

MICROFICHE 13

50649

République Tunisiene

MINISTÈRE DE L'AGRICULTURE

CENTRE NATIONAL DE  
DOCUMENTATION AGRICOLE  
TUNIS

الجمهورية التونسية  
وزارة الفلاحة

المركز القومي  
للسويق الفلاحي  
تونس

F 1

P V IETNAM / RIGUE DE

S E I T L A

-/-

A VANT - PROJET

NOTE - EXPLICATIVE

REPUBLIQUE TUNISIENNE  
MINISTERE DE L'AGRICULTURE  
DIRECTION G.R.  
DIVISION H.A.  
SERVICE E.H.A.

TUNIS, le

MUROTE

A L'Attention de Monsieur le Directeur  
de la Régie des Sondages

-/-

O B J E T / - Crédion de 2 Forages à Sbeitla

J'ai l'honneur de vous demander de bien vouloir procéder à la création de 2 forages de remplacement des forages N° BIRH 7078 et 6750 à Sbeitla.

Ces forages ne devraient pas être éloignés des sondages existant pour permettre d'utiliser l'équipement existant.

Je vous serais obligé de bien vouloir me tenir informer de la suite donnée à cette affaire.

12 FEV 1973

Proposé N° 7363/EHA  
L'Ingénieur Principal, Chef  
du Service E.H.A

Signé : K.FRIKHA

Proposé  
N° 512/H.A  
Tunis, le 13 FEV 1973

L'Ingénieur Principal, Chef de la  
Division de l'Hydraulique Agricole  
Signé : K. ALOUINI

- O M M A I R E -

- FICHE TECHNIQUE

- INTRODUCTION

CHAPITRE 1.- LE SITE

- 1,1) Géographie
- 1,2) Topographie
- 1,3) Occupation du sol
- 1,4) Pédologie
- 1,5) Climatologie

CHAPITRE 2.- DEFINITION DU PERIMETRE

- 2,1) Ressources en eau
- 2,2) Options agricoles
- 2,3) Besoins en eau d'irrigation
- 2,4) Superficie irrigable
- 2,5) Consommation du périmètre

CHAPITRE 3.- MODALITES DES IRRIGATIONS

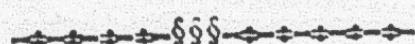
- 3,1) Système d'irrigation
- 3,2) Paramètre de l'irrigation
- 3,3) Mode de transport de l'eau
- 3,4) Equipment type des parcelles

CHAPITRE 4.- CARACTERISTIQUES DE L'AMENAGEMENT

- 4,1) Station de pompage
- 4,2) Conduite de refoulement
- 4,3) Réservoirs
- 4,4) Réseau d'irrigation
- 4,5) Réseau d'assainissement

CHAPITRE 5.- COUT DE L'INFRASTRUCTURE HYDRAULIQUE

- 5,1) Estimation des dépenses
- 5,2) Cout rapporté à l'hectare
- 5,3) Prix de revient du mètre cube d'eau



= FICHE - TECHNIQUE =

-----

- Forages débit d'exploitation	Débit d'exploitation
N° 7078	88 l/s Rs = 1, 624
N° 6750	39 l/s Rs = 2, 390
N° 6800	24 l/s Rs = 2,520

- Réservoirs

- 1.000 mètres cubes
- 1.300 mètres cubes

- Superficies irriguées

Superficie Totale	782 ha.
dont	
- Fruitières maraîchères	20 ha.
- Arbustives associés à fourrages d'hiver	222 ha.
- Fruitières 50 pieds à l'ha. + Pistachier	150 ha.
- Fruitières 100 " à l'hectare	40 ha.
- Cultures intensives	100 ha.
- Cultures extensives	250 ha.

A) SYSTÈME D'IRRIGATION

- Pour les plantations : cuvette d'infiltration
- Pour les cultures maraîchères et herbacées:  
irrigation à la raie.
- Pour les cultures fourragères :  
irrigation par petits sillons
- Modules fixés
  - 20 l/s
  - 30 l/s
  - 40 l/s
- Débit maximum d'irrigation 207 l/s.

..../...

B) CARACTERISTIQUES ECONOMIQUES

Coût total d'infrastructure hydraulique

coût rapporté à l'hectare

250.000D = 320D,000

782

## I\_N\_T\_R\_O\_D\_U\_C\_T\_I\_O\_N

Le projet de planification rurale intégrée de la Tunisie Centrale prévoit la création des périmètres irrigués dans la zone focale de :

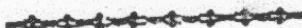
- > Hadjeb Et Aloun
- Sbeitla
- Djilma

Ces périmètres constituent des noyaux de mise en valeur des terres en intensif qui complètent la production des zones extensives environnantes et formeront un équilibre socio-économique du centre de la Tunisie.

Le présent dossier a pour but l'étude des périmètres irrigués de la région de Sbeitla et se réfère à l'étude établie par la FAO :  
projet de planification rural intégré de la Tunisie Centrale MAI 1965

Ce pérимètre s'étendant sur une superficie de 782 ha serait alimenté en eau d'irrigation à partir des trois sondages :

- N° 7078 dont le débit à l'exploitation s'élève à 88 l/s
- N° 6800 " " " s'élève à 24 l/s
- N° 6750 " " " s'élève à 39 l/s



= (CHAPITRE \* I \* =

LE SITE

-----

1,1) G E O G R A P H I E

Le périmètre irrigable est situé à proximité de la ville de Sbeitla au Sud et Sud Est de celle-ci, il est limité par la voie ferrée au Nord et par l'Oued de Sbeitla à l'Est.

Il peut être repéré sur la carte au 1/50.000 par les coordonnées "LANDERI" suivantes :

- Latitude comprise entre 212 et 215
- Longitude " entre 428 et 431

1,2) T O P O G R A P H I E

Le périmètre irrigable se divise au point de vue topographique en trois (3) zones :

1<sup>e</sup>) Zone A : Constitue la partie Nord du périmètre et couvre une superficie de 492 ha. environ.

La topographie et l'infrastructure des pistes existantes partage cette zone en CINQ (5) secteurs :

SECTEUR I

C'est un secteur de 105 ha. limité à l'Est et à l'Ouest par l'oued Sbeitla et présente une topographie très régulière. Un réseau très sommaire constitué par une antenne en canaux " TYPE SOCOMAN" 608 mm 2 irrigue d'une façon traditionnelle ce secteur.

SECTEUR II

C'est un secteur de 150ha. limité à l'Ouest par la courbe de niveau 533 et à l'Est par la piste qui relie la zone A à la zone C.

...../...

Ce secteur a une pente très irrégulière. C'est ainsi que dans la partie Nord de ce secteur une grande zone ne peut être irriguée par ruissellement.

SECTEUR III.-

S'étend sur une superficie de 82 ha. environ et présente une pente régulière dans l'ensemble de 14 %

SECTEUR IV.-

S'étend sur une superficie de 55 ha. et présente une pente assez régulière de 15 %

SECTEUR V.-

Est limité par la voie ferrée au Nord et l'Oued Mélouia au Sud. Il a une superficie de 40 ha. et présente une pente très irrégulière.

2<sup>e</sup>) ZONE\_B.- S'étend sur une superficie de 100 ha. Elle est située au Sud de la zone A et au Sud-Est de la zone C elle a une pente très régulière de l'ordre de 12 %

3<sup>e</sup>) ZONE\_C.- Cette zone est limitée par l'Oued Sbeitia à l'Est et l'Oued El Aroug à l'Ouest c'est un cordon de 4,500 m. de longueur sur 600 m. de largeur formant une superficie de 250 ha. environ.

Cette zone présente une topographie régulière de 13 environ.

1,3) OCCUPATION DES SOLS

ZONE\_A.

Le secteur I est planté d'oliviers sur certains endroits de ce secteur il y a des amandiers, abricotiers et des pêchers en intercalaire

Une grande partie de ce secteur est irriguée à partir du débit artésien du forage 7078.

Le secteur II. - Est planté d'oliviers et de jeunes amendiers.

Le secteur III. - est nu, une petite parcelle de ce secteur est plantée d'oliviers et d'amendiers en intercalaire.

Le Secteur IV. - Est partagé en 2 zones par la piste ayant la direction Nord-Sud. A l'Est de cette piste on trouve du terrain nu et à l'Ouest de cette piste le terrain est planté de jeunes oliviers et amendiers.

Le Secteur V. - Est planté d'oliviers et en intercalaire on trouve une plantation d'amendiers, de pêchers de grenadiers et d'abricotiers en plein rapport. Ce secteur est irrigué à l'heure actuelle et d'une façon traditionnelle à partir des débits artésiens des forages 6750 et 6800.

Ces plantations ont très bien résisté à l'effet de la salinité des eaux à cause de la grande perméabilité du terrain. Mais il paraît que la récolte passe du simple au double suivant la pluviométrie annuelle

L'eau de pluie provoque un lessivage du sol, lessivage qui est très bénéfique pour les plantations à noyaux.

#### ZONE -B-

La zone B- de 100 ha est pour la plupart nue parsemée de quelques vergers.

#### ZONE -C-

Le terrain de cette zone s'étend sur 250 ha. est pour la plupart nue.

Le secteur II. - Est planté d'oliviers et de jeunes amendiers.

Le secteur III. - est nu, une petite parcelle de ce secteur est plantée d'oliviers et d'amendiers en intercalaire.

Le Secteur IV. - Est partagé en 2 zones par la piste ayant la direction Nord-Sud. A l'Est de cette piste on trouve du terrain nu et à l'Ouest de cette piste le terrain est planté de jeunes oliviers et amendiers.

Le secteur V. - Est planté d'oliviers et en intercalaire on trouve une plantation d'amendiers, de pêchers de grenadiers et d'abricotiers en plein rapport. Ce secteur est irrigué à l'heure actuelle et d'une façon traditionnelle à partir des débits artésiens des forages 6750 et 6800.

Ces plantations ont très bien résisté à l'effet de la salinité des eaux à cause de la grande perméabilité du terrain. Mais il paraît que la récolte passe du simple au double suivant la pluviométrie annuelle

L'eau de pluie provoque un lessivage du sol, lessivage qui est très bénéfique pour les plantations à noyaux.

#### ZONE -B-

La zone B- de 100 ha est pour la plupart nue parsemée de quelques vergers.

#### ZONE -C-

Le terrain de cette zone s'étend sur 250 ha. est pour la plupart nue.

1,4 ) P E D O L O G I E

ZONE -A-

La carte des aptitudes des sols aux cultures irriguées dressées par Sabathé nous indique que cette zone est composée de :

- Sols convenant bien à passablement aux cultures arbustives moyennement à passablement aux cultures maraîchères, sur ..... 135 ha.
- Sols convenant bien à moyennement bien à tous types de cultures ..... 65 ha.
- Sols irrigables après exécution de certains travaux ou avec un système spécial d'irrigation sur ..... 350 ha.

ZONE B

La carte des aptitudes des sols aux cultures irriguées établies par le Floc montre que cette zone est composé de :

- Sols convenant bien à toutes les cultures arbustives maraîchères, fourragères et annuelles ..... 59 ha.
- Sols convenant bien aux cultures arbustives et convenant bien à certaines cultures maraîchères adoptées aux sols à textures grossières ..... 73 ha.
- Sols convenant bien aux cultures annuelles fourragères maraîchères et convenant aux cultures annuelles .... 13 ha.
- Un apport matière organique (fumure de fond) est conseillé sur l'ensemble du périmètre.

ZONE C

La carte des aptitudes des sols aux cultures irriguées établies par le Floc montre que cette zone est composé de :

- Sols convenant bien à toutes cultures arbustives, maraîchères, fourragères et annuelles ..... 22 ha.
- Sols convenant moyennement aux cultures arbustives maraîchères fourragères et annuelles ..... 111 ha.
- Sols convenant médiocrement aux cultures arbustives ..... 51 ha.

