République Algérienne Démocratique et Populaire Ministère de l'Enseignement Supérieur et de la Recherche Scientifique Université Abderrahmane MIRA de Bejaia





Faculté de Technologie Département d'**Hydraulique**

MÉMOIRE DE FIN D'ÉTUDES

Présenté par :

Mr. AMEUR Salah

Melle. OUAZZI Saliha

En vue de l'obtention du diplôme de MASTER en Hydraulique

Option: Hydraulique Urbaine

INTITULE:

ETUDE DES RESEAUX DE DISTRIBUTION D'EAU POTABLE ET D'ASSAINISSEMENT SEPARATIF D'EAUX USEES DE LA ZONE BASSE DU CHEF-LIEU DE LA COMMUNE DE LARBATACHE (W. BOUMERDES)

Soutenu le 28 /06/2017 devant le jury composé de :

- Président : M^r. BEDJOU. A

- Promoteur : Mr. MERAH. F

- Examinateur (s): M^r. IKNI. T

Année Universitaire: 2016/2017

Remerciement

Au terme de cette étude, nous tenons à remercier le « Dieu » d'avoir donné la force pour accomplir ce travail. Nous tenons à exprimer mes vifs remerciements :

- * A notre promoteur: Monsieur F. MERAH pour ses conseils et ses consultations qui nous a tous aidé à la réalisation de notre projet;
- * Aux membres de jury qui auront à juger et à apprécier ce travail;
- * A tout le corps enseignants et personnel du département d'hydraulique qui ont contribué de près ou de loin à notre formation.
- * Je tiens aussi à remercier Djoudi Boudjemaa et Arab Boudjemaa qui nous ont aidé pendant la réalisation de projet.

Dédicaces

Je dédie ce modeste travail en signe de respect et de reconnaissance à :

- * Ma mère qui n'a pas cessé de me prodiguer.
- * Mon père qui m'a tant aidé et encourager.
- ₩ Mes frères et Mes sœurs.
- *ℜ A tous mes proches.*
- ₩ A toutes et tous mes ami(s) (es).

A. SALAH

Dédicaces

Je dédie ce modeste travail en signe de respect et de reconnaissance à :

- * Ma mère qui n'a pas cessé de me prodiguer.
- * Mon père qui m'a tant aidé et encouragé.
- * Mes frères et Mes sœurs.
- ℜ A tous mes proches.
- ℜ A toutes et tous mes ami(s) (es).

O. SALIHA

TABLE DES MATIERES

| Introduction générale | 1 |
|--|----|
| Chapitre I | |
| Présentation de la zone d'étude | |
| Introduction | 2 |
| I.1. Situation géographique | 2 |
| I.2.Données naturelles du site | 3 |
| I.2.1. Situation topographique | 3 |
| I.2.2. Situation climatique | |
| I.2.2.1. Climat | |
| I.2.2.3. Vent | |
| I.2.3. Géologie | 4 |
| I.2.4. Séismicité | 4 |
| I.3. Situation démographique | 4 |
| I.5.1. Situation d'AEP | 6 |
| I.5.2. Situation d'Assainissement | 6 |
| I.6. Occupation du sol | 6 |
| I.6.1. Zone d'habitation | 6 |
| I.6.2. Equipement existants | 6 |
| Conclusion | 7 |
| Chapite II | |
| Estimation des besoins en eau | |
| Introduction | |
| II.1. Dotation | |
| II.2. Consommation moyenne journalière pour les différents besoins | |
| II.2.1. Estimation des besoins domestiques | |
| II.2.2. Estimation des besoins administratifs | |
| II.2.3. Estimation des besoins sanitaire | |
| II.2.4. Estimation des besoins scolaires | |
| II.2.5. Estimation des besoins socioculturels | 9 |
| II.2.6. Estimation des besoins industriels | 10 |
| II.2.7. Estimation des besoins commerciaux | 10 |
| II.2.8. Estimation des besoins de loisirs | 10 |

