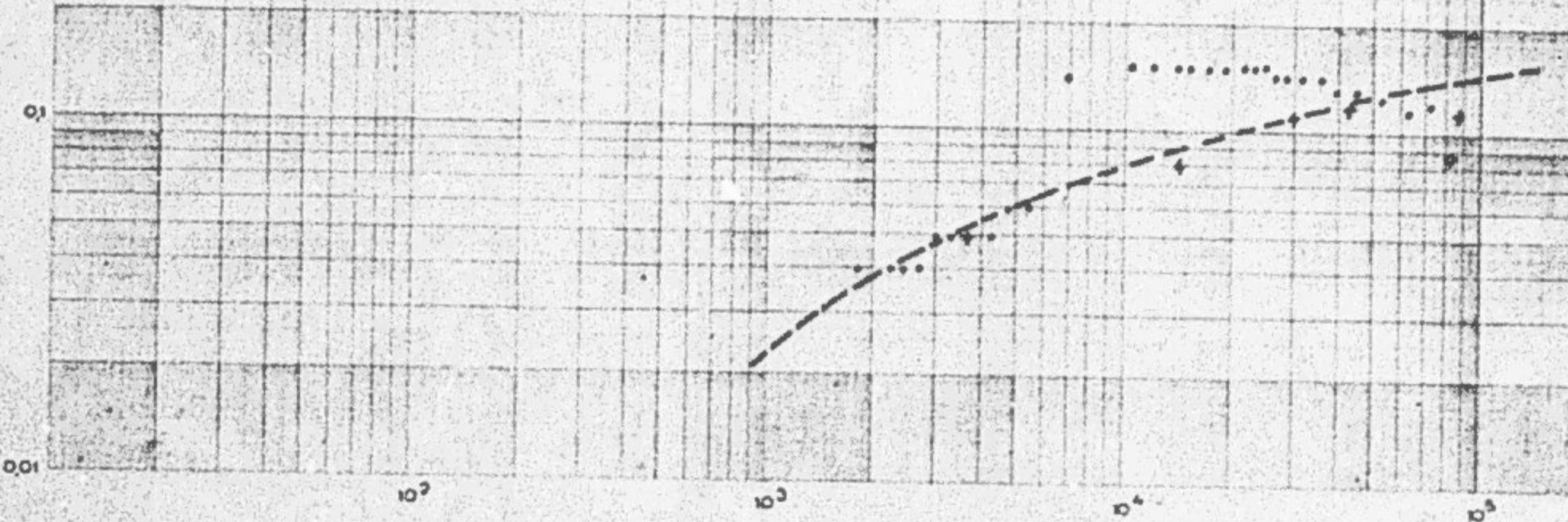
$$\begin{aligned} T &= 12 \cdot 10^3 \\ A &= 40.047 \text{ m}^2 \\ Q &= 4.045 \cdot 10^{-2} \text{ m}^3/\text{s} \\ S &= 0.6 \\ w_{\text{lit}} &= 1.0 \end{aligned}$$

$$T = \frac{0.08 Q w_{\text{lit}}}{A} = \frac{0.08 \cdot 104.5 \cdot 10^{-3}}{47.10^3} = 0.32$$

$$T = 0.32 \text{ m}^3/\text{s}$$

$$\begin{aligned} S &= \frac{w_{\text{lit}}}{A^2} \\ S &= \frac{0.32 \cdot 10^{-3}}{9.10^4 \times 0.6} = 0.48 \% \end{aligned}$$

$$S = 0.48 \%$$



$$L.F = 2,19 \text{ m}^2/\text{s}$$

b) - Le Coefficient d'engorgement calculé à partir de la même formule

$$S = \frac{2,19 \text{ m}^2}{x^2}$$

x^2 : la distance entre le forage testé et le forage observé en mètre carré = $(300 \text{ m})^2 = 9.10^4 \text{ m}^2$

$$S = 0,31 \%$$

VII/ - CARACTÉRISTIQUES HYDROCHIMIQUES (Figure 9)

Au cours des essais, des échantillons d'eau ont été prélevés pour analyses chimiques, les résultats sont présentés dans le tableau ci-dessous :

a) - Essai de pompage :