.... / ....

- Sols convenant médiocrement aux cultures arbustives et convenant bien aux cultures maraîchères adaptées aux sols à textures grossières. .... 21,5 ha.
- Sols convenant bien aux cultures arbustives et convenant bien aux cultures maraîchères adaptées aux sols à textures grossières..... 32 ha.
- Sols convenant bien aux cultures arbustives ... 30,5 ha.
- Sols convenant moyennement aux cultures maraîchères annuelles et fourragères. 101,5 ha.

#### 1,5) CLIMATOLOGIE

La situation du périmètre dans le centre tunisien zone dans la région semi-aride du pays indique une pluviosité marginale et des variations de températures importantes pendant l'année.

#### PLUVIOSITE

Depuis 1910, il y a 33 relevées de la station Henchir TOUILLE et 27 relevés de la station T.P.

La pluviométrie moyenne diminue du nord au Sud ainsi il paraît que les moyennes annuelles arithmétiques diminuent de 309,3mm à Henchir TOUILLE et 276 mm au T.P.

Les renseignements disponibles sur la pluviosité sont insuffisants pour en dériver des chiffres exactes pouvant être appliqués.

- LA RECIPITATION INUELLE -

PLUVIOSITE ENCHIR	TOUILLE	ANNUELLE en mm	T. P.	
1928	361, 0	1911	282, 4	
1929	459, 3	1912	306, 3	
1930	234, 3	1913	230, 0	
1931	377, 8	1914	233, 8	
1932	428, 4	1920	132, 5	
1933	301, 0	1922	277, 2	
1934	408, 9	1923	166, 9	
1935	328, 2	1924	257, 9	
1936	437, 5	1925	260, 0	
1937	147, 0	1926	170, 4	
1938	326, 9	1927	186, 5	
1939	378, 9	1928	270, 3	
1940	262, 5	1929	394, 6	
1941	420, 4	1930	151, 5	
1942	288, 0	1931	413, 8	
1943	353, 0	1932	316, 8	
1944	176, 6	1933	411, 0	
1945	106, 8	1934	387, 0	
1946	271, 6	1935	427, 1	
1947	138, 1	1936	111, 0	
1948	318, 8	1937	344, 1	
1949	341, 0	1955	250, 7	
1950	400, 7	1958	544, 66	
1951	253, 8	1959	256, 3	
1952	245, 0	1960	229, 6	
1953	371, 5	1961	179, 1	
1954	243, 5	1962		27 relevés
1955	337, 9			Moyenne 276, 0 mm
1956	231, 1			
1959	411, 2			
1960	389, 5			
1961	239, 7			
1962	214, 5			
	33 relevés			
	Moyenne : 309, 3 mm			

## PLUVIOSITES ANNUELLES.

S B E I T L A

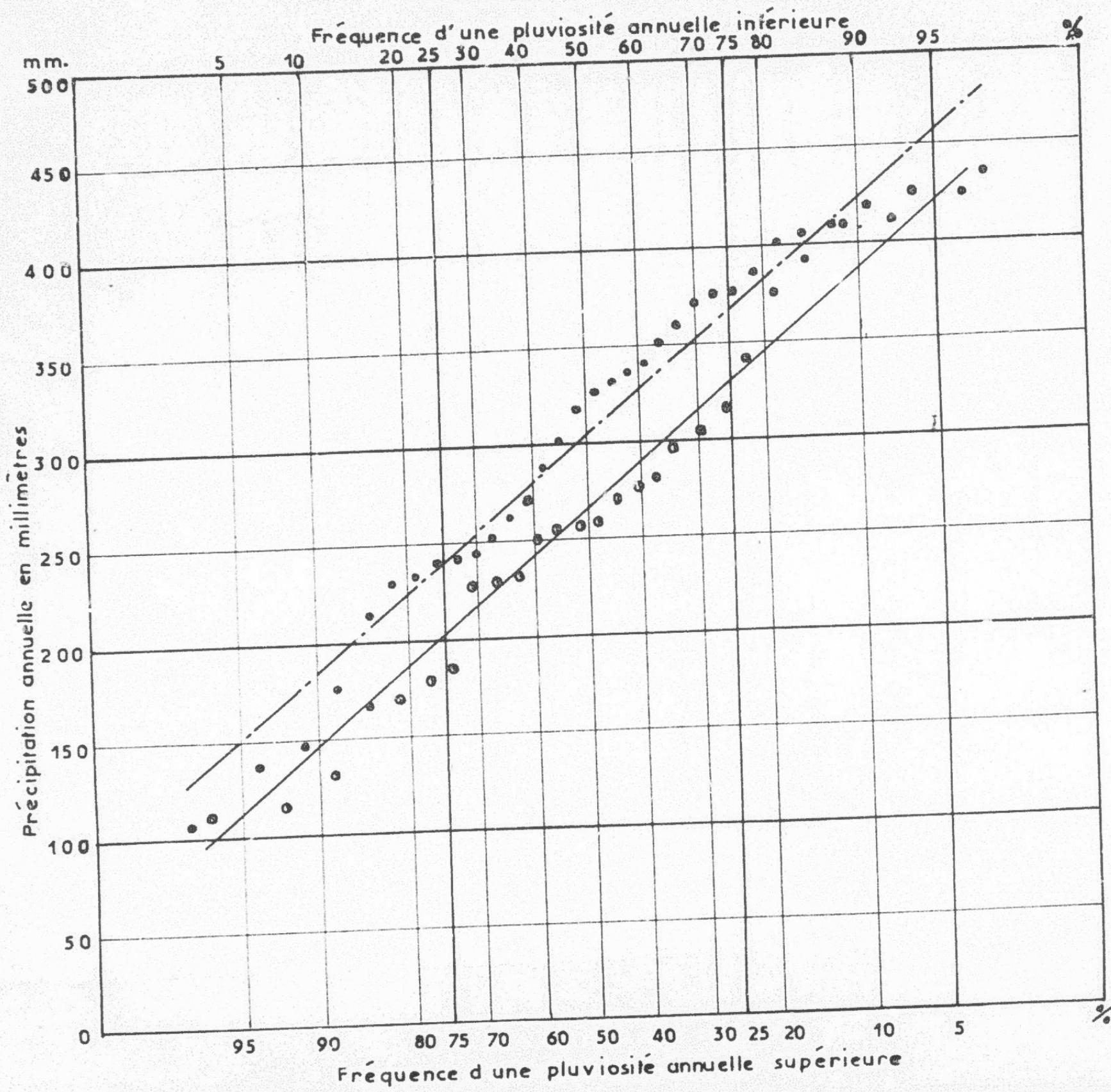


FIGURE . 1.

### Légende

— · — · — • HENCHIR TOUILLE

— — — • TRAVAUX PUBLICS

Les volumes des précipitations ont été groupées dans la figure suivante selon leurs fréquences ( fig N° 1 )

On peut formuler les conclusions suivantes relatives à la pluviosité annuelle probable à Sbeitla.

Une année sur deux la pluviosité annuelle sera inférieure à 270 mm.

Une année sur quatre la pluviosité annuelle sera inférieure à 200 mm.

— Une année sur dix la pluviosité annuelle sera inférieure à 150 mm. (Fig N° 1)

#### TEMPÉRATURE

Une seule série disponible de relevés des températures étant celle de Henchir TOUILLE.

MOIS	JANV	FEV	MARS	AVR	MAI	JUIN	JUIL	AOUT	SEP	OCT	NOV	DEC
Maximum												
extreme	24,0	28,0	29,0	33	37,0	142,0	143,0	141,0	139,0	134,0	128,0	121,0
Moyenne	6,7	8,2	10,9	14,5	18,2	23,0	25,9	25,7	21,9	17,2	11,7	7,3
Minimum	-6,0	+5,0	-7,0	-2,0	13,0	9,0	12,0	11,0	8,0	2,0	-4,0	+6,0
extreme	-6,0	+5,0	-7,0	-2,0	13,0	9,0	12,0	11,0	8,0	2,0	-4,0	+6,0

MEILLEES ENREGISTREES A SBEITLA ( FREQUENCES )

1932	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49
16	18	33	26	17	27	20	23	4	17	9	12	9	0	10	3	8	8

.../...

- ( CHAPITRE -- II --

- ( DEFINITION DU PERIMETRE --

-----

2,1) RESSOURCES EN EAU

2,1-1 Caractéristiques des points d'eau

L'alimentation du périmètre de Sbeitla sera assurée par les sondages N° 7078/ 4 N° 6800/ 4 et N° 6750/4 dont les caractéristiques sont les suivantes :

a) N° 7078 / 4

Coordonnées	( 39 g 14 : 10 "
	( 7 g 54 : 05 "

Forage

Profondeur totale	901 mm.
de 0 m à - 50,6 mm :	alésage en 500 mm.
de - 50,6 m à 222 m:	17 " 1/2
de - 222 à - 714,75 forage en	9 " 718
de - 714,75 à - 901 forage en	7 " 1/2

b) N° 6750/4

Coordonnées	( 39 g 12 : 40 "
	( 7 g 53 : 50 "

Forage

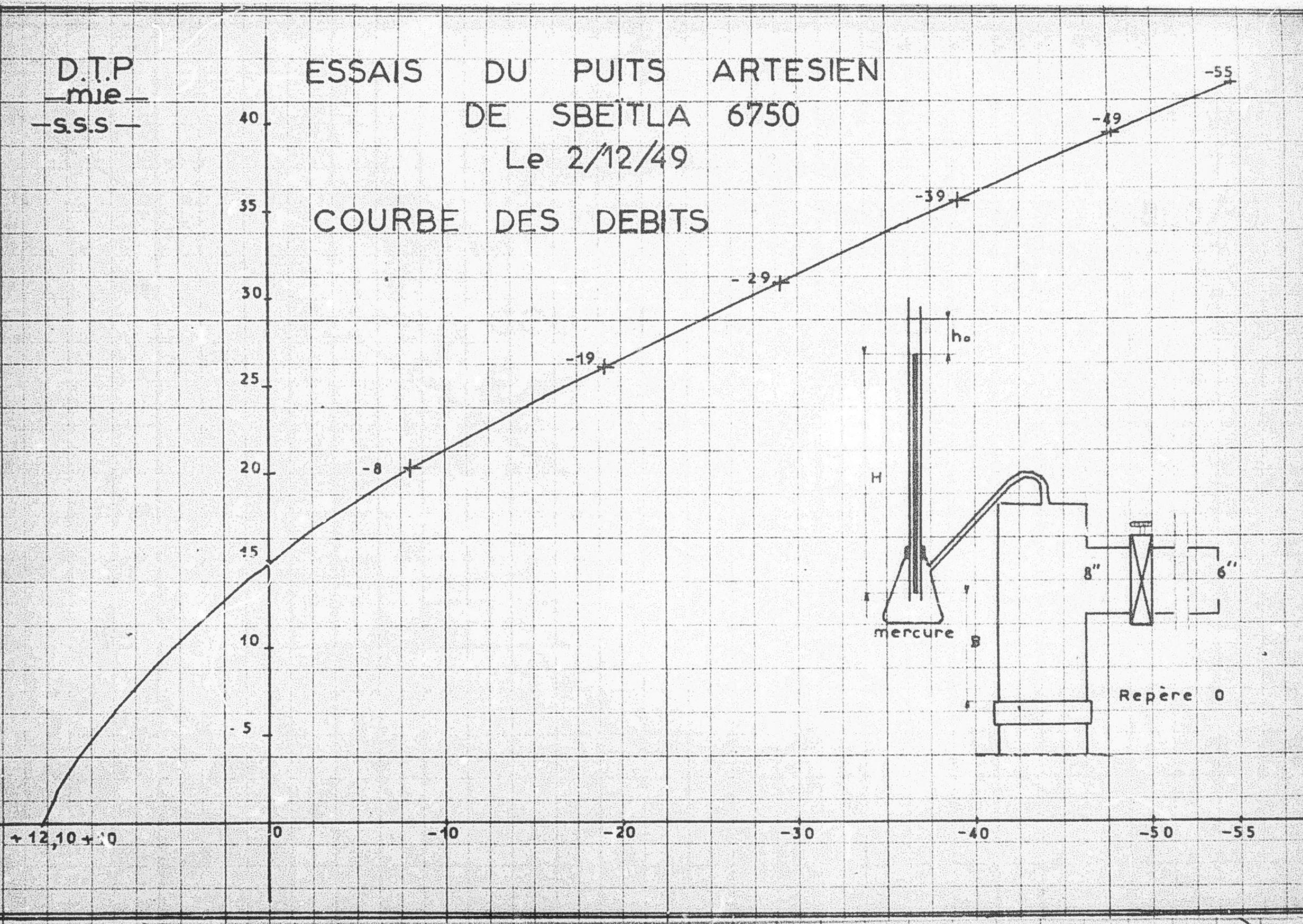
de 0 à - 32 mm en 500 mm
de - 32 à - 413,04 en 17 " 1/2
de - 413 à - 386,00 en 11 " 3/4
de - 386 à 521 en 9" 7/8
de - 521 à - 522,50 en 7" 1/2

