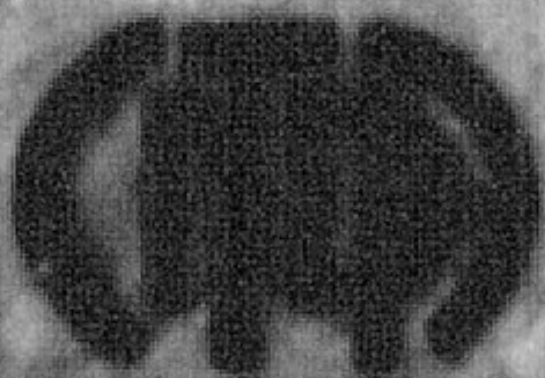




الجمهورية التونسية

وزارة الثقافة

المركز الثقافي

التونسي للفنون

تونس

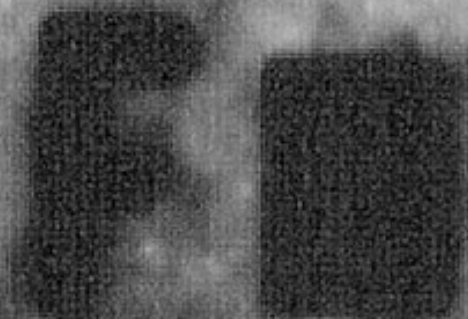
الجمهورية التونسية

وزارة الثقافة

المركز الثقافي

التونسي للفنون

تونس



INSTITUT DES RECHERCHES SCIENTIFIQUES	
<u>RECHERCHES CARACTÉRISTIQUES DE LA MONTAGNE</u> <u>EN L'ANNEE 1960</u>	
Centre de Recherche Scientifique de la Montagne	
— 1960 —	
1960-1961	1961-1962

REPUBLICAN PARTY
OF THE STATE OF TEXAS

CONSTITUTION

AND BY-LAWS

ADOPTED AT THE ANNUAL CONVENTION

OF THE REPUBLICAN PARTY OF TEXAS

P

REPUBLICAN PARTY OF TEXAS

BY-LAWS

ADOPTED AT THE ANNUAL CONVENTION

REPUBLICAN PARTY

OF TEXAS

REPUBLICAN PARTY OF TEXAS

BY-LAWS

S o m m a i r e

	P a g e
Introduction	2
1. Situation, relief et forme du bassin	3
2. Autres caractéristiques physiographiques	9
2.1. Relief	9
2.2. Réseau hydrographique	11
2.3. Constitution avec l'aide de la carte	14
3. Caractéristiques hydrologiques	15
3.1. Régime hydrologique général	15
3.2. Apport moyen annuel	19
3.3. Apport caractéristique	20
3.4. Crues maximales	21
Conclusion	23
Bibliographie	24

L'oued Sanguier est l'un des trois principaux oueds côtiers de l'extrême nord tunisien. Il présente le plus petit bassin versant et est situé entre les deux autres l'oued El Harka à l'est et l'oued Marine à l'ouest.

L'évaluation des caractéristiques physiques et hydrologiques de ce cours d'eau a été rendue plus facile par l'existence faite pour les deux oueds ci-dessus.

Nous nous sommes en effet basés pour l'évaluation des différentes caractéristiques hydrologiques de ce cours d'eau sur les mêmes méthodologies suivies pour les deux oueds voisins. Il y a lieu de remarquer que pour des raisons d'ordre, il n'a pas été possible jusqu'à ce jour d'effectuer des mesures notamment de crue sur ce cours d'eau.

La présente étude complète donc la connaissance des régimes hydrologiques des oueds de cette région. Les résultats obtenus dans cette étude ont été déjà intégrés dans la nouvelle évaluation des ressources en eau de la région de l'extrême nord du pays.

1. IDENTIFICATION, PURPOSE AND SCOPE OF STUDY

Le Directeur de l'Institut National de la Santé Publique et de l'Hygiène
de l'Université de la Méditerranée

1. 1990年12月1日以前，在北京市区范围内，凡从事过本职业的人员，均可申请参加本职业的培训。

1999 13-00000-0000 13-00000-0000

- 1st round: Question is 1' away
- 2nd round: 50. Hearing is 1' away
- 3rd round: Response is 1' away

Lequel s'engage de fournir dans la plus brève délai possible un rapport écrit de son travail, son état d'esprit et d'âme, de son corps et de son comportement aux personnes concernées.