	Ca	Mg	Na	SO ₄	Cl	HCO ₃	Cté	R.S.	pH
22, K/77	376	148	377	1181	639	158			
	18,8	12,4	16,4	24,6	18,0	2,6	3,8	3,160	7,9
22, 10/77	344	148	377	1156	639	164			
	15,2	12,4	16,4	24,0	18,0	1,65	3,8	3,160	7,8

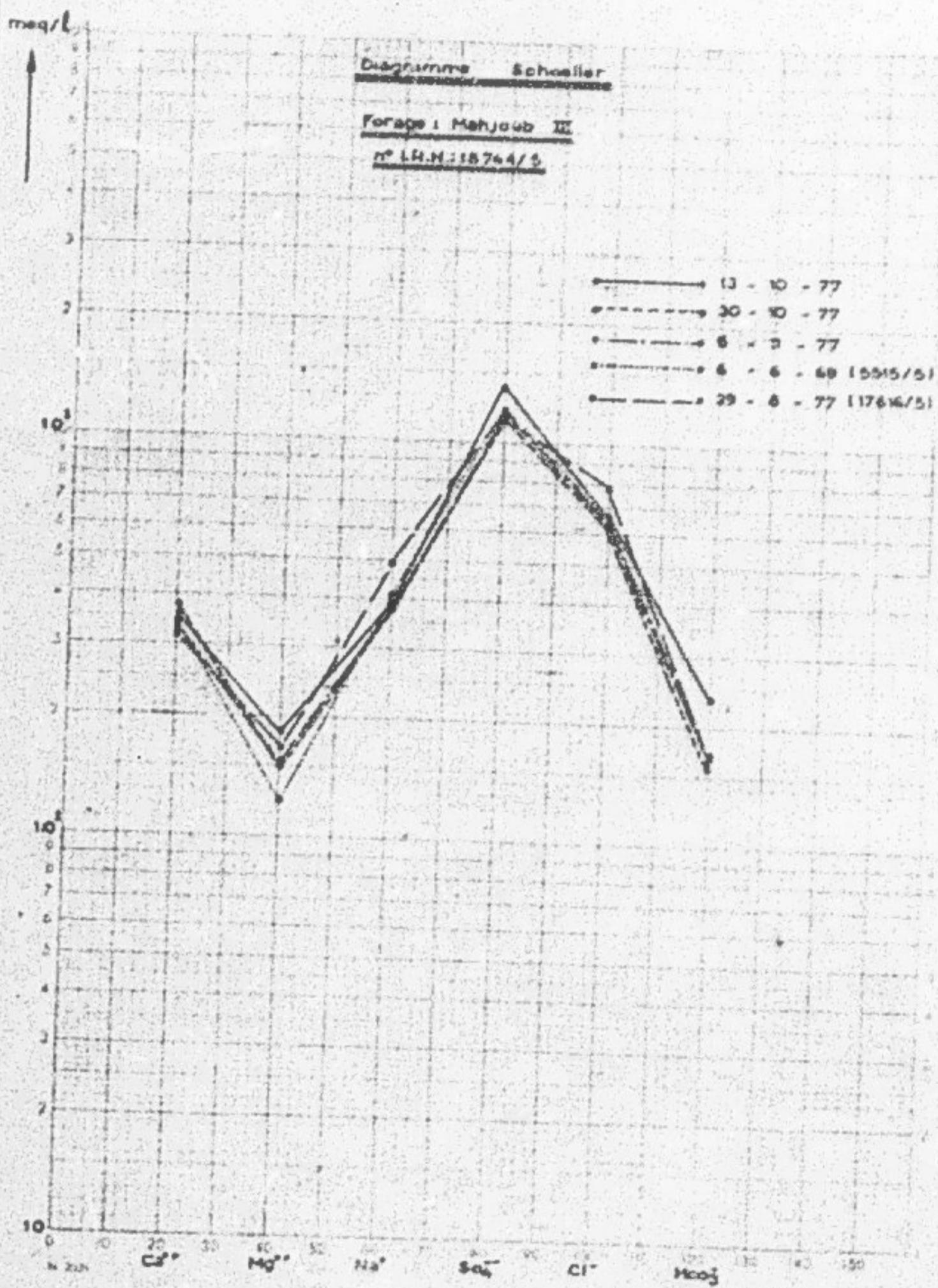
b) - Essai hydrodynamique :