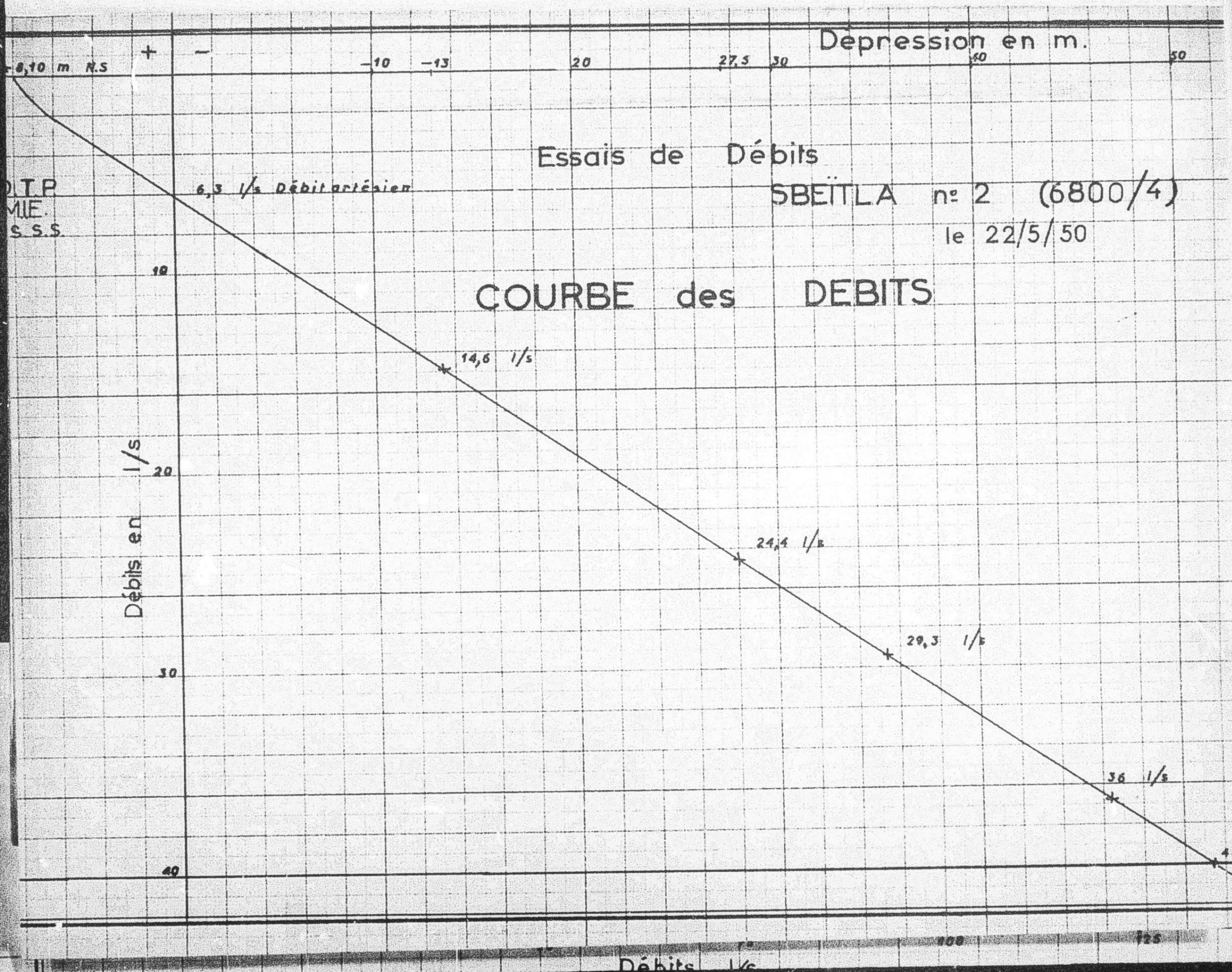
.../...

D.T.P  
mje  
—sss—

ESSAIS DU PUITS ARTESIEN  
DE SBEITLA 6750  
Le 2/12/49

COURBE DES DEBITS





D.T.P.  
M.I.E  
S.S.S.

Sondage de Sbeitla

n° 3 (7078/4)

Essais de Pompage

le 13/7/51

N.S. = + 2,9 m. du T.N.

Dépression en m. référence N.S.

-12,9 -10 m

-17,9 -15 m

-22,9 -20 m

-27,9 -25 m

-32,9 -30 m

-37,9 -35 m

T.N. Niveaux du plan d'eau

"

"

"

"

"

0

25

50

75

100

125

Débits l/s

+ 75 l/s

+ 31 l/s

+ 37,5 l/s

+ 43,5 l/s

+ 53 l/s

+ 70,5 l/s

+ 80,3 l/s

+ 5 l/s

+ 99 l/s

+ 111 l/s

## COURBE des DEBITS.

D.T.P.  
M.I.E  
S.S.S.

Sondage de Sbeitla

n° 3 (7078/4)

Essais de Pompage

le 13/7/51

N.S. = + 2,9 m. du T.N.

Dépression en m. référence N.S.

-12,9 -10 m

-17,9 -15 m

-22,9 -20 m

-27,9 -25 m

-32,9 -30 m

-37,9 -35 m

T.N. Niveaux du plan d'eau

"

"

"

"

"

0

25

50

75

100

125

Débits l/s

+ 75 l/s

+ 31 l/s

+ 37,5 l/s

+ 43,5 l/s

+ 53 l/s

+ 70,5 l/s

+ 80,3 l/s

+ 5 l/s

+ 99 l/s

+ 111 l/s

COURBE des DEBITS.

c) N° 6800 /4

Coordonnées ( 39 g 12 : 50 " )  
Profondeur ( 7 g 53 : 50 " )  
Totale : 370 mm.

Forages : de 0, à - 33 en 20 "  
de - 33 à - 174 en 17 " 3/4  
de - 174 à - 370 en 11 " 3/4

2-1- QUANTITE D'EAU DISPONIBLE

Les trois forages débitent 322.970 m<sup>3</sup> / mois  
Le périmètre aura besoin de 322.840 m<sup>3</sup> / mois

c) Sondage 7078/ 4

1<sup>o</sup>) Quantité d'eau disponible

Le débit fictif continu de ce forage est de 77 l/s avec un débit spécifique de 2,9 l/s.

Par mesure de sécurité ce forage va être exploité à raison de 88 l/s pendant 20 heures ce qui nous donne une quantité d'eau journalière pendant le mois de pointe .

$$\frac{88 \times 20 \times 3.600 \times 31}{1.000} = 196.416 \text{ m}^3/\text{mois}$$

2<sup>o</sup>) Qualité d'eau

M<sup>a</sup>nalyse chimique de l'eau de ce forage effectuée en 1951 a donné les résultats suivants :

CA	162
NA	289
MG	80
SO	562
CL <sup>4</sup>	408
CO	132
DH <sup>3</sup>	72
PH	7,3

.../...

Cette eau a une conductivité 2.266 microh / cm. Le rapport d'absorption de sodium de cette eau est de :

$$P.A.S. = \frac{N\bar{A}}{\sqrt{\frac{1}{2} Mg + CA}} = 4,8$$

d'après le diagramme de reverside cette eau se classe dans la catégorie C4 S1 c'est une eau de salinité élevée et doit être utilisée avec précaution par contre le degré d'alcalisation est faible c'est une eau faiblement sodique ( S1 ) qui peut être utilisée pour l'irrigation de presque tous les sols avec peu de degré d'apparition de teneur nuisible de sodium échangeable.

b) Forage\_6750

1<sup>e</sup>) Quantité d'eau disponible

Le débit finitif continu est de 33,7 l/s  
avec un débit spécifique de 0,6 l/s/

Ce forage est à équiper à raison de 39 l/s pendant 18 heures de pompage par jour. Ce forage permet d'avoir une quantité d'eau pendant le mois de pointe.

$$\frac{39 \times 31 \times 18 \times 3.600}{1.000} = 78.343 \text{ m}^3/\text{seconde}$$

2<sup>e</sup>) Qualité d'eau

L'analyse chimique de l'eau effectuée en 1949 a donné les résultats suivants :

CA	=	193
Mg	=	122
Na	=	516
SO <sub>4</sub>	=	886
CL <sup>A</sup>	=	696
CO <sub>3</sub>	=	144
Ex.s	=	2.592
D°	=	97°
PH	=	6.9

Cette eau a une conductivité de 3.662 microh/ cm.

.../...

Le rapport d'absorption de sodium de cette eau est de :

$$P.A.S. = \frac{N_A}{\sqrt{\frac{1}{2} Mg + Ca}} = 7,8$$

Cette eau se classe d'après le diagramme de reverside dans la catégorie C4 c'est une eau de salinité élevée ne peut être utilisée que sur des sols à texture grossière. C'est une eau fortement sodique S3 qui peut provoquer l'accumulation de quantités nuisibles de sodium échangeable.

#### Forage N° 6800

##### 1<sup>e</sup>) Quantité d'eau disponible

Le débit fictif continu de ce forage est de 16,6 avec un débit spécifique 0,80 l/s.

Ce forage est à équiper à raison de 24 l/s pendant 18 heures de pompage par jour.

Ce forage permet d'avoir une quantité d'eau pendant 1 mois de pointe :

$$\frac{24 l \times 3.600 \times 20}{1.000} = 48.211 m^3$$

##### 2<sup>e</sup>) Qualité d'eau

L'analyse chimique de l'eau effectuée en 1950 a donné les résultats suivants :

Ca	= 183
Mg	= 108
Na	= 471
SO <sub>4</sub>	= 785
CL <sup>-</sup>	= 621
CO <sub>3</sub> <sup>2-</sup>	= 150
Ex.s	= 2.390
D°	= 88°
PH	= 7

.../...

Le rapport d'absorption de sodium de cette eau est de :

$$P.A.S. = \frac{N_A}{\sqrt{\frac{1}{2} Mg + Ca}} = 7,8$$

Cette eau se classe d'après le diagramme de reverside dans la catégorie C4 c'est une eau de salinité élevée ne peut être utilisée que sur des sols à texture grossière. C'est une eau fortement sodique S3 qui peut provoquer l'accumulation de quantités nuisibles de sodium échangeable.