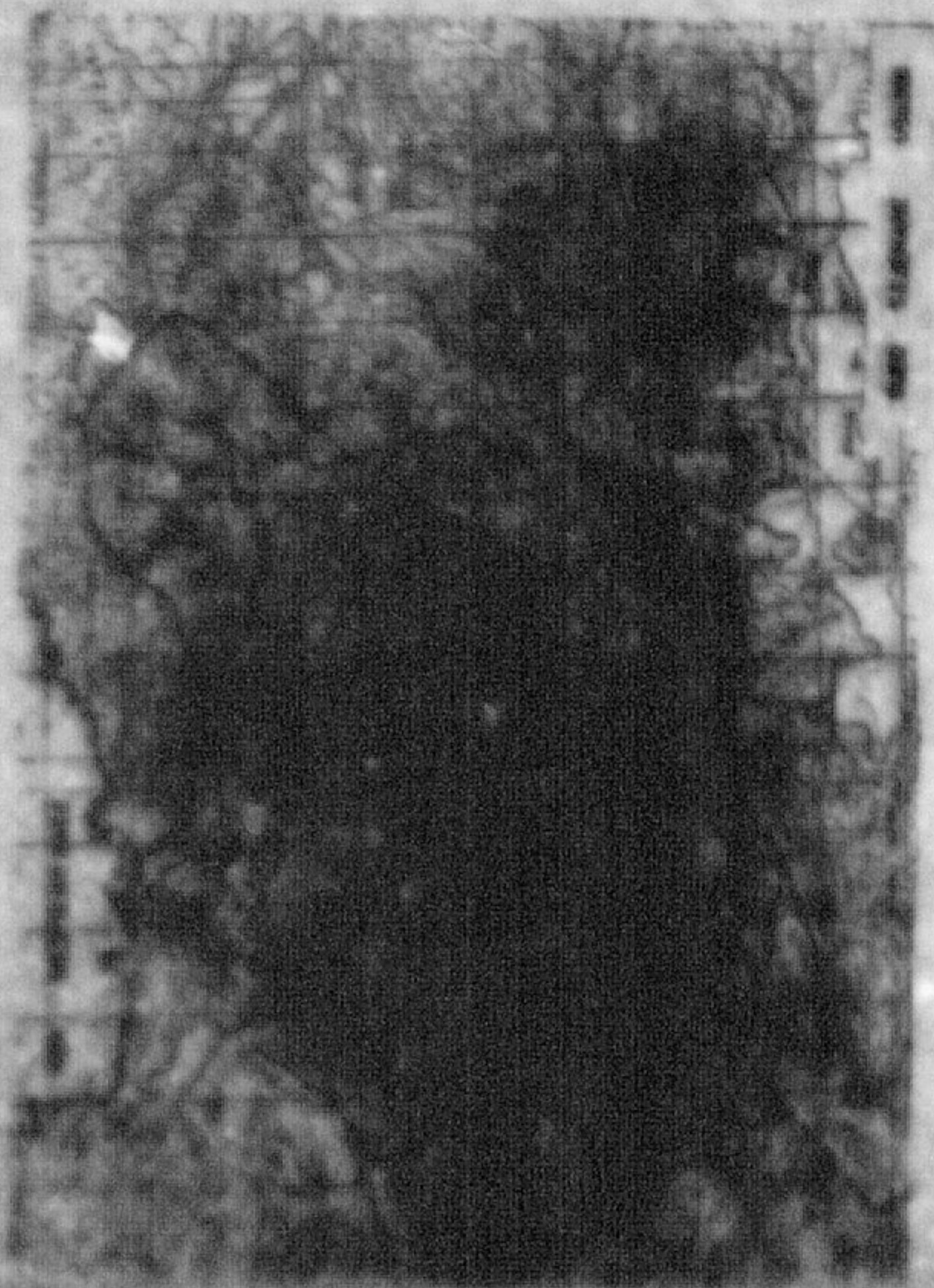
1995-1996	1996-1997	1997-1998	1998-1999
1999-2000	2000-2001	2001-2002	2002-2003

The above information was obtained from the records of the [redacted] and is being furnished to you for your information.

[illegible]

THE UNITED STATES OF AMERICA
DO hereby certify that the within and foregoing is a true and correct copy of the original as the same appears in the records of the
Department of the Interior, Bureau of Land Management, Washington, D. C.
This certificate is given in accordance with the provisions of the Act of March 3, 1879, (20 Stat. 419), and the Act of March 3, 1891, (26 Stat. 1094).

1. The first step is to identify the problem or question that needs to be answered. This involves understanding the context and the specific requirements of the task.





Les faibles altitudes jusqu'à 50 m ne couvrent que 17,04 du bassin. Par ailleurs de crête limitant la partie ouest du bassin descend de la cote 260 m jusqu'à la cote 10 m en passant par :

- Djebel El Aleg 250 m
- Djebel El Kasse 240 m
- Kef er Kasserine 215 m
- Djebel Khirou 171 m
- Mergoub El Hajla 94 m,

alors que la ligne de crête limitant la partie-est du bassin (250 à 10 m) passe par :

- Djebel Aleg 250 m
- Chedd sedo 188 m
- Regoubet Et Tle 151 m
- Kef Lammoul 157 m
- Bassine Mta Nish 159 m
- Djebel Mta 151 m
- Djebel Bida 245 m

Afin de nous rendre compte de la répartition des courbes de niveau nous avons utilisé la courbe hypsométrique du bassin (graph. 1.2)

Cette courbe donne une représentation graphique de la répartition des altitudes en fonction des courbes de niveau qu'elle découle de valeurs de tableau suivant :