| II.3. Majoration de la consommation moyenne journalière | 11 |
|--|------------|
| II.4. Variation de la consommation | 12 |
| II.5. Variation journalière de la consommation | 12 |
| II.5.1. Coefficient d'irrégularité minimum journalière | 12 |
| II.5.2. Coefficient d'irrégularité maximum journalière | 12 |
| II.6. Détermination des débits journaliers | 12 |
| II.6.1. Débit maximal journalier | 13 |
| II.6.2. Débit minimal journalier | 13 |
| II.7. Variation horaire de la consommation | 13 |
| II.7.1. Détermination de K _{max.H} | 14 |
| II.7.2. Détermination de K _{min.H} | 15 |
| II.7.3. Débit moyen horaire | 15 |
| II.8. Régime de consommation de LARBATACHE basse | 16 |
| II.9. Répartition des débits horaires | 18 |
| II.10. Graphique de consommation et courbe intégrale de la consommation de l'agglome | ération 19 |
| II.11. Besoins en eau pour la lutte contre les incendies | 20 |
| Conclusion | 21 |
| Chapitre III | |
| Diagnostic des réseaux existants | 22 |
| Introduction | |
| III.1. Diagnostic du système d'AEP | |
| III.1.1. Diagnostic des points de captage | |
| III.1.2. Ouvrages de Transfert | 26 |
| III.1.3. Diagnostic des Adductions | 27 |
| III.1.4. Ouvrages de Stockage | |
| III.1.5. Diagnostic du réseau de Distribution III.1.5.1. Quartier NOUADER I et II III.1.5.2. Lotissement BOUMEZIANE III.1.5.3. Lotissement HAY EL DJADID III.1.5.4. Lotissement TAKMILIA | 30 30 |
| III.2. Diagnostic du système d'Assainissement | 31 |
| III.2.1. Description du réseau d'assainissement de la zone d'étude | 31 |
| III.2.2. L'état physique du réseau | 32 |

| III.2.2.2. Lotissement TAKMILIA | |
|---|----|
| III.2.2.3. Domaine BOUMEZIANE | |
| III.2.2.4. Quartier NOUADER II | |
| III.2.3. Etat des rejets | |
| III.2.4. Etat des déversoirs d'orage | |
| III.2.5. Les anomalies rencontrées | |
| III.2.6. Situation actuelle de la gestion et l'exploitation du réseau | 35 |
| Conclusion | |
| Chapitre IV | |
| Les réservoirs | |
| Introduction | 36 |
| IV.1. Fonctions des réservoirs | 36 |
| IV.1.1. Régulation de débit | 36 |
| IV.1.2. Régulation de la pression | 36 |
| IV.1.3. Simplification de l'exploitation | 36 |
| IV.1.4. Lutte incendie | 36 |
| IV.2. Critères de décision et configurations du système | 36 |
| IV.3. Différents types de réservoir | 37 |
| IV.3.1. Réservoir sur tour (château d'eau) | 37 |
| IV.3.2. Réservoir enterré ou semi-enterré | 37 |
| IV.4. Equipements hydrauliques du réservoir | 38 |
| IV.4.1. Conduite d'arrivée | 38 |
| IV.4.2. Conduite de départ ou de distribution | 38 |
| IV.4.3. Conduite de trop-plein | 38 |
| IV.4.4. Conduite de décharge ou de vidange | 38 |
| IV.4.5. Conduite by-pass | 38 |
| IV.5. Organes accessoires - Robinetterie | 39 |
| IV.5.1. Clapets de retenue | 39 |
| IV.5.2. Crépines | 39 |
| IV.5.3. Purgeurs-ventouses | 39 |
| IV.5.4. Robinet à flotteur | 39 |
| IV.6. Capacité du réservoir | 39 |
| IV.6.1. La méthode analytique | 40 |
| IV.6.2. La méthode graphique | |
| IV.7. Dimensionnement du réservoir projeté | 43 |