#### Forage N° 6800

##### 1<sup>e</sup>) Quantité d'eau disponible

Le débit fictif continu de ce forage est de 16,6 avec un débit spécifique 0,80 l/s.

Ce forage est à équiper à raison de 24 l/s pendant 18 heures de pompage par jour.

Ce forage permet d'avoir une quantité d'eau pendant 1 mois de pointe :

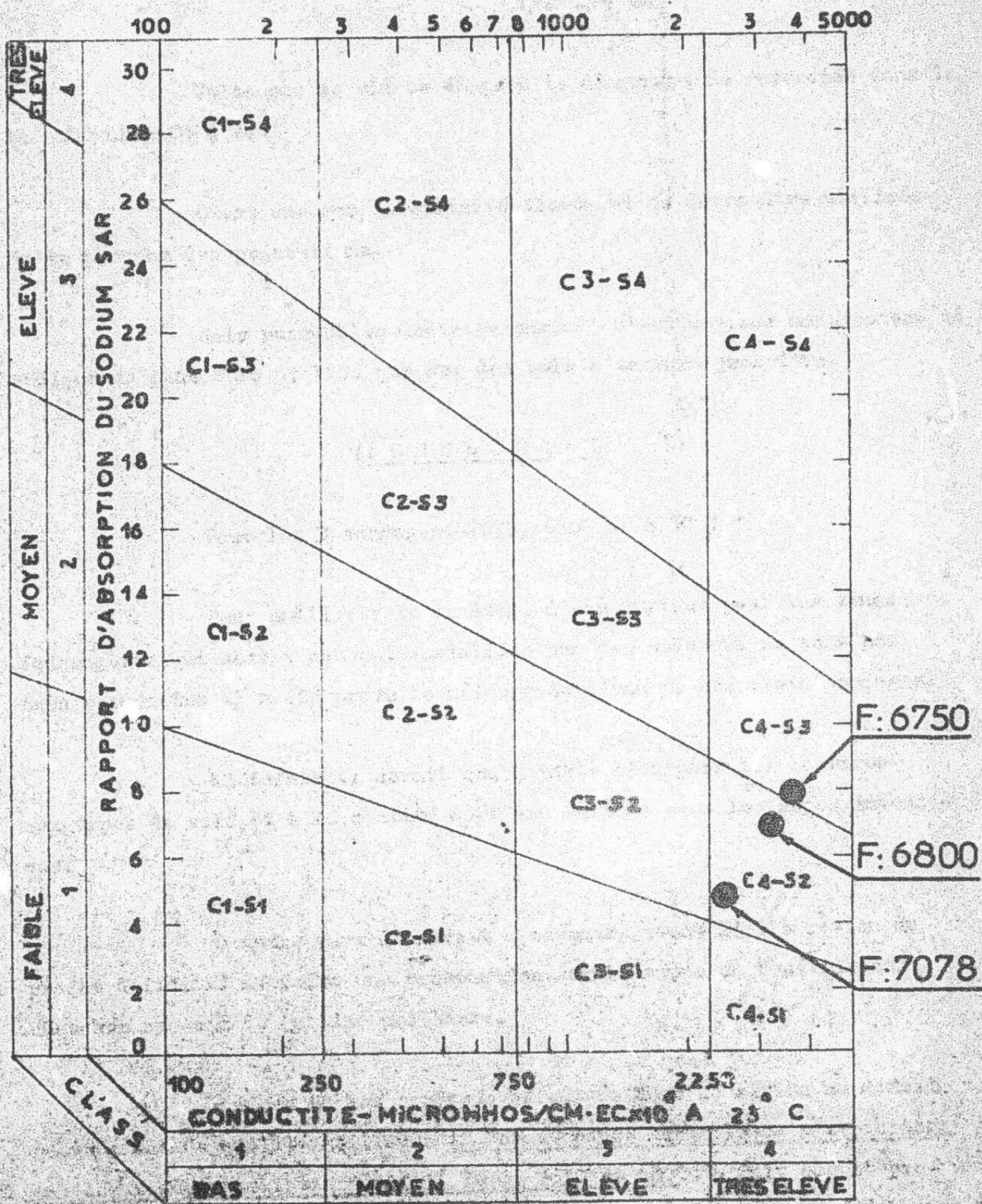
$$\frac{24 l \times 3.600 \times 20}{1.000} = 48.211 m^3$$

##### 2<sup>e</sup>) Qualité d'eau

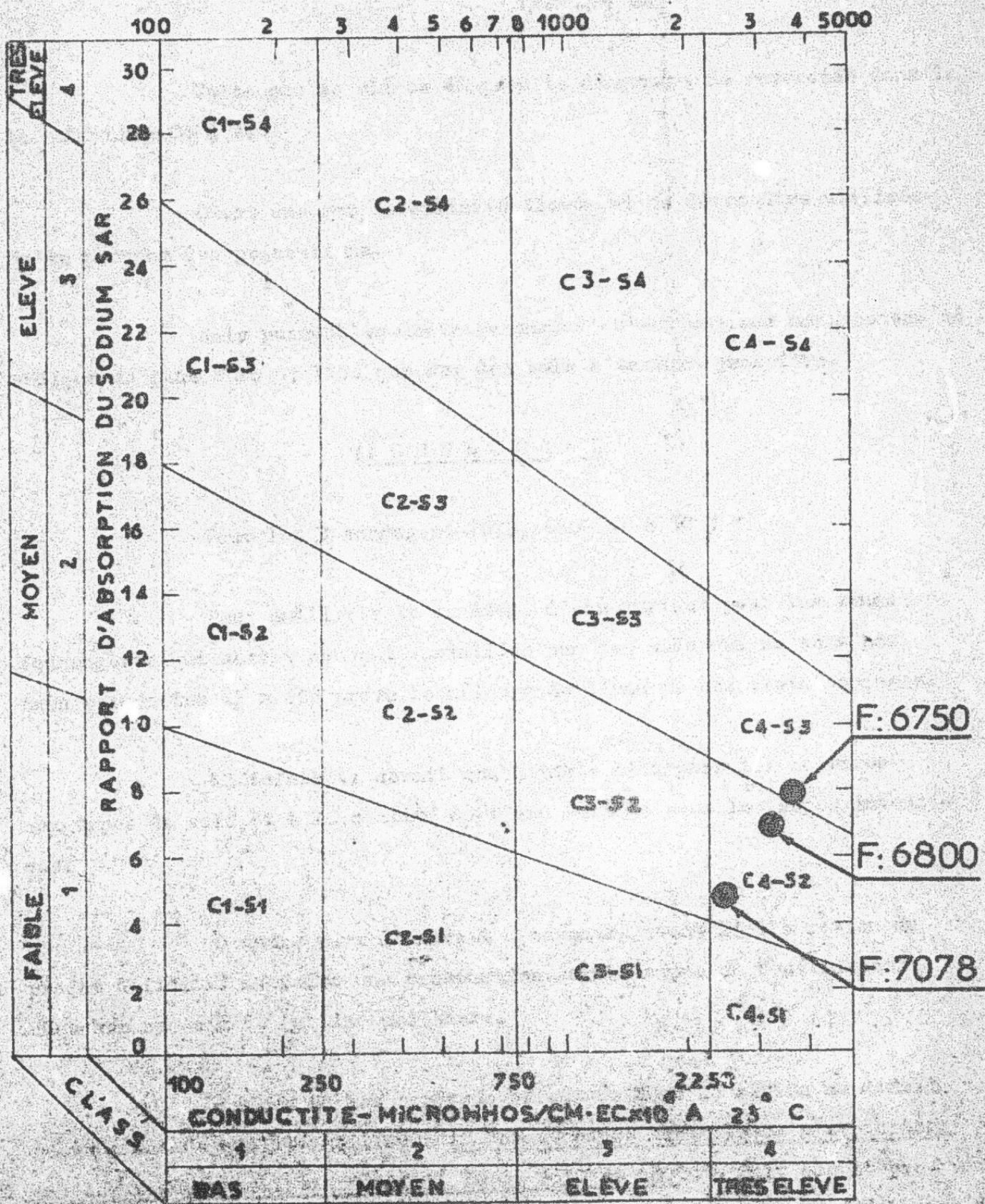
L'analyse chimique de l'eau effectuée en 1950 a donné les résultats suivants :

Ca	= 183
Mg	= 108
Na	= 471
SO <sub>4</sub>	= 785
CL <sup>-</sup>	= 621
CO <sub>3</sub> <sup>2-</sup>	= 150
Ex.s	= 2.390
D°	= 88°
PH	= 7

.../...



CLASSIFICATION DES EAUX



CLASSIFICATION DES EAUX

Cette eau a une conductivité de 3.216 microh/ cm  
le rapport d'absorption de sodium de cette eau est de :

$$P.A.S. = \sqrt{\frac{NA}{1/2 Mg + CA}} = 6,8$$

Cette eau se classe d'après le diagramme de reverside dans la  
la catégorie C4 S 2.

C'est une eau de salinité élevée et ne devra être utilisée  
qu'en prenant des précautions.

Sols perméables drainage parfait c'est une eau moyennement so-  
sodique ne peut être utilisé que sur des sols à texture grossière.

#### (CONCLUSION)

Pour les 3 sondages (7078, 6800 et 6750)

Pour améliorer la quantité d'eau surtout pour les zones  
fourragères qui seront souvent installées sur des sols qui ne sont pas  
très perméables il a été prévu le mélange de l'eau de ces trois sondages.

Toutefois il serait souhaitable d'adapter les cultures  
aux types de sols et à la qualité de l'eau surtout pour les zones intensi-  
ves.

D'autre part il serait nécessaire avant l'élaboration du  
projet définitif de faire une prospection sur la nappe de Sbeitla pour  
chercher une eau de qualité meilleure.

Au cas où les sondages effectués dans la région ne donnent  
pas une eau de qualité meilleure il serait plus rentable de n'exploiter  
que les sondages existants soit ( 7078, 7650 et 6800 ) du fait que le pro-  
blème posé se rapporte plus à la qualité de l'eau qu'à sa quantité.

.../...

## 2,2 Options Agricoles

Le périmètre de Sbeitla sera composé d'un secteur intensif comportant 40 % environ de plantation : amandiers, oliviers, abricotiers associés à des cultures d'hiver .

20 % en cultures annuelles

15 % d'assoulement intensif axé principalement sur la production fourragère.

25 % d'un secteur extensif basé sur l'utilisation de l'eau d'hiver et consacré essentiellement à la fètue .

Le Secteur intensif sera installé sur :

La zone A sur 450 ha.

La zone B sur 50 ha.

La zone C sur 50 ha.

Le secteur extensif sera installé sur :

La zone B sur 50 ha

La zone C sur 200 ha.

## 2,3 ) Besoins en eau d'irrigation

Les besoins en eau d'irrigation ont été fixés comme suit

( Voir tableau I)

## 2,4 ) Superficie irrigable

2,4-1.- 532 ha. intensifs seront irrigués avec des besoins mensuels différents selon la nature des cultures ( voir tableaux II, III et IV )

2,4-2.- 250 ha. extensif seront irrigués avec un besoin mensuel de 600m<sup>3</sup> par ha. ( Voir tableaux III; et IV )

..../...

## 2,2 Options Agricoles

Le périmètre de Sbeitla sera composé d'un secteur intensif comportant 40 % environ de plantation : amandiers, oliviers, abricotiers associés à des cultures d'hiver .

20 % en cultures annuelles

15 % d'assoulement intensif axé principalement sur la production fourragère.

25 % d'un secteur extensif basé sur l'utilisation de l'eau d'hiver et consacré essentiellement à la fètue .

Le Secteur intensif sera installé sur :

La zone A sur 450 ha.

La zone B sur 50 ha.

La zone C sur 50 ha.