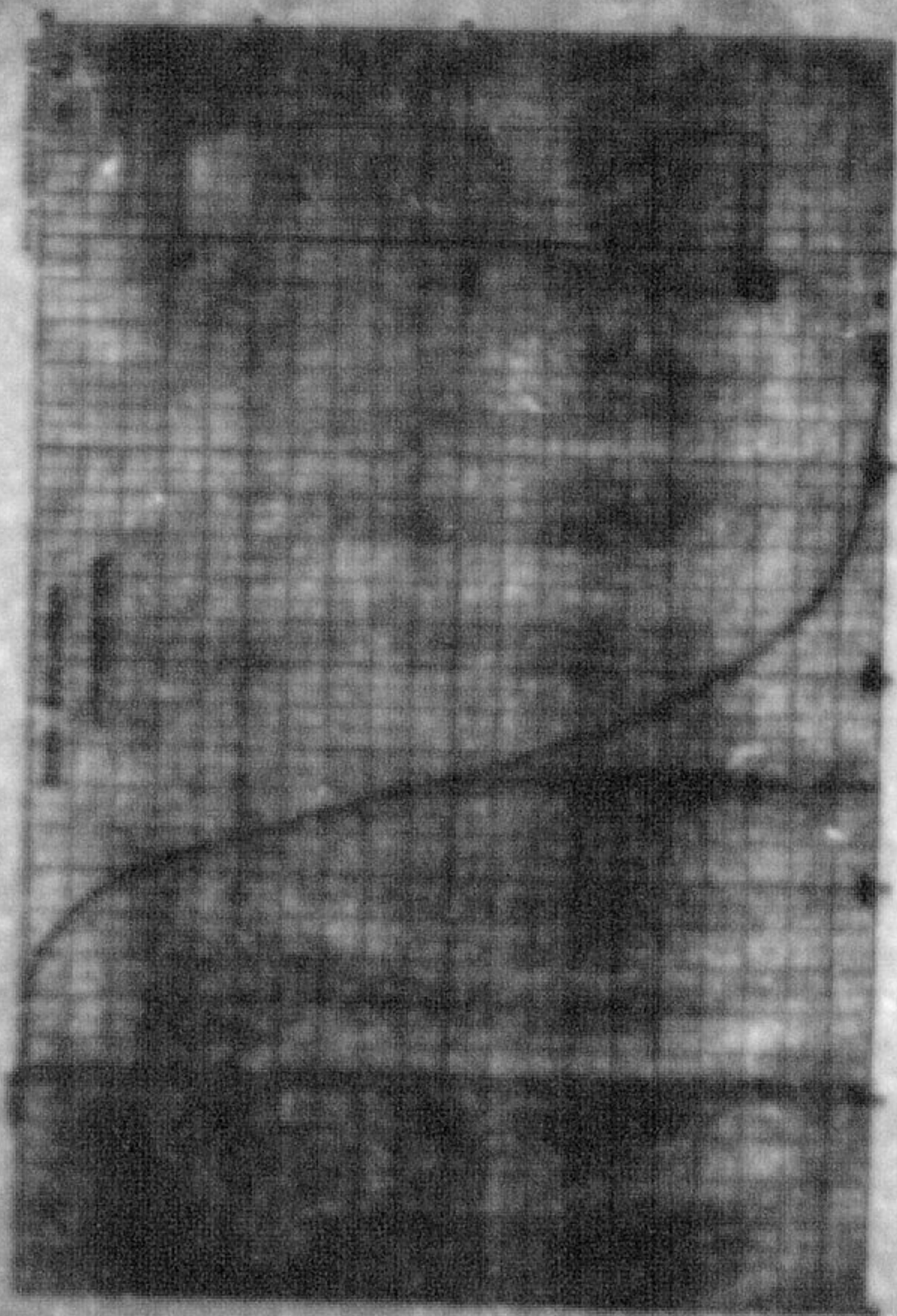
Quantité	Coût fixe partagé (C _{fp})	Coût variable partagé (C _{vp})	Coût fixe direct (C _{fd})	C _{total}
1 à 50	0,30	10,50	10,00	20,80
100 à 150	18,00	10,50	10,00	38,50
150 à 200	12,00	10,50	10,00	32,50
200 à 250	6,00	10,50	10,00	26,50
250 à 300	4,00	10,50	10,00	24,50
300 à 350	3,00	10,50	10,00	23,50
350 à 400	2,00	10,50	10,00	22,50

2. L'interprétation de la courbe logarithmique à partir d'un examen des caractéristiques géométriques :

- L'ordonnée à l'origine R_{100} = 100 €
- L'ordonnée mobile = 10 €
- L'ordonnée asymptotique inférieure R_{inf} = 0 €
- L'ordonnée asymptotique supérieure R_{sup} = 10 €
- L'ordonnée asymptotique à 75% R_{75} = 20 €
- L'ordonnée asymptotique à 50% R_{50} = 10 €

3. Les données de la courbe logarithmique sont caractérisées par les paramètres géométriques suivants :

- L'ordonnée à l'origine R_{100} = 100,00 €
- L'ordonnée mobile R_{10} = 10,00 €
- L'ordonnée à 50% R_{50} = 10,00 €



Il s'ensuit un coefficient de forme $K_0 = 11,42 \pm 1,5$

Le coefficient relatif sera la forme allongée du bassin

Le rectangle équivalent au bassin dont les dimensions l et l' sont données par les formules suivantes :

$$l = \frac{K_0 \sqrt{A}}{1,12} \left[1 \pm \sqrt{1 - \left(\frac{l' K_0}{A} \right)^2} \right]$$

est représenté sur le même graphique 1.2. Les dimensions

sont :

$$l = 15,42 \text{ km} \quad \pm \quad 11,75 \text{ km}$$

$$l' = 7,42 \text{ km} \quad \pm \quad 4,75 \text{ km}$$

2. SURFACE CORRESPONDANTE PERTURBÉE

2.1. Courbe

La dérivée algébrique courbe (B) du bassin est donnée par la différence entre les altitudes H_0 et H_{00}

$$H = 170 \text{ m}$$

La valeur de pente globale est

$$i_0 = \frac{H}{L} = 11,01 \text{ m/km}$$

La dérivée algébrique (B) qui permet de définir la courbe de relief et qui se relie à partir à l'indice de pente globale par la formule $i_0 = 10 \sqrt{B}$, est de l'ordre de 17 m.

On nous réfère à la classification de relief en fonction de la dérivée spécifique on constate que la valeur de la trouée soit 77 se place le relief du bassin de l'oued Guegoua dans la classe B₂ relief modéré.