| IV.7.1. Hauteur d'eau dans la cuve | 43 |
|---|----|
| IV.7.2. Diamètre du réservoir | 43 |
| IV.7.3. Hauteur de la réserve d'incendie | 44 |
| Conclusion | 44 |
| Chapitre V | |
| Réseau de distribution d'eau potable | |
| Introduction | 45 |
| V.1. Fonctions du système de distribution | 45 |
| V.2. Type des réseaux de distributions | 45 |
| V.2.1. Réseau ramifié | 45 |
| V.2.2. Réseau maillé | 45 |
| V.2.3. Réseaux étagés | 45 |
| V.3. Conception d'un réseau | 46 |
| V.4. Les principes du tracé du réseau | 46 |
| V.5. Mode de distribution | 46 |
| V.6. Conditions sur les vitesses et les pressions | 46 |
| V.6.1. Vitesse d'écoulement | 46 |
| V.6.2. Pressions à satisfaire | 47 |
| V.7. Aspects technologiques des réseaux de distribution | 47 |
| V.7.1. Les conduites | |
| V.7.1.1. Nature des conduites | 47 |
| V.7.2. Organes accessoires des réseaux | |
| V.7.2.1. Vannes | |
| V.7.2.3. Vidange | |
| V.7.2.4. Réducteur de pression | 49 |
| V.8.3. Pièces spéciales | 49 |
| V.8.4. Appareils hydrauliques | |
| V.8.4.1. Bouches et poteaux d'incendies | |
| V.8.4.3. Mesure du débit | |
| V.8.5. Mode de pose des conduites | |
| V.9. Calcul Hydraulique | |
| V.9.1. Débit de pointe | |
| V.9.2. Débit Spécifique | |
| V.9.3. Débit de route | |
| V.9.4. Débit aux nœuds | |
| 7 1.2 1 1. 1. VOIL WW/L HOWWIND | |

| V.9.5. Pertes de charge | |
|---|----|
| V.9.5.1. Pertes de charge linéaire | |
| V.9.5.3. pertes de charge totale | |
| V.10. Apport informatique | 54 |
| V.11. Présentation du logiciel EPANET | 54 |
| V.12. Composants physiques d'EPANET | 55 |
| V.13. Simulation du réseau | 55 |
| V.14. Résultats de la simulation cas de pointe | 59 |
| V.15. Cas de pointe + incendie | 59 |
| V.15.1. Les critères d'emplacement de poteau d'incendie | 59 |
| V.15.2. L'état du réseau après la simulation | 59 |
| V.16. Résultats de la simulation cas de pointe + incendie | 62 |
| Conclusion | 62 |
| Chapitre VI | |
| Réseau d'assainissement d'eau usée | |
| Introduction | 63 |
| VI.1. Généralités | 63 |
| VI.1.1. Définition d'un système de collecte d'eau usée | 63 |
| VI.1.2. Systèmes d'évacuation | 63 |
| VI.1.2.1. Systèmes fondamentaux | |
| VI.1.2.2. Systèmes Pseudo séparatif | |
| VI.1.2.3. Système composite | |
| , . | |
| VI.1.3. Schémas types des réseaux d'évacuation | |
| VI.1.3.1. Schéma perpendiculaire au cours d'eau | |
| VI.1.3.2. Schema type « collecteur faterar » | |
| VI.1.3.4. Schéma type « par zones étagées » | |
| VI.1.3.5. Schéma type « centre collecteur unique » et le schéma type radial | |
| VI.1.4. Différents types de réseaux | |
| VI.1.5. Critères de conception et de dimensionnement du réseau d'assainissement | 66 |
| VI.1.6. Facteurs influençant la conception d'un projet d'assainissement | 66 |
| VI.1.7. Composition de l'effluent urbain | 67 |
| VI.2. Dimensionnement du réseau | |
| VI.2.1. Calcul des débits | 67 |
| VI.2.1.1. Débit moyen d'eaux usées domestiques | |
| VI.2.1.2. Débits maximaux ou de pointe | 68 |
| VI.2.1.3. Débit des sous bassins | |
| VI.2.1.4. Débit de route | 68 |