	Ca	Mg	Na	SO ₄	Cl	HCO ₃	Cté	R.S.	pH
22, 7	352	148	402	1238	639	161			
	17,6	12,4	17,5	25,8	18,0	2,65	3,8	3,180	7,7
22, 10/77	376	124	377	1238	681	161			
	18,8	10,4	16,4	25,8	19,2	2,65	3,8	3,200	7,7
22, 17	352	148	377	1181	639	161			
	17,6	12,4	16,4	24,6	18,0	2,65	3,8	3,200	7,8

La température de l'eau mesurée lors des essais est égale à 29°C.

VIII/ - CONCLUSION ET RECOMMANDATION D'EXCAVATION

Le forage Mahjoub N° 3 est situé à une altitude de + 30 mètres, celui de Mahjoub N° 5515/5, tiers, est à + 33,69 m d'altitude. Il faut tenir compte



niveau piézométrique du nouvel ouvrage qui est + 2,99 m par rapport au terrain naturel, on prévoit ce qui suit :

- On ne peut pas disposer de l'artésianisme qu'à une altitude inférieure à + 33 mètres.
- La suppression de la tête du forage pour bénéficier le plus longtemps possible de l'artésianisme est à prévoir dans le cas d'une baisse du niveau de la nappe.
- Le recours au pompage s'impose dans le cas où on voudrait irriguer dans l'immédiat la totalité de la superficie du périmètre irrigué de l'A.I.C. de Ndjoub. De toute façon le pompage est le moyen qui va s'imposer dans quelques années à la suite de la baisse du niveau piézométrique de la nappe déjà amorcée. -

T u et J-L approuvé par
l'Ingenieur Hydrogéologue

Dressé par l'Adjoint Technique
chargé des envois

A. MAMOU.

M. MUHARSI

REPUBLIQUE TUNISIENNE
MINISTÈRE DE L'AGRICULTURE

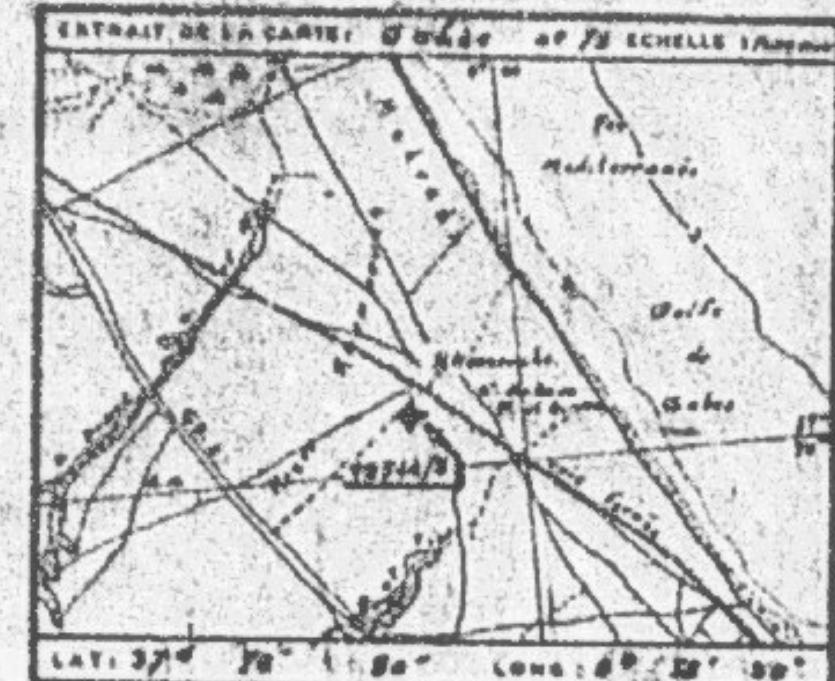
SERVICE HYDROGEOLOGIQUE

THE INVESTMENT O. R. M.