On rappelle par la classification des bassins en classes de relief se présente comme suit :

Ha < 10 m		classe B ₁	relief très faible
10 < Ha < 25 m	"	B ₂	faible
25 < Ha < 50 m	"	B ₃	assez faible
50 < Ha < 100 m	"	B ₄	modéré
100 < Ha < 250 m	"	B ₅	assez fort
250 < Ha < 500 m	"	B ₆	fort
> Ha < 500 m	"	B ₇	très fort

Indice de pente de Roche

L'indice de pente de Roche dit aussi indice de "susceptibilité à l'érosion" est donné par la formule

$$I_p = \frac{1}{L} \sum_{j=1}^n \sqrt{a_j^2 + a_{j-1}^2}$$

- où : L = est la longueur du rectangle équivalent
 n = est le nombre de la surface totale comprise entre les altitudes a_j et a_{j-1}

Les valeurs de tablage de la répartition hypométrique permettent la détermination de cet indice

$$I_p = 0,139$$

3.2. Dimensions des éléments de la structure

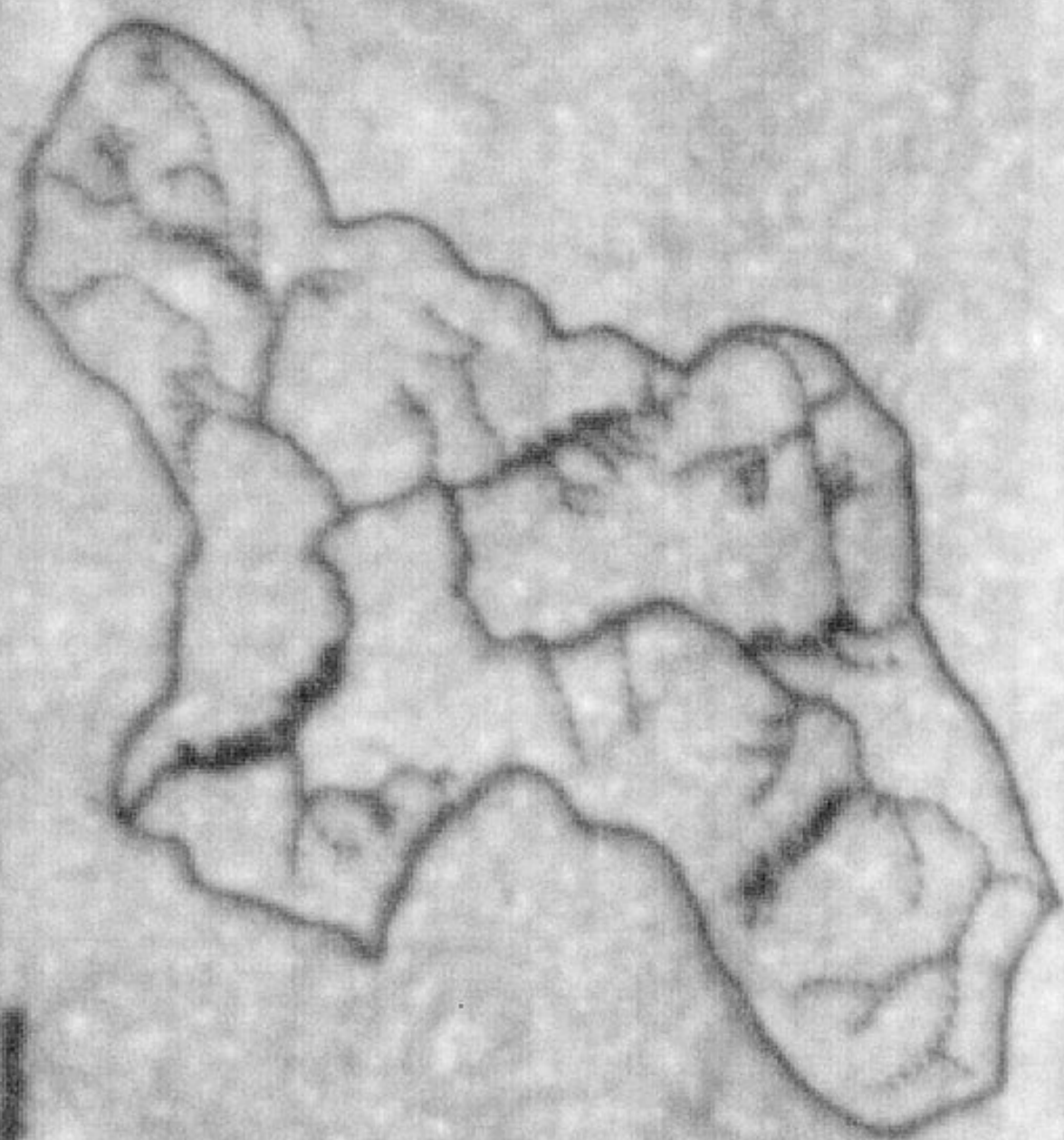
La longueur de tous les éléments est de 12 m, les profils adhérents sont :