| VI.2.1.5. Débit moyen entrant | |
|---|-----|
| VI.2.1.7. Débit de reinte autrent | |
| VI.2.1.7. Débit de pointe entrant | |
| VI.2.1.9. Débit de pointe au tronçon | |
| VI.2.2. Conception du réseau d'assainissement | 70 |
| L'assainissement d'une agglomération est un problème trop complexe pour se prêter à | une |
| solution uniforme et relever de règles rigides. | 70 |
| VI.2.2.1. Données naturelles du site | |
| VI.2.2.2. Données relatives au développement futur de l'agglomération | 71 |
| VI.2.3. Tracé et conception du réseau d'assainissement separatif d'eaux usées de | |
| LARBATACHE basse | |
| VI.2.3.1. Description du réseau d'assainissement projeté | |
| VI.2.3.2. From en long et pentes des canansations | |
| VI.2.3.4. Vérification des conditions d'auto curage | |
| VI.2.3.5. Discussion des résultats obtenus | 79 |
| VI.2.4. Détermination du nombre de réservoirs de chasse à placer | 79 |
| VI.2.4.1. Calcul de la capacité des réservoirs de chasse | 80 |
| VI.2.4.2. Calcul de volume d'eau annuel nécessaire | 80 |
| Conclusion | 81 |
| Chapitre VII | |
| Les bassins de décantation | |
| Introduction | 82 |
| VII.1. Généralités | 82 |
| VII.1.1. Définition de la décantation | 82 |
| VII.1.2. Les différents types de décantation | 82 |
| VII.1.3. Principe de la décantation | 82 |
| VII.1.4. Les décanteurs horizontaux | 83 |
| VII.2. Dimensionnement des bassins de décantation | 84 |
| VII.3. Entretien et maintenance des bassins de décantation | 86 |
| Conclusion | 86 |
| Conclusion générale | 87 |

LISTE DES TABLEAUX

| | 1.1: Répartition mensuelles des précipitations | |
|---------|--|--------|
| Tableau | I.2: Moyennes mensuelles des températures à LARBATACHE | 4 |
| | I.3 : Evolution de la population à différents horizons | |
| Tableau | I.4: Liste des équipements existants | 7 |
| Tableau | II.1: Evaluation des besoins moyens journalière à différents horizons | 8 |
| | II.2: Evaluation des besoins administratifs en eau | |
| | II.3: Evaluation des besoins sanitaires en eau | |
| Tableau | II.4: Evaluation des besoins scolaires en eau | 9 |
| | II.5 : Evaluation des besoins socioculturels en eau | |
| Tableau | II.6: Evaluation des besoins industriels en eau | 10 |
| Tableau | II.7: Evaluation des besoins commerciaux en eau | 10 |
| | II.8: Evaluation des besoins de loisirs | |
| Tableau | II.9: Récapitulation des besoins en eau de la zone d'étude | 11 |
| Tableau | II.10 : Majoration de la consommation journalière | 11 |
| | II.11: Récapitulatif de calcul des débits journaliers | |
| | II.12 : β_{max} en fonction du nombre d'habitants | |
| | II.13 : β _{min} en fonction du nombre d'habitants | |
| Tableau | II.14: Récapitulatif de calcul des débits horaires | 16 |
| | II.15 : Coefficients de répartition des débits horaires de l'agglomération | |
| | II.16: Régime de consommation de LARBATACHE | |
| | II.16 : Régime de consommation de LARBATACHE (suite et fin) | |
| Tableau | II.17: Besoins en eau de LARBATACHE basse | 20 |
| Tableau | III.1: Caractéristiques des forages de CHEBACHEB | 22 |
| | III.2 : Caractéristiques de la station de reprise | |
| Tableau | III.2: Caractéristiques de la station de reprise (suite et fin) | .297 |
| Tableau | III.3: Caractéristiques du réservoir de KEHAHLIA 2x250 m ³ | 29 |
| Tableau | III.3: Caractéristiques du réservoir de KEHAHLIA 2x250 m3 (suite et fin) | 29 |
| Tableau | III.3: Caractéristiques du réservoir de KEHAHLIA 2x250 m³ (suite et fin) | 30 |
| Tableau | III.4: Caractéristiques des rejets | 34 |
| | III.5 : Coordonnées des déversoirs d'orage | |
| Tableau | IV.1: Détermination du résidu du réservoir de stockage | 40 |
| Tableau | IV.2 : Détermination graphique de la capacité du réservoir | 42 |
| Tableau | V.1: Débits en route et les débits aux nœuds | 54 |
| | V.2: Etat des nœuds du réseau cas de pointe | |
| Tableau | V.3: Etat des conduites du réseau cas de pointe | 56 |
| | V.4 : Etat des nœuds du réseau cas de pointe + incendie | |
| Tableau | V.4: Etat des nœuds du réseau cas de pointe + incendie (suite et fin) | 60 |
| | V.5: Etat des arcs du réseau cas de pointe + incendie | |
| | VI.1: Estimation du débit moyen futur d'eau usées de LARBATACHE basse | |
| | VI.2: Caractéristiques des canalisations du sous bassin S ₁ | |
| | VI.2 : Caractéristiques des canalisations du sous bassin S ₁ (suite et fin) | |
| Tableau | VI.3 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassir | $1S_1$ |
| | | 74 |
| Tableau | VI.4: Vérification des conditions d'auto-curage du sous bassin S ₁ | 78 |
| Tableau | VI.5: Nombre de réservoirs de chasse par sous bassins | 80 |
| | VII.1 : Temps de chute en fonction de la densité et du diamètre des particules | |
| Tableau | VII.2 : Dimensions des bassins de décantation | 86 |