Le secteur extensif sera installé sur :

La zone B sur 50 ha

La zone C sur 200 ha.

## 2,3 ) Besoins en eau d'irrigation

Les besoins en eau d'irrigation ont été fixés comme suit

( Voir tableau I)

## 2,4 ) Superficie irrigable

2,4-1.- 532 ha. intensifs seront irrigués avec des besoins mensuels différents selon la nature des cultures ( voir tableaux II, III et IV )

2,4-2.- 250 ha. extensif seront irrigués avec un besoin mensuel de 600m<sup>3</sup> par ha. ( Voir tableaux III; et IV )

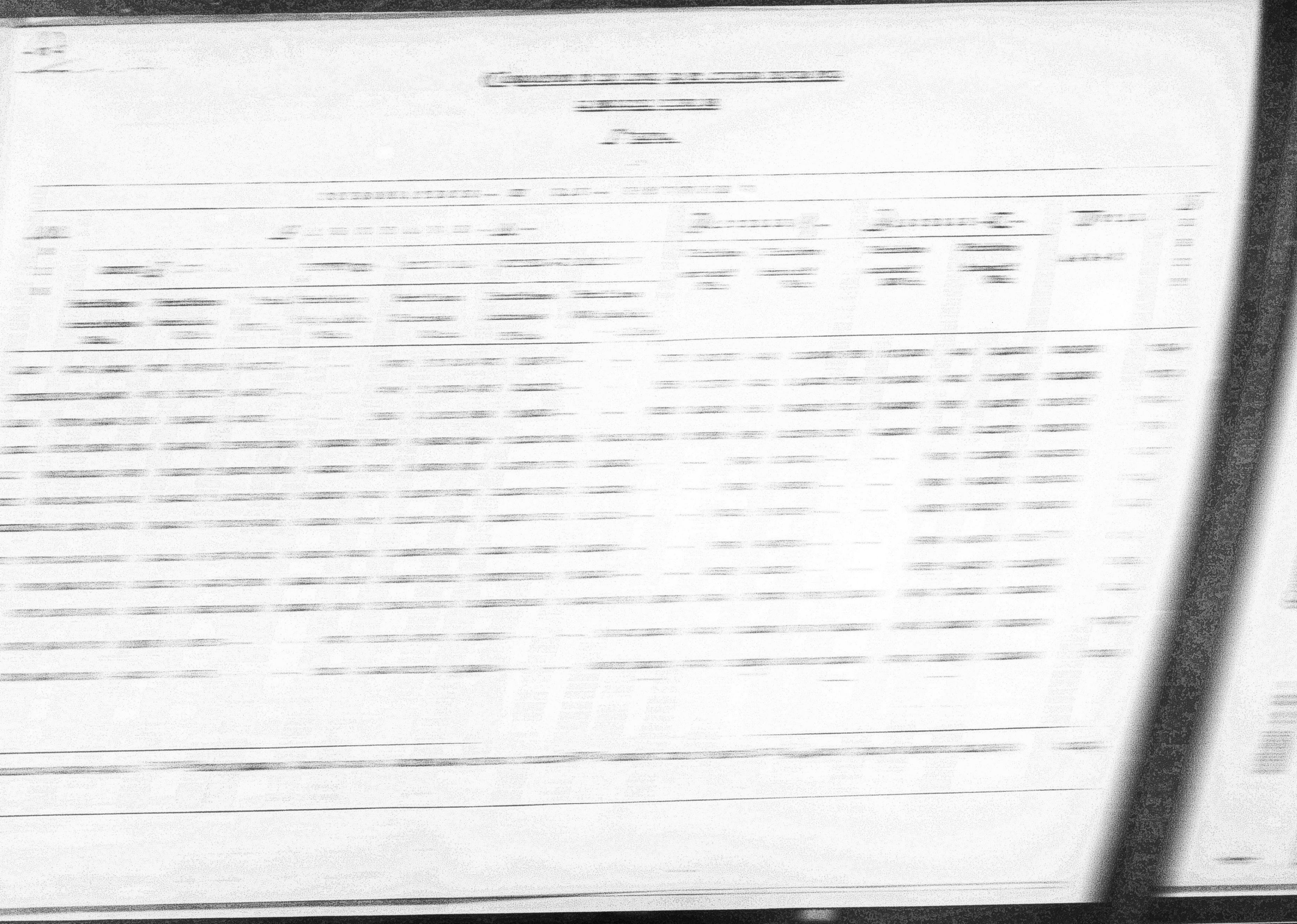
..../...

- 17 -

CONSOMMATIONS EN EAU : CONSUEES ET ANNUELLES PREVUES POUR  
LE PERIMETRE IRIGUE DE

*LE BEITLA*

CONSOMMATIONS - EN EAU - PREDVUE S																		(1)						
D/2 0 I S	PARCELLE - A -						PARCELLE - B -						PARCELLE - C -						TOTAL E B I T					
	SECTEUR I			SECTEUR II			SECTEUR III			SECTEUR IV			SECTEUR V			Périmètre extensif 50ha	Périmètre intensif 50ha	Périmètre extensif 200 ha	Périmètre intensif 50ha	A + B + C				
	Fruitières	Fruitières	Total	Fruitières	Fruitières	Total	Fruitières	Fruitières	Total	Fruitières	Fruitières	Total	Fruitières	Fruitières	Total									
	marécages	herbacées		herbacées	herbacées		herbacées	herbacées		herbacées	herbacées		herbacées	herbacées		50ha	100 pieds/ha	82 ha.	55 ha.	40 ha				
	20ha.	85 ha	107 ha	50 pieds/ha	150ha																			
JANV	470	9.400	470	39.050	49.310	-	-	470	38.510	470	25.850	-	-	-	585	29.250	40	22.000	585	117.000	440	22.000	303.990	113,4
FÉVRIER	520	10.400	415	35.275	45.675	-	-	415	34.030	415	22.825	-	-	-	555	27.750	420	21.000	555	111.000	420	21.000	283.280	117,0
MARS	570	11.400	360	30.600	42.000	-	-	360	24.520	360	19.800	-	-	-	520	26.000	555	29.250	520	104.000	585	29.250	279.820	104,4
AVRIL	675	13.500	240	20.400	33.900	200	30.000	240	19.680	240	13.200	260	10.400	210	10.500	455	22.750	250	42.000	455	22.750	205.180	79,1	
MAI	1040	20.800	450	38.250	59.050	300	45.000	450	36.900	450	24.750	520	20.800	-	-	540	27.000	-	-	540	27.000	240.500	89,7	
JUIN	1450	29.000	400	34.000	35.000	400	60.000	400	32.800	400	22.000	570	22.800	-	-	900	45.000	-	-	900	45.000	290.600	112,1	
JUILLET	1660	33.200	400	34.000	76.200	400	60.000	400	32.800	400	22.000	650	26.000	-	-	1.005	50.250	-	-	1.005	50.250	308.500	115,1	
AOUT	1570	31.400	400	34.000	65.400	400	60.000	400	32.800	400	22.00	650	26.000	-	-	990	49.500	-	-	990	49.500	305.200	113,4	
SEPT	990	19.800	325	27.625	47.425	300	45.000	325	26.650	325	17.875	390	15.600	-	-	685	34.250	-	-	635	34.250	221.050	85,3	
OCT	675	13.300	430	36.550	50.050	200	30.000	430	35.260	430	23.650	260	10.400	190	9.500	340	17.000	190	38.000	340	17.000	230.860	83,1	
NOV	470	9.400	470	39.950	49.350	-	-	470	38.510	470	25.850	-	-	540	27.000	400	20.000	540	108.000	400	20.000	280.740	111,7	
DEC	520	10.400	520	44.200	45.675	-	-	520	42.640	520	28.600	-	-	600	30.000	470	23.500	600	120.000	470	23.500	322.840	120,9	
<b>TOTAL :</b>	<b>10610</b>	<b>212.200</b>	<b>4.880</b>	<b>414.800</b>	<b>627.000</b>	<b>2200</b>	<b>330.000</b>	<b>4.880</b>	<b>400.160</b>	<b>4.880</b>	<b>268.400</b>	<b>3300</b>	<b>132.000</b>	<b>3200</b>	<b>160.000</b>	<b>7.230</b>	<b>361.500</b>	<b>3.200</b>	<b>640.000</b>	<b>7.230</b>	<b>361.500</b>	<b>3.230.560</b>	<b>1.138,5</b>	



**TABLEAU ••••• XII •••••**

DISCUSSION OF THE NEWTONIAN AND ALTERNATIVE FORMS

PER IL VETERE IRREGGIE DE SAGITTA

PARCELLA

TABLEAU ••••• XI •

DISCUSSION OF THE NEWTONIAN AND ALTERNATIVE FORMS

PEZ Y TERRERIBRIGUE DE SAGITILA

PARCELINE

Tableau III

(C) CONSOmmATION EN EAU MENSUELLES ET ANNUELLES  
PREVUES POUR LA PARCELLE

" B "

MOIS	Consommations - en eau - prevues			Total 100 ha	Débit Fictif continu
	Périmètre extensif 50 ha	Périmètre intensif 50 ha			
JANVIER	585	29.250	440	22.000	51.250
FEVRIER	555	27.750	420	21.000	48.750
M A R S	520	26.000	585	29.250	55.250
AVRIL	210	10.500	455	22.750	33.250
M A I	-	-	540	27.000	27.000
J U I N	-	-	900	45.000	45.000
JUILLET	-	-	1.005	50.250	50.250
AOUT	-	-	990	49.500	49.500
SEPTEMBRE	-	-	685	34.250	34.250
OCTOBRE	190	9.500	340	17.000	26.500
NOVEMBRE	540	27.000	100	20.000	47.000
DECEMBRE	600	33.000	470	23.500	33.500
TOTAL :	3.200	161.000	7230	361.500	521.500
					199,0

Tableau III

(C) CONSOmmATION EN EAU MENSUELLES ET ANNUELLES  
PREVUES POUR LA PARCELLE

" B "

MOIS	Consommations - en eau - prevues			Total 100 ha	Débit Fictif continu
	Périmètre extensif 50 ha	Périmètre intensif 50 ha			
JANVIER	585	29.250	440	22.000	51.250
FEVRIER	555	27.750	420	21.000	48.750
M A R S	520	26.000	585	29.250	55.250
AVRIL	210	10.500	455	22.750	33.250
M A I	-	-	540	27.000	27.000
J U I N	-	-	900	45.000	45.000
JUILLET	-	-	1.005	50.250	50.250
AOUT	-	-	990	49.500	49.500
SEPTEMBRE	-	-	685	34.250	34.250
OCTOBRE	190	9.500	340	17.000	26.500
NOVEMBRE	540	27.000	100	20.000	47.000
DECEMBRE	600	33.000	470	23.500	33.500
TOTAL :	3.200	161.000	7230	361.500	521.500
					199,0

(C) CONSOMMATION EN EAU MENSUELLES ET ANNUELLES  
PREVUES POUR LA PARCELLE

" C "

MOIS	Consommation - en - eau - prévues		Total	Débit fictif continu
	*Périmètre extensif 200 ha	Perimètre intensif 50 ha		
JANVIER	585	II7.000	440	22.000 I39.000 51,8
FEVRIER	555	III.000	420	21.000 I32.000 54,5
M A R S	520	I04.000	585	29.250 I33.250 49,7
A V R I L	210	42.000	455	22.750 64.750 24,9
M A I	-	-	540	27.000 27.000 10,0
J U I N	-	-	900	45.000 45.000 17,3
JUILLET	-	-	I.005	50.250 50.250 18,7
A O U T	-	-	990	49.500 49.500 18,5
SEPTEMBRE	-	-	685	34.250 34.250 9,7
OCTOBRE	I90	38.000	340	17.000 55.000 20,5
NOVEMBRE	540	I08.000	400	20.900 I28.900 49,5
DECEMBRE	690	128.000	470	23.500 143.500 56,1
TOTAL :	3.2005	1610.000	7.230	362.000 1.001.500 381,2

- ( CHAPITRE - 3 - )

MODALITE DES IRRIGATIONS

3-1 SYSTEME D'IRRIGATION

Nous préconisons :

a) Pour les plantations : l'irrigation par cuvettes.