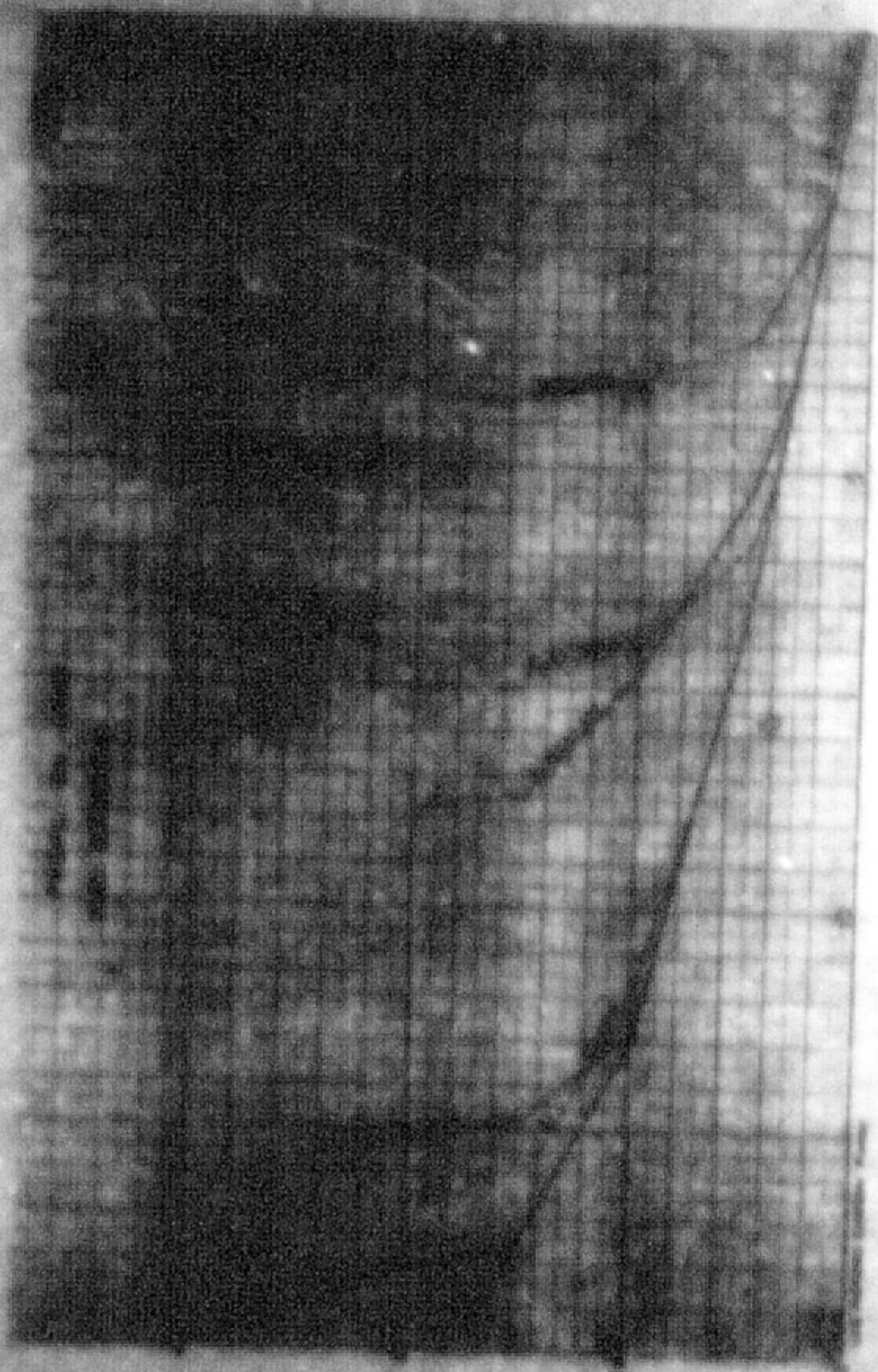
- L'axe de la voie possédant une longueur de 4,2 m et une pente globale de 20‰
- L'axe de la voie d'une longueur de 2,2 m et une pente de 20‰
- Chaque trottoir avec une longueur de 4,2 m et une pente globale de 20‰
- Le 2^e trottoir dont la longueur est 2,2 m et la pente est de 20‰

Les valeurs indiquées ont été déterminées en appliquant des pentes de tous les éléments de la structure et des adhérents dans les parties de circulation de personnes et des parties de circulation de véhicules.

Le type de profil et la longueur des éléments (profilés 3.2.2) sont indiqués dans le tableau ci-dessous.

Profil	Longueur	2 ^e trottoir 2.2	2.2 ^e voie 2.2	Chaque 2 ^e 4.2	4.2 ^e voies	Adhérents 12
Longueur voies	12	12	12	12	12	12
Longueur de	4,2	4,2	2,2	4,2	2,2	2,2
Longueur	12	12	12	12	12	12
Longueur voies	12	12	12	12	12	12





3.3. Similitude avec le bassin de l'oued El Marha

L'évaluation des caractéristiques physiologiques du bassin de l'oued Guerguine a permis de relever une certaine ressemblance avec celui de l'oued El Marha (étude publiée en Mai 1965).

Le tableau comparatif suivant permet de constater le degré de cette ressemblance

	S.V. O. El Marha	S.V. Oued Guerguine
<u>Repartition hydrographique</u>		
0 - 50	100 %	100 %
50 - 100	88,75 %	87,5 %
100 - 150	47,50 %	48,4 %
150 - 200	16,42 %	18,5 %
200 - 250	7,50 %	5 %
250 - 300	0,62 %	1,9 %
> 300	0,38 %	0,6 %
Altitude médiane	145 m	150 m
Altitude moyenne	145 m	154 m
N.S	720 m	750 m
Ngg	50 m	70 m
Densité spécifique	67 m	77 m
Charges en vâlel	96	88
Coefficient de forme	1,50	1,50
Indice pente I_p	0,104	0,125

Il est à noter que les caractéristiques hydrologiques (physiologiques et dynamiques) de l'oued Guerguine se situent à l'extrême de la gamme des valeurs observées dans les bassins de l'oued El Marha. Cette constatation permet de vérifier les résultats de l'évaluation des caractéristiques hydrologiques que nous avons présentés ci-dessus :

1. LES PRINCIPALES CARACTÉRISTIQUES

On se propose dans ce chapitre de présenter les principales caractéristiques technologiques de l'eau d'égout.