LISTE DES FIGURES

| Figure I.1 : Situation géographique de la zone d'étude (LARBATACHE BASSE) | 2 |
|---|----------|
| Figure I.2: La zone d'étude (image satellitaire) | 3 |
| Figure I.3 : Situation hydrographique de la zone d'étude | 6 |
| Figure II.1: Régime de consommation de LARBATACHE basse | 19 |
| Figure II.2 : Courbe intégrale de la consommation de la zone de LARBATACHE basse | 20 |
| Figure III.1: Vue extérieure du forage 2 | |
| Figure III.2 : Dégradation et arrêt de manomètre du forage 2 | 23 |
| Figure III.3 : Vue extérieure d'entrée du forage 3 | |
| Figure III.4: Vue d'une vanne du forage 3 | |
| Figure III.5 : Vue extérieure d'entrée du forage 4 | |
| Figure III.6: Dégradation du toit et la distance non respecté entre l'armoire électrique et l | |
| du forage 4 | |
| Figure III.7 : Accessoires électromécaniques et électriques du forage 8 | |
| Figure III.8 : Vue extérieure d'entrée du forage 9 | |
| Figure III.9: Fuites au niveau de la ventouse du forage 9 | |
| Figure III.10 : Vue extérieure d'entrée du forage 10 | |
| Figure III.11: Vue intérieure du forage10 | |
| Figure III.12 : Schéma de la chaine d'adduction de LARBATACHE | 28 |
| Figure III.13 : Vue intérieure d'un regard de vannes | |
| Figure III.14: Vue à l'extérieur de la chambre de vannes | |
| Figure III.15: Conduite de distribution en acier agressée et non sécurisée | |
| Figure III.16: Vue d'un regard de vanne corrodé | |
| Figure III.17 : Dégradation des conduites | |
| Figure III.18: Rejet 01 | |
| Figure III.19: Regard bitumé | |
| Figure III.20 : Rejet N°02. | |
| Figure IV.1 : Réservoir semi-entérré | |
| Figure IV.2 : Réservoir entérré | |
| Figure IV. 3 : Equipement d'un réservoir de distribution | |
| Figure IV.4: Variation de la consommation journalière | |
| Figure V.1 : Schéma d'un réseau ramifié | |
| Figure V.2 : Schéma d'un réseau maillé | |
| Figure V.3: Différents type de vannes: a) robinet-vanne, b) robinet à papillon, c) vanne à | |
| | |
| de non-retour, d) vanne de réduction de pression | 40 |
| Figure V.4: Types de ventouses : a) ventouse à petites quantités d'air, | 49 50 |
| Figure V.5: Schéma d'une bouche d'incendie et de lavage | |
| Figure V.6: Coupe transversale d'une conduite enterrée | |
| Figure V.7: Composants physiques d'un système de distribution d'eau | |
| Figure V.8: Distribution de vitesse | |
| Figure V.9: Distribution de pression | |
| Figure V.10 : Simulation du réseau de distribution cas de pointe | |
| Figure V.11: Etat du réseau après la simulation cas de pointe + incendie | |
| Figure VI.1: Schémas des différents systèmes d'assainissement | |
| Figure VI.2: Réseau ramifié | |
| Figure VI.3 : Réseau maillé | |
| Figure VI.4: Schémas types des réseaux d'évacuation | |
| Figure VI.5 : Répartition schématique de la composition de l'effluent urbain | |
| Figure VII.1: Schéma d'un décanteur horizontal | |
| Figure VII.2 : Schéma d'un décanteur horizontal Théorie de Hazen | 83 |