Ce système très répandue en Tunisie consiste à diriger l'eau au moyen de séguias, dans des aires bien planes ceinturant les plantes à irriguer.

La construction de séguias relève des façons culturales

b) Pour les cultures maraîchères : l'irrigation sera effectuée par calants alimentés par des sillons de 10 cm de largeur et 10 cm de profondeur. Ce système permet d'éviter les dangers d'alcalisation de sols et est très répandu en TUNISIE.

c) Pour les cultures fourragères : l'irrigation par petits sillons

Ce système consiste à cannaliser l'eau dans des sillons de 10 cm de large sur 10 cm de profondeur espacés de 0,60 m. environ. Les sillons facilitent l'écoulement de l'eau à la surface du sol et permettent d'éviter les nivelllements couteux que nécessitent les autres systèmes d'irrigation par suissellement, tel que l'irrigation à la planche ou par calants.

Pour construire les sillons, on utilise en général des travaux sillonneux (corrugators) équipés de 2 à 4 sabots métalliques.

.../...

### 3,2 PARAMETRE DE L'IRRIGATION

#### 3,2-1) Dose d'irrigation

Pour obtenir la percolation des sols il est nécessaire d'appliquer des doses élevées en hiver.

Par contre en été, les doses seront plus faibles et moins espacées pour maintenir dans la couche superficielle un taux d'humidité satisfaisant.

Ces doses seront déterminées en fonction de la perméabilité du sol.

#### 3,2-2) Débit à la rive ou au sillon

Ce débit sera déterminé expérimentalement après la construction du réseau, pour l'adopter aux conditions locales, pentes du terrain, couverture végétale, vitesse d'infiltration, longueur et forme des sillons.....

En cours d'irrigation il est recommandé de réduire le débit lorsque l'eau atteint l'extrémité aval de la parcelle afin de diminuer les pertes en colatures.

#### 3,2-3) Longueur de ruissellement

Nous avons adopté des longueurs de ruissellement comprises entre 100 et 180 m.

#### 3,2-4) Débit d'irrigation

##### a) Débit fictif continu

Le débit fictif continu permettant de couvrir les besoins du périmètre pendant le mois de pointe ( DECEMBRE ) s'élève à

$$q' = \frac{322.840}{26.784} = 120,5 \text{ l/s}$$

.../...

b) Débit pratique d'irrigation

L'irrigation n'étant pratiquée que durant le jour (14 heures) le débit nécessaire pour irriguer ces périmètres pendant cet intervalle de temps est de 2071/s.

c) Modules ou main d'eau

La valeur des modules est fixé à 20,30 et 40 l/s

3,3) MODE DE TRANSPORT DE L'EAU

1<sup>e</sup>) ZONE A

SECTEUR I.— L'eau du forage № 7078 est acheminée à partir d'un bac de départ à la parcelle par une conduite en béton armé de diamètre 500 et de longueur 600 ml.

En tête du secteur l'eau est partagée en deux canaux secondaires du type SOCOMAN 608 de longueur totale de 2.250 ml.

A partir des canaux secondaires l'eau est déversée en tête des séguias et des sillons au moyen de siphons en matière plastique.

SECTEUR II.— Ce secteur est partagé par la topographie en 2 quartiers:

Le quartier № 1.— Se trouve au Nord de la conduite reliant les 2 réservoirs R1 R2.

Un canal R1 à type SOCOMAN 608 achemine l'eau à la côte 533 dominant le périmètre.

A ce canal sont branchées des antennes en conduites en anicante de ciment alimentent des pots californiens en eau qui se déversent dans des séguias en terre. Une autre partie par des conduites BAUERS

Ce système permet d'irriguer les zones les plus irrégulières en topographie sans demander des travaux de terrassement importants.

Quartier N° 2 .- se trouve au Sud de la conduite R1 R2

L'eau est amenée en tête de la parcelle à partir des canaux type "SOCOMAN" qui sont alimentés par la conduite R1 R2/.

SECTEUR III.- Ce secteur est partagé par la topographie en 2 quartiers

Quartier N° 1 .- Une conduite branchée sur la conduite principale alimente des pots californiens qui déversent l'eau dans les séguins.

Quartier N° 2.- Une conduite branchée sur la conduite alimentant la zone C alimente également un réseau de canaux type "SOCOMAN"

SECTEUR IV.- La partie Est de ce secteur est alimentée en eau à partir du réservoir R 2.

Un réseau de canaux type "SOCOMAN" est branché sur la conduite X!

La partie Ouest de ce secteur est alimentée à partir du réservoir R1.

SECTEUR V.- L'eau est amenée en tête des parcelles par des canaux type "SOCOMAN".

Ce réseau de canaux est alimenté à partir du réservoir R2

### 3,4) AMÉNAGEMENT TYPE DES PARCELLES

L'aménagement des parcelles comprend :

- Le réseau d'irrigation
- des fossés de colature
- des émissaires
- des brises-vent

Le brise-vent extérieur des parcelles sera en eucalyptus

Le brise-vent intérieur des parcelles sera en oliviers.

—(CH A P I T R E .. —\*— IV —

CARACTÉRISTIQUES DE L'AMÉNAGEMENT HYDRAULIQUE



L'aménagement projeté comprend :

- 2 stations de pompage
- 3 conduites de refoulement
- 2 réservoirs de stockage
- Un réseau d'irrigation
- Un réseau d'assainissement

4,1) STATIONS DE POMPAGE

a) La station de pompage prévue pour le forage N° 7078/4 abritera un groupe moto-pompe composé d'un moteur Diesel, d'un moteur de secours et d'une pompe immergée à axe vertical.

Le calcul de l'installation repose sur les bases suivantes

- Débit d'exploitation, : 88 l/s
- Débit spécifique : 2,80 l/s
- Altitude du T.N. : 528 m.
- Altitude du bassin réservoir 524
- Dénivellation 4 mètres
- Niveau statique + 2,9
- Abaissement de la nappe - 31,4
- Dénivellation piézométrique - 28,5
- P.D.C. 1,6 m.
- Hauteur totale de pompage 26,1

Arrondi à 30 m.

— Puissance du groupe

$$\frac{88 \times 30 \times 1,3}{75 \times 0,6} = 72 \text{ CV.}$$

..../...

b) Une 2<sup>e</sup>me station de pompage est prévue pour les forages N° 6750/4 et N° 6800/4 abritera 2 groupes moto-pompe composés chacun d'un moteur DIESEL et d'une pompe immergée à axe vertical.

a-1) Forage 6750

Le calcul de l'installation repose sur les bases suivantes:

- Débit d'exploitation 39 l/s
- Débit spécifique 0,61/s
- Altitude du T.N. 533 m.
- Altitude du bassin réservoir 533 m.
- Dénivellation 0 m.
- Niveau statique + 12,7
- Abaissement de la nappe - 65 m.
- Dénivellation piézométrique - 52,3
- P.D.C. 0,5
- Hauteur Total du pompage = 53,0

Puissance du groupe

$$\frac{39 \times 53,0 \times 1,3}{75 \times 0,6} = 59 \text{ CV}$$

a-2) Forage 6800

- Débit d'exploitation = 24 l/s
- Débit spécifique = 0,8 l/s
- Altitude du T.N. = 530 m.
- Altitude du bassin réservoir = 533 m.
- Dénivellation = + 3 m.
- Niveau statique = 8,1m.
- Abaissement de la nappe = - 30 m.
- Dénivellation piézométrique - 21,9 m.
- Perte de charge = 0,5
- Hauteur totale de pompage = 25 m.
- Puissance du groupe

$$\frac{24 \times 26 \times 1,3}{0,6 \times 75} = 17 \text{ CV}$$

.../...

4,2) CONDUITES DE REFOULEMENT

- Conduite de refoulement reliant le sondage 7078 au réservoir II le diamètre de la conduite est donné par la formule de BRESSE

$$D = 1,5 \sqrt{Q}$$

$$D = 1,5 \sqrt{88} = 500 \text{ mm}$$

- Conduite de refoulement reliant le sondage 6750 au réservoir N° 1

$$D = 1,5 \sqrt{39} = 300 \text{ mm}$$

- Conduite de refoulement reliant le sondage 6800 au réservoir N° 1

$$D = 1,5 \sqrt{24} = 250 \text{ mm}$$

4,3 RESERVOIR DE STOCKAGE

La durée de pompage étant supérieure à la durée d'irrigation il est nécessaire de prévoir des réservoirs de stockage.

La quantité d'eau totale à stocker par jour sera de

$$[ 88 \times 3.600 \times 6 ] + [ (39 + 24) \times 3.600 \times 4 ] = 2.800 \text{ m}^3$$

L'emplacement des réservoirs nous permet d'envisager 3 solutions en fonction du périmètre à irriguer dont la côte la plus élevée serait de 533 dans le secteur II :

SOLUTION I. - Un réservoir unique de capacité 2.800 placé au milieu des sondages 7078 et 6750.

C'est une solution qui nous permet d'avoir un mélange de l'eau à irriguer sur les secteurs ( 2,3,4,5 B & C ) Mais compte tenu de la situation du sondage 7078 qui donne la plus grande partie de l'eau ( 88 l/s) côte 528 cette solution devient très chère.

.../...

a) au point de vue coût d'infrastructure :

- Conduite de refoulement sondage 7078 au réservoir 1.200 ml Ø 500
- Conduite de refoulement sondage 6750 et 6800 " 600 ml Ø 300

b) au point de vue exploitation

~ Le refoulement de l'eau du forage ... à la côte de 533 nécessitera un moteur plus puissant ce qui entraînera une consommation de gas-oil supplémentaire.

SOLUTION II.-

Cette solution comprend 2 réservoirs :

-a) Un réservoir RI de capacité de 1.000 m<sup>3</sup> sera installé à la côte 534 pour constituer une réserve d'eau pour les forages 6800 et 6750.

-b) Un réservoir R2 de capacité 1.800 m<sup>3</sup> sera installé à la côte 533 et alimenté :

- d'une part par le sondage 7078
- d'autre part par les sondages 6750 et 6800 par l'intermédiaire d'un canal type " SOCOMAN".

Cette solution nous permet d'utiliser le tronçon de canal pour l'irrigation du secteur II.