Les caractéristiques sont résumées :

- la pollution chimique organique
- l'apport en matière organique
- l'apport en matière minérale
- l'apport en matière inorganique
- les apports chimiques et biologiques
- la teneur en matière en suspension

L'analyse de ces différentes caractéristiques est faite. D'une part, d'autre part, les caractéristiques organiques et plus encore celles d'eau de la région et d'autre part, les apports de quelques matières organiques dissoutes par les égoutiers de la ville.

1.1. LES PRINCIPALES CARACTÉRISTIQUES

Les deux caractéristiques principales de l'eau d'égout sont :

- la pollution chimique organique

- la pollution chimique inorganique

- la pollution chimique inorganique

- la pollution chimique inorganique

- la pollution chimique inorganique

- la pollution chimique inorganique

Les principales caractéristiques de l'eau d'égout sont :

- la pollution chimique organique

- la pollution chimique inorganique

Les résultats de ces essais effectués à la même température de 20°C sont présentés dans le tableau 2.1.1. Les résultats de l'essai de traction à la rupture sont présentés dans le tableau 2.1.2. Les résultats de l'essai de compression sont présentés dans le tableau 2.1.3.

Les résultats présentés dans les tableaux 2.1.1, 2.1.2 et 2.1.3 sont présentés sous forme de diagrammes sur la page de 152 cm. (Figure 2.1.1)

$$\sigma = \frac{F}{A}$$

où σ est la contrainte (N/mm²) et F la charge (N).
Les résultats de ces essais effectués à la même température de 20°C sont présentés dans le tableau 2.1.1. Les résultats de l'essai de traction à la rupture sont présentés dans le tableau 2.1.2. Les résultats de l'essai de compression sont présentés dans le tableau 2.1.3.

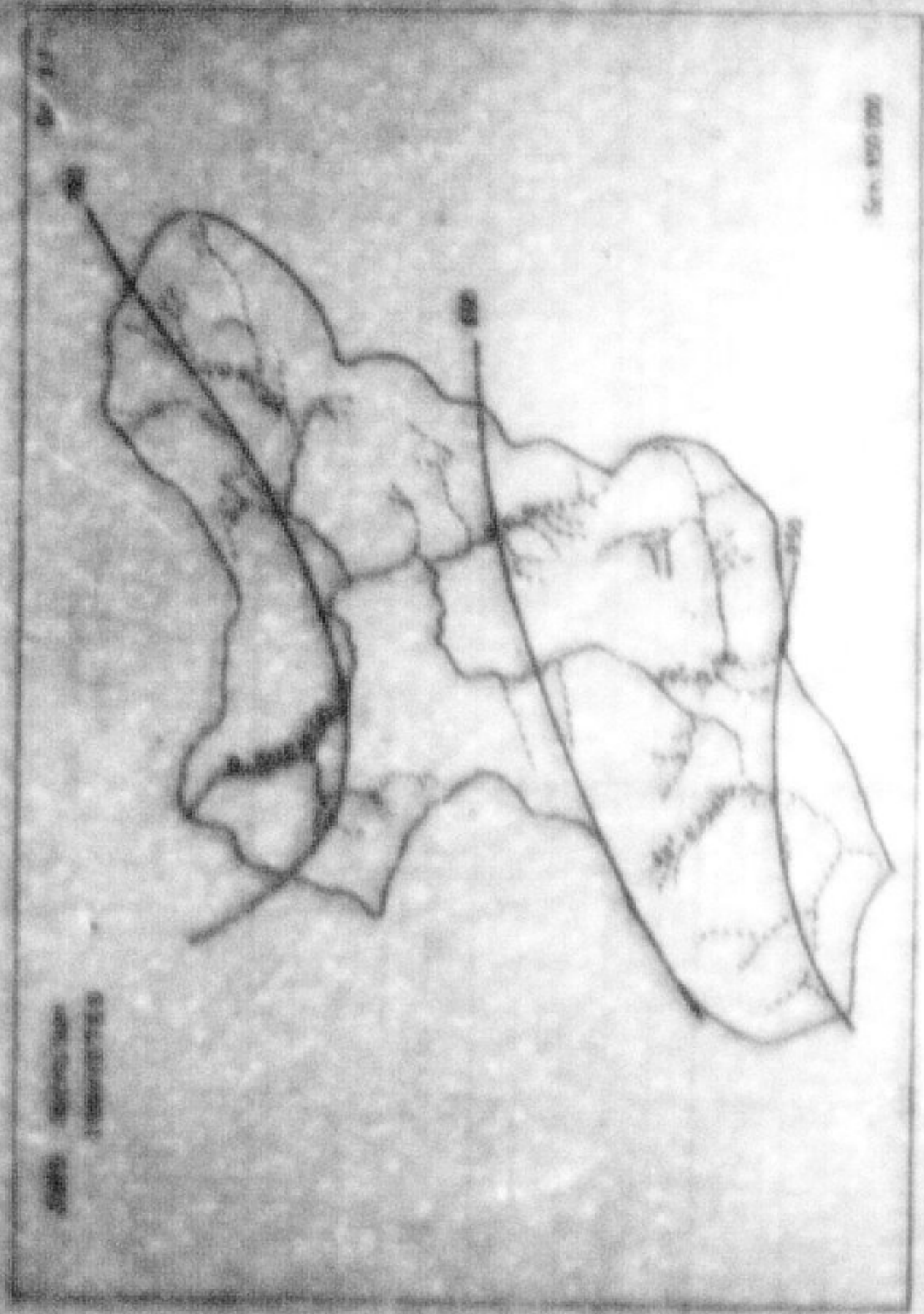
σ	ε	σ	ε	σ	ε	σ	ε	σ	ε	σ	ε
0	0	10	0.001	20	0.002	30	0.003	40	0.004	50	0.005