LISTE DES SYMBOLES

```
ACL: Agglomération de Chef-Lieu;
ADE: Algérienne Des Eaux;
AEP: Alimentation en l'Eau Potable ;
APC: Assemblée Populaire Communale;
C_m: Consommation moyenne en eau en (1/h/j);
Cp: Coefficient de pointe ;
Cpe: Coefficient de pointe entrant ;
C<sub>ps</sub>: Coefficient de pointe sortant ;
Cr: Cote de l'axe de la pompe (m);
Ctp: Cote de trop plein (m);
CW: Chemin de Wilaya;
D: Diamètre de la canalisation (m);
DN: Diamètre Nominal de la conduite (m);
Dot : Dotation journalière en eau potable en (l/hab/j) ;
D<sub>max</sub>: Distance maximale entre deux réservoirs de chasse (100 m);
Dext : Diamètre extérieur de la conduite (m) ;
D<sub>h</sub>: Densité d'habitant par logement;
D<sub>r</sub>: Diamètre du réservoir (m);
g: Accélération de la pesanteur (m/s²);
H: hauteur d'eaux usées dans la conduite (m);
H<sub>inc</sub>: Hauteur de la réserve d'incendie (m);
H<sub>min</sub>: Profondeur minimale de la tranchée (m);
Hmt: Hauteur manométrique totale (m);
H<sub>r</sub>: Hauteur d'eau dans le réservoir (m);
h: Hauteur du bassin en (m);
I: Pente du tronçon (%);
K: Rugosité de la conduite en (mm);
K<sub>f</sub>: Coefficient de fuite;
K<sub>max,H</sub>: Coefficient de variation de consommation maximum horaire;
K<sub>Max,j</sub>: Coefficient d'irrégularité maximum journalière;
Kmin.H: Coefficient de variation de consommation minimum horaire;
K<sub>Min.j</sub>: Coefficient d'irrégularité minimum journalière ;
L: Longueur du bassin en (m);
Lc: Longueur de la conduite (m);
Li: Longueur du tronçon concerné (m);
Lmin: Largeur minimale de la tranchée (m);
ΣL: Somme des longueurs des tronçons du réseau (m);
\sum L<sub>i</sub>: Somme des longueurs des tronçons du sous bassin (m);
l: Largeur de bassin en (m);
MES: Matières en suspension;
N: Nombre d'usagers pour chaque catégorie de consommateurs ;
NB: Note en Bref;
Nh: Nombre d'habitants;
NLSB: Nombre de logement par sous bassin;
Nr: Nombre de réservoirs dans un sous bassin;
n: Nombre d'années séparant l'année de recensement et l'horizon de calcul;
OMS: Organisation Mondiale de la Santé;
```

```
P: Nombre d'habitants dans « n » années (à l'horizon de 2042);
PEHD: Polyéthylène Haute Densité;
PN: Pression Nominale (bars);
PVC: polychlorure de vinyle;
P<sub>max</sub>: résidu maximal dans le réservoir (%);
P<sub>f</sub>: Pertes futures en eau (30%);
P<sub>0</sub>: Nombre d'habitants actuel :
P%: Pourcentage horaire;
Q: Débit d'eau usée entrant au bassin en (m<sup>3</sup>/s);
Q<sub>c,i</sub>: Débit concentré au nœud « i » en (l/s);
Q<sub>edm</sub>: Débit moyen journalier d'eaux usées domestiques en (1/s);
Q<sub>Max.H</sub>: Débit maximal horaire (m<sup>3</sup>/j);