Cette solution revient moins cher que la solution I mais elle présente également les mêmes inconvénients d'exploitation coût très élevé du mètre cube d'eau pompée du forage 7078

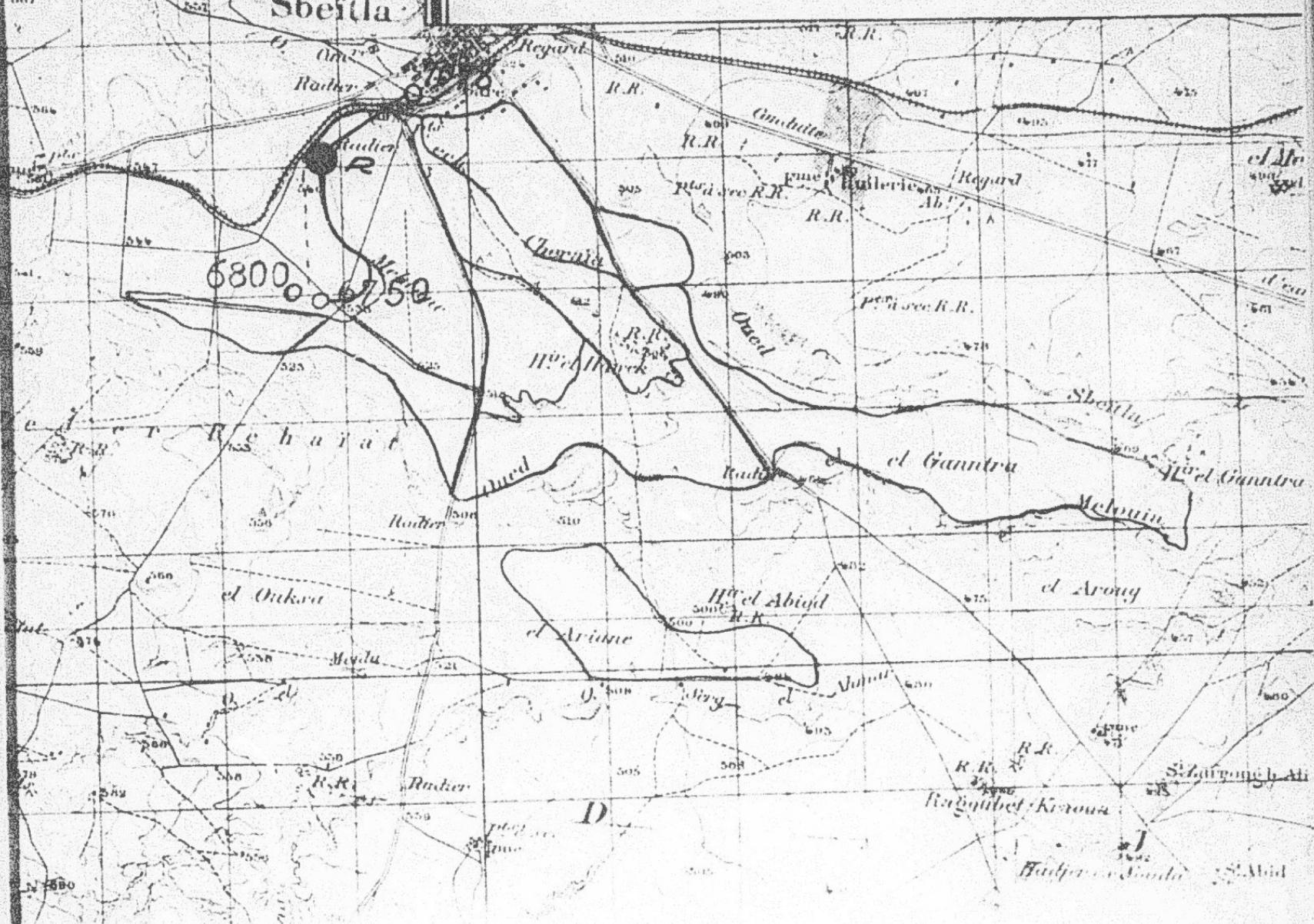
SOLUTION III.- Cette solution envisage la création de 2 réservoirs

a) Réservoir R1 de capacité 1.000 mètres cubes sera installé à la côte 533 près des forages 6750 et 6800.

.../...

# EMPLACEMENT DES RESERVOIRS

SOLUTION: 1.....

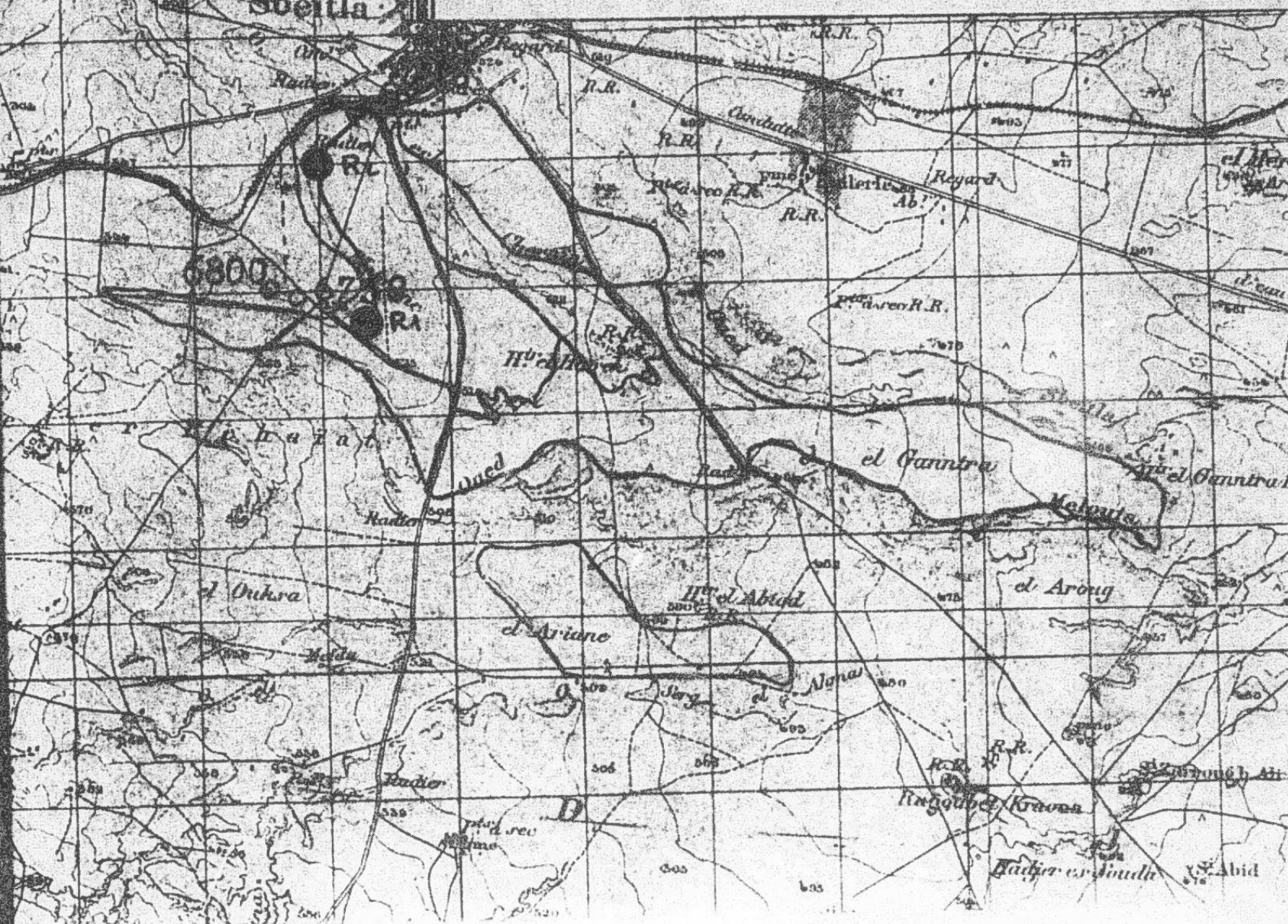


## LEGENDE

● Réservoir.

# EMPLACEMENT DES RESERVOIRS

SOLUTION: 2.....

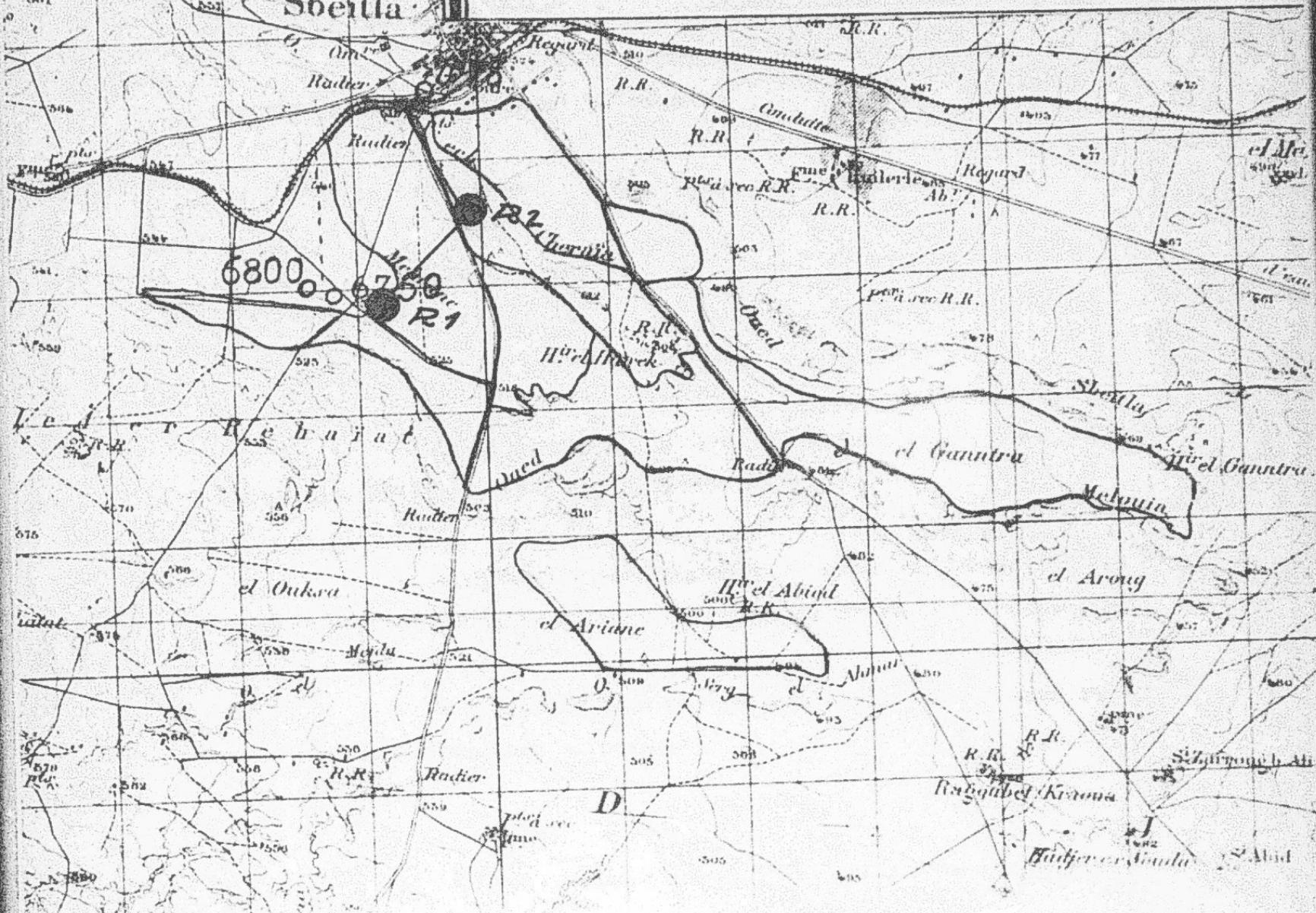


## LEGENDE.

- Réservoir.

# EMPLACEMENT DES RESERVOIRS

SOLUTION: 3



LEGENDE.

● Réservoir

Ce réservoir permettra d'irriguer le secteur V.  
Le secteur II, la partie Ouest du secteur IV, le surplus de l'eau ira  
au réservoir R2.

Le réservoir N° 1 aura une section trapézoïdale en argile  
compacté avec un revêtement bitumineux.

Ce réservoir a les dimensions suivantes :

Hauteur Totale	2, 20 m
" d'eau	1, 70 m
" revanche	0, 50 m

b) Réservoir R2 de capacité 1.800 m<sup>3</sup> sera installé dans  
le secteur N° 3 à la côte 524.

Ce réservoir sera alimenté à partir du forage N° 7078 d'une  
part et par une conduite reliant le réservoir R1 et R2. d'autre part.