σ (N/mm ²)	ε	σ (N/mm ²)	ε
0	0	10	0.001

Les résultats de ces essais effectués à la même température de 20°C sont présentés dans le tableau 2.1.1. Les résultats de l'essai de traction à la rupture sont présentés dans le tableau 2.1.2. Les résultats de l'essai de compression sont présentés dans le tableau 2.1.3.

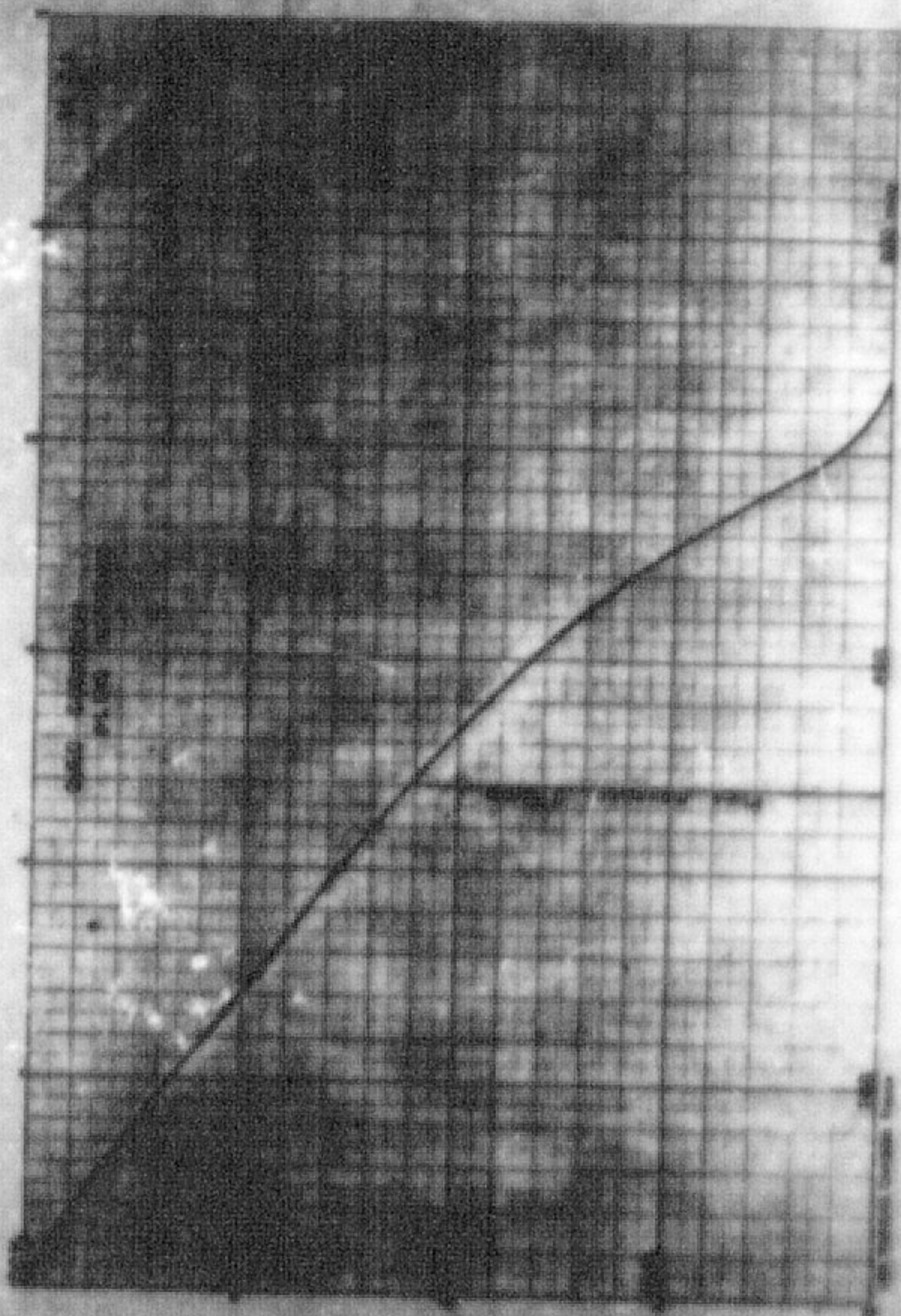
σ	ε	σ	ε	σ	ε	σ	ε	σ	ε	σ	ε
0	0	10	0.001	20	0.002	30	0.003	40	0.004	50	0.005

σ (N/mm ²)	ε	σ (N/mm ²)	ε
0	0	10	0.001



Roads
Boundaries
Settlements

Scale 1:50,000



La zone d'eau douce totale correspondante est 1130 m³.

Pour l'évaluation de l'apport total en des points situés de l'aval, il suffit de multiplier la zone d'eau douce (1130 m³) par la surface de bassin limité en site considéré.