GABES

SORAGE ; - MAHJOUB D.

Nº B.I.R.H.: 18744/9



Log mis à jour au Chantier

Géologue de chantier - A. HAMOU

Control panel

VU pat

ECHELLE 1 : 500'

Apparel Faking 2500 n° 5

Prebendary totals m. 160.00 m.

Sortage commencé le 11 - 5 - 77

Sondans terminé le 5 - 4 - 77

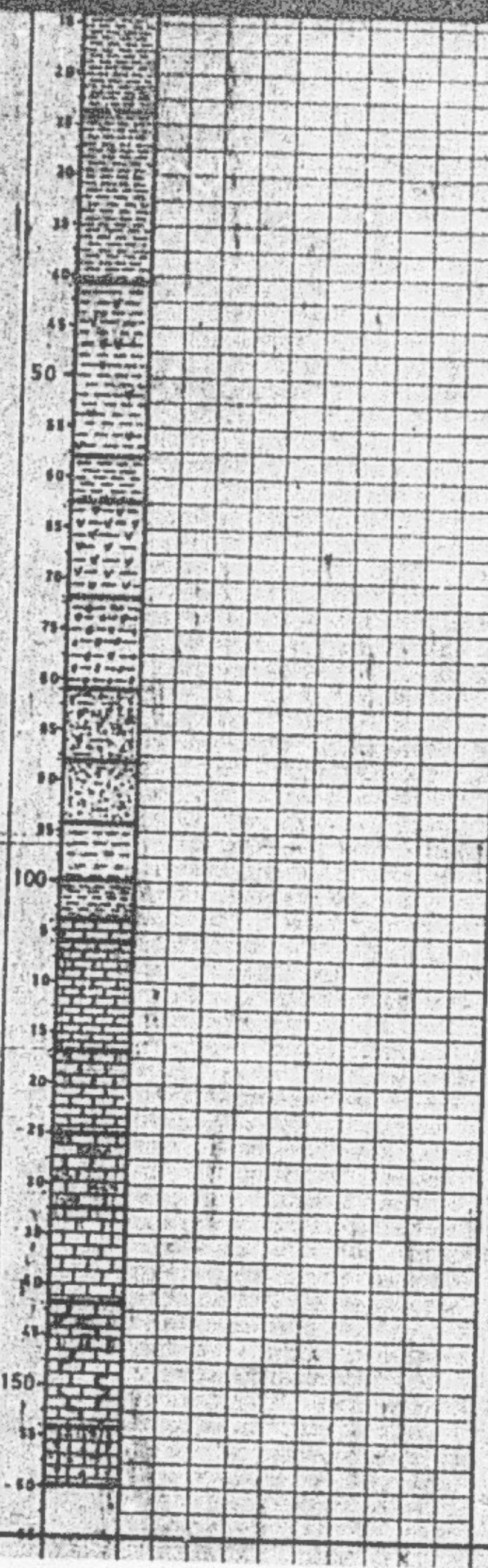
Interruption of completion discs

DATA COLLECTION

Figure 1a

m. Premier bridge

Néron du val



compacte	
Argile rouge compacte	
Argile beige avec moudes de gypse	
Argile rouge compacte	
Argile gypseuse	
Argile gravoéuse	
Sable argileux grossier et moyen	
Sable moyen et fin (ponctuel)	
Argile sableux rouge	
Argile compacte	
Calcaire blanc dur	
Calcaire blanc	
Calcaire rose	
Perle dans les calcaires avec remplissage en sable ponctuel	
Forage dans les calcaires à l'eau claire	
Calcaire rose et blanc dur très bien karstifié	
Calcaire marneux gris jaunâtre	

- Forage en d 17' 30 de m.
100,00m.
- Tube cassé de d 17' 30 de
100,30m. à - 100,00m quand
au n° 1,85

- Recouvrement de 8,0%
de calcaire à - 100,00m.

Dessin de sondage:
L.S.C. au 1/1000.

N.P. = + 1.78m. X T.H.
Qua. = 72 %
Vt = 42,03 Giga de s.
Pr = 4,308 m % T.H.
Ra = 2,693 %