Ce réservoir aura une section circulaire et sera en béton  
armé il a les dimensions suivantes :

- Rayon = 10,50 m  
et une hauteur totale de 5, 80 m avec une hauteur  
d'eau : 5, 55 m.

Cette conduite au lieu d'être une tête morte servira pour  
l'irrigation du secteur II.

Cette solution nous paraît la plus avantageuse au point de  
vue coût de travaux d'infrastructure ainsi que le coût d'exploitation.

4,4 ) RESEAU D'IRRIGATION : Le réseau d'irrigation/composé de conduites et  
canaux type " SOCOMAN" est

C'est aussi que la partie haute du secteur III est en conduite  
à cause de la forte pente.

..../...

Le reste du périphérique est composé de canaux en béton préfabriqué de section 608 et 345 cm<sup>2</sup>. Toutefois il est prévu des conduites pour la liaison entre la zone A, la zone B, la zone C, et la liaison entre les réservoirs.

Zone alimentée directement par le forage N° 7070.

Conduite	Débit transité	Longueur	Diamètre ou Section
B <sub>1</sub> a	88 l/s	600	400
Canal a <sub>1</sub>	44 l/s	1.100 ml.	Type Socoman 608
Canal a <sub>2</sub>	44 l/s	1.150 ml.	" " "
Canal a <sub>3</sub>	20 l/s	500 ml.	Type Socoman 345

Zone alimentée par le réservoir R2

Conduite ou canal	Débit transité maximum	Longueur	Diamètre ou Section
<u>Conduite :</u>			
R2 B	174 l/s	300 ml.	600
B3	40 l/s	1.100 ml.	200
B7 2	135 l/s	1.200 ml.	400
<u>Canal :</u>			
B <sub>1</sub>	20 l/s	350 ml.	Socoman type 345
B <sub>2</sub>	20 l/s	300 ml.	" " "
B <sub>3</sub>	20 l/s	300 ml.	" " "
B <sub>4</sub>	20 l/s	300 ml.	" " "
B <sub>5</sub>	20 l/s	250 ml.	" " "
B <sub>6</sub>	20 l/s	250 ml.	" " "
B <sub>7</sub>	20 l/s	300 ml.	" " "
B <sub>8</sub>	20 l/s	300 ml.	" " "
B <sub>9</sub>	20 l/s	300 ml.	" " "
B <sub>10</sub>	20 l/s	300 ml.	" " "

Canal (suite)				
B <sub>II</sub>	20 l/s	300	Socoman type 345	
B <sub>I2</sub>	20 l/s	300	"	"
B <sub>I3</sub>	20 l/s	250 ml	"	"
B <sub>I4</sub>	20 l/s	250 ml	"	"
B <sub>I5</sub>	20 l/s	550 ml	"	"
B <sub>I6</sub>	20 l/s	550 ml	"	"
Conduite reliant				
B <sub>2</sub> à B <sub>I5</sub> I6	40 l/s	250 ml	Ø 200	
Conduite B <sub>2</sub> C	100 l/s	1.300	Ø 400	
Canal				
C <sub>I</sub>	20 l/s	850 ml	Socoman type 345	
C <sub>2</sub>	90 l/s	700 ml	"	" Ø 600
C <sub>3</sub>	45 l/s	2.800 ml	"	" Ø 608cm <sup>2</sup>
C <sub>4</sub>	45 l/s	2.900 ml	"	" 608
Conduite				
B <sub>D</sub>	40 l/s	3.500 ml	Ø 300	
Canal				
d <sub>I</sub>	20 l/s	500 ml.	Socoman type 345	
d <sub>2</sub>	20 l/s	2.600 l	"	"
d <sub>3</sub>	20 l/s	2.700 l	"	"

ZONE ALIMENTEE PAR LE RESERVOIR RI

Désignation	Débit transité	Longueur	Diamètre ou section
Canal RI A	40 l/s	1.400 ml	608
A-A <sub>1</sub>	20 l/s	600 ml	Ø 200
A-A <sub>2</sub>	20 l/s	550 ml	"
A-A <sub>3</sub>	20 l/s	400 ml	"
A-A <sub>4</sub>	20 l/s	600 ml	"
A-A <sub>5</sub>	20 l/s	300 ml	"
A-A <sub>6</sub>	20 l/s	300 ml	"
a' 4	20 l/s	250 ml	Socoman 345
a' 5	20 l/s	200 ml	" "
a' 6	20 l/s	300 ml	" "
a' 7	20 l/s	250	" "
c 5	40 l/s	1.300 ml	type 608
c 6	20 l/s	650	type 345
c 7	20 l/s	800	type 345
Conduite RI - R2	80 l/s	1.000 ml	Ø 400
Canal			
e <sub>1</sub>	20 l/s	300	type socoman 345
e <sub>2</sub>	20 l/s	600	" "
e <sub>3</sub>	20 l/s	1.000	" "
Conduite			
e <sub>2</sub> - e <sub>3</sub>	20 l/s	200	Ø 200
Canal			
e <sub>5</sub>	20 l/s	500	Type Socoman 345
e <sub>6</sub> et e <sub>7</sub>	10 l/s	250	Conduite bauer

Conduite de refoulement

Conduite ou canal	Débit	Longueur en ml	Diamètre ou section
Conduite FI R 2	88 l/s	1.650	Ø 500
Conduite FI a	88 l/s	600	500
" F2 RI	39 l/s	150	300
" F2 R2	24 l/s	150	Ø 250

TABLEAU RECAPITULATIF

Conduite ou canal	Longueur en ml	Diamètre ou section
<b>I/ RESEAU DE REFOULEMENT</b>		
Conduite	2.250	Ø 500 classe "B"
Conduite	150	Ø 300 " "
Conduite	150	Ø 250 " "
<b>II/ RESEAU DE DISTRIBUTION</b>		
Conduite	4.300	Ø 200
Conduite	800	Ø 600 " "
Conduite	4.100	Ø 400 " "
conduite	3.500	Ø 300 " "
Conduite bauer	250	Ø 108 " "
Canal semi-circulaire	700	Ø 600 type socoman
Canal	10.800	Section 608 "
Canal	17.500	" 345 "

4,5) RESEAU D'ASSAINISSEMENT

Des fossés de colatures à faire aux endroits indiqués dans le plan de ce réseau.

Ces fossés receuillent les eaux exé dentaires d'irrigation et les eaux de ruissellement.

Les caractéristiques ( PL et PT) du fossé de colature sont déterminées pour qu'il puisse évacuer un débit spécifique de 5 l/s/ha qui correspond à un ressuyage en 24 ha. d'une pluie de 40 mm d'eau.

Justification du débit transité

Exemple :

Débit que doit transiter la conduite R2 - B -

-0-0-0-0-0-0-

Secteur	Débit du mois de pointe en m <sup>3</sup>	Débit fictif continu	Débit d'irrigation (14 h)
Secteur III	42.640 m <sup>3</sup>	15,9 l/s	28 l/s
Secteur IV (une partie)	21.000 m <sup>3</sup>	7,8 l/s	14 l/s
Parcelle B	55.500 m <sup>3</sup>	21,0 l/s	36 l/s
Parcelle C	151.500 m <sup>3</sup>	56,500	96 l/s
<u>TOTAL</u>	270.640 m <sup>3</sup> /mois	101,20 l/s	174 l/s.

— ( CHAPITRE V — )

\* COUT DE L'INFRASTRUCTURE HYDRAULIQUE \*

I.— ESTIMATION DES DEPENSES

- Station de pompage (+ génie civil)	1.200D,000
- Groupes moto-pompe et groupes de secours	8.200D,000
- Réservoirs de 2.800	40.000D,000
- Equipement Hydraulique ( Station de pompage, réservoir et réseau d'irrigation)	36.800D,000

II.— CONDUITES DE REFOULEMENT

- Fourniture, transport et pose ( y compris les terrassements) de :	
- 2.250 ml de conduite Ø 500 classe "B"	
5,000 x 2.250	11.250D,000
- 150 ml de conduite Ø 300 classe "B"	
4,000 x 150	600D,000
- 150 ml de conduite Ø 250 classe "B"	
3,500 x 150	525D,000

III.— RESEAU DE DISTRIBUTION

- Fourniture, transport et pose ( y compris les terrassements de )	
- 800 ml Ø 600	
6,500 x 800	5.200D,000
- 4.100 ml Ø 400	
4,500 x 4.100	18.450D,000
- 3.500 ml Ø 300	
4,000 x 3.500	14.000D,000
- 4.300 ml Ø 200	
3,500 x 4.300	15.050D,000

.../...

--250 ml de conduite "BAUER" Ø 108

2,00 x 250 500D, 000

- Fourniture, transport et pose  
( y compris les basses, supports, berceaux...)

- Canal semi-circulaire Ø 600

4,500 x 800 3.600D, 000

- Canal 608 type "SOCOMAN"

3,000 x 10.800 32.400D, 000

- Canal 345 cm<sup>2</sup> Type "SOCOMAN"

2,000 x 17.500 35.000D, 000

- Colature

0,385 x 40.000 15.400D, 000

TOTAL : 238.175D, 000

Somme à valoir pour imprévus et  
divers

11.825D, 000

TOTAL GENERAL : 250.000D, 000

COUT RAPPORTÉ A L'HECTARE

$$C = \frac{250.000D,000}{782} = 320 D / ha.$$

PRIX DE REVIENT DU METRE CUBE D'EAU

Nous prendrons comme base

a) Les durées d'amortissement suivantes :

- Génie Civil, ouvrages d'art	30 ans
- Installations mécaniques	10 ans
- Canaux en béton	30 ans
- Conduite en béton	30 ans
- Colature et nivellation	50 ans

.../...

b) Un taux d'intérêt uniforme de 3%

c) Des dépenses annuelles d'entretien calculées en pourcentage du montant des investissements soit :

- 1 % pour le génie civil et les ouvrages d'art
- 10 % pour les installations mécaniques
- 10 % pour les colatures
- 1 % pour les canaux en béton et conduites
- Néant pour le planage.

d) Pour l'estimation des frais d'énergie une dépense de 0,06 millimes par mètre cube et par mètre de refoulement

Le calcul proprement dit est consigné dans le tableau suivant :

INVESTISSEMENT	MORTISSEMENT	(CHARGE ENTRETIEN)	ALAIRE MÉCA.	TOTAL
Génie Civil ouvrages d'art	55.200D	2.816D,304	552D,000	-
Installations méca- nique	31.000D	3.634D,130	3.100D,000	1.000,000 D 7.734D,130
Canaux en béton	71.000D	3.622D,420	710D,000	-
Conduite en béton	65.575D	3.345D,636	655D,750	-
Colature	15.400D	598D,598	1.540D,000	-
Nivellement	11.825D	459D,637	-	-
<u>TOTAL</u>	250.000D	14.476D,725	6.557D,750	1.000D,000 22.034D,475

Les charges annuelles s'élèvent à 22.034D; 475

Sans tenir compte de l'énergie annuelle

ENERGIE ANNUELLE

a) Forage 6750

$$0,06 \times 39 \times 3.600 \times 18 \times 365 \times 53 = \underline{\underline{2.933,321}}$$

b) Forage 6800

$$0,06 \times 24 \times 3.600 \times 18 \times 365 \times 26 = \underline{\underline{88,531}}$$

c) Forage 7078

$$0,06 \times 88 \times 3.600 \times 20 \times 365 \times 26 = \underline{\underline{3.607,718}}$$

<sup>D</sup>  
7.426,569

Energie annuelle Totale

Prix de revient du mètre cube

$$\underline{\underline{22.034,475}} + \underline{\underline{7.426,659}} = 9,00 \text{ millimes./.}$$

3.280.562

---

**FIN**

50

**VUES**