3.3. Caractéristiques des apports d'origine : superficielle et souterraine

L'évaluation de ces séries caractéristiques repose sur la méthode régionale établie pour l'ensemble Bassin.

L'apport superficiel est rapporté à la zone d'eau douce de l'aval, et le volume de l'apport souterrain est rapporté à la zone d'eau douce de l'aval, et le volume d'apport souterrain est rapporté à la zone d'eau douce de l'aval.

1	2	3	4	5
1130	1130	1130	1130	1130

L'application de ces coefficients à l'ensemble Bassin donne les résultats suivants :

Q_1	1130 m ³ de m ³
Q_2	1130 m ³ de m ³
Q_3	1130 m ³ de m ³
Q_4	1130 m ³ de m ³
Q_5	1130 m ³ de m ³

Les caractéristiques de l'apport de l'ensemble Bassin sont : l'apport superficiel est de 1130 m³ de m³, l'apport souterrain est de 1130 m³ de m³, l'apport total est de 2260 m³ de m³. L'apport superficiel est de 1130 m³ de m³, l'apport souterrain est de 1130 m³ de m³, l'apport total est de 2260 m³ de m³. L'apport superficiel est de 1130 m³ de m³, l'apport souterrain est de 1130 m³ de m³, l'apport total est de 2260 m³ de m³.

Pour ces raisons il est plus judicieux de considérer pour ce cours d'eau un coefficient K_1 plus proche de celui de l'oued Boumâla présentant aussi à son tour une certaine homogénéité et une régularité de régime pluvio-inondationnelle :

$$K_1 = 2,30$$

L'apport décaennal sec de l'oued El Marks peut être donc estimé à 2 millions de mètres cubes.

SYNTHÈSE

• Apport moyen interannuel	=	Y	10	10 ⁶	m ³
• Apport décaennal humide	=	Y	15	10 ⁶	m ³
• Apport interannuel humide	=	Y	17	10 ⁶	m ³
• Apport cinquantennal humide	=	Y	20	10 ⁶	m ³
• Apport décaennal sec	=	Y	2	10 ⁶	m ³
• Coefficient d'écoulement	=	K	2,3		
• Valeur d'eau décaennale	=	L	230		m ³
• Coefficient d'irrigation	=	K ₁	2,3		

3.4. ÉVALUATION

L'évaluation des effets sociaux que peut engendrer l'oued Boumâla pour différentes périodes de temps peut se faire par la méthode d'analyse (Formule 3.2.2.2.2).

Cette méthode permet d'obtenir les débits de différents recouvrements à partir de débits mesurés sur un seul tel que déterminé à partir d'une formule régionale. Pour ce faire, la pluviométrie moyenne, la différence d'altitude entre l'autoir et le ruisseau, l'indice de compacité et la superficie du bassin.

On calcule en fait par l'intermédiaire des relations suivantes :

$$R = 1,075 (P - 1,075) + 1,000$$

$$P = \frac{R - 1,000}{1,075 - 1,000}$$

$$Q_{TR} = R \cdot S^{0,5}$$

$$Q_T = R \cdot S^{0,5} \cdot Q_{TR}$$

P = module pluviométrique annuel en mm

R = différence d'altitude entre le ruisseau et l'autoir

S = longueur de l'autoir en km

K_c = indice de compacité

T = période de retour en années

A = superficie du bassin

R_y = Rapport régional des débits de pointe et différents recouvrements.

Pour l'autoir El Harba nous avons les éléments suivants :

$$P = 770 \text{ mm}$$

$$R = 195 \text{ m}$$

$$K_c = 1,5$$

$$S = 07,75 \text{ km}$$

$$P = 1,000$$

$$R = 1,075$$

$$Q_{TR} = 13 \text{ m}^3/\text{s}$$

L'application de cette méthode avec ces différents éléments et les différents valeurs de R_y a permis de trouver les résultats suivants :

കേരള സർവ്വകലാശാല
KERALA UNIVERSITY

1. കേരള സർവ്വകലാശാലയിലെ എ. ടി. യുടെ സ്കൂളുകൾ ഒരു - ക. സ. സി. 1971	1971
2. കേരള സർവ്വകലാശാലയിലെ എ. ടി. യുടെ സ്കൂളുകൾ ഒരു - ക. സ. സി. 1971	1971
3. കേരള സർവ്വകലാശാലയിലെ എ. ടി. യുടെ സ്കൂളുകൾ ഒരു - ക. സ. സി. 1971	1971
4. കേരള സർവ്വകലാശാലയിലെ എ. ടി. യുടെ സ്കൂളുകൾ ഒരു - ക. സ. സി. 1971	1971
5. കേരള സർവ്വകലാശാലയിലെ എ. ടി. യുടെ സ്കൂളുകൾ ഒരു - ക. സ. സി. 1971	1971
6. കേരള സർവ്വകലാശാലയിലെ എ. ടി. യുടെ സ്കൂളുകൾ ഒരു - ക. സ. സി. 1971	1971
7. കേരള സർവ്വകലാശാലയിലെ എ. ടി. യുടെ സ്കൂളുകൾ ഒരു - ക. സ. സി. 1971	1971
8. കേരള സർവ്വകലാശാലയിലെ എ. ടി. യുടെ സ്കൂളുകൾ ഒരു - ക. സ. സി. 1971	1971
9. കേരള സർവ്വകലാശാലയിലെ എ. ടി. യുടെ സ്കൂളുകൾ ഒരു - ക. സ. സി. 1971	1971