Q<sub>Max, j</sub>: Consommation maximale journalière (m<sup>3</sup>/j);
Q<sub>me.N</sub>: Débit moyen entrant au nœud « N » (1/s);
Q<sub>Mov.H</sub>: Débit moyen horaire en (m<sup>3</sup>/h);
\mathbf{Q}_{\mathbf{moy,j.maj}}: Débit moyen journalier majoré (m<sup>3</sup>/j);
\mathbf{Q}_{\mathbf{moy,j}}: Débit moyen journalier (m<sup>3</sup>/j);
\mathbf{Q}_{\text{Min, j}}: Consommation minimale journalière (m<sup>3</sup>/j);
Q<sub>Min.H</sub>: Débit minimal horaire (m<sup>3</sup>/h);
Qmin: Débit minimal en (1/s);
Q_{ms.N}: Débit moyen sortant du nœud « N » (1/s);
Q<sub>ni</sub>: Débit au nœud « i » en (l/s);
OP: Débit de pointe (m<sup>3</sup>/h);
QP.E: Débit de pointe entrant en (l/s);
Q<sub>p.i</sub>: Débit de pointe des tronçons « i » en (l/s);
QP.S: Débit de pointe sortant en (l/s);
Q_{ps}: Débit à pleine section (m<sup>3</sup>/s);
Q<sub>P,u</sub>: Débit de pointe d'eaux usées rejetées en (l/s);
QR: Débit de route du sous bassin en (l/s);
O<sub>r</sub>: Débit route (l/s);
Q<sub>r.i</sub>: Débit de route du tronçon « i » d'eau usée en (l/s);
\Sigma O_{ri}: Somme des débits en route des tronçons qui entourent le nœud « i » ;
QSB: Débit moyen journalier d'eaux usées domestiques par sous bassin en (1/s);
Q_{sp}: Débit spécifique (1/s/m);
R: Ride de chaussé;
R<sub>e</sub>: Nombre de Reynolds;
RN: Route Nationale;
R<sup>+</sup>max: Résidu maximum positif (%);
R<sup>-</sup>max: Résidu maximum négatif (%);
r<sub>H</sub>: Rapport de hauteur ;
ro: Rapport de débit;
rv: Rapport de vitesse;
S: Section du réservoir (m<sup>2</sup>);
S<sub>1</sub>: Section longitudinale du bassin en (m<sup>2</sup>);
St: Section transversale du bassin de décantation (m<sup>2</sup>);
T: Durée du jour prise généralement égale à 24 heures ;
Tac: Taux d'accroissement de la population;
Tc: Temps de chute en (mn);
T<sub>séi</sub>: Temps de séjour en (mn);
V: Vitesse moyenne du liquide dans la conduite (m/s);
```

```
V_c: Vitesse de chute en (m/s);
V_e: Vitesse effective (m/s);
V<sub>H</sub>: Vitesse de déplacement de l'eau dans le bassin en (m/s);
V<sub>inc</sub>: Volume de la réserve d'incendie (m<sup>3</sup>);
V_{max}: Résidu maximal (m<sup>3</sup>);
V<sub>min</sub>: Résidu minimal (m<sup>3</sup>);
V_{ps}: Vitesse à pleine section (m/s);
V_r: Volume du réservoir (m<sup>3</sup>);
V<sub>T</sub>: Volume total du réservoir (m<sup>3</sup>);
V_u: Volume utile de stockage pour la consommation (m<sup>3</sup>);
Φ<sub>max</sub>: Coefficient qui dépend du nombre d'habitant;
Ø: Diamètre de la conduite (m);
\Omega_{\text{max}}: Coefficient qui dépend du niveau de vie et du confort ;
a<sub>h,i</sub>: Coefficient horaire de majoration;
λ: Coefficient de perte de charge ;
v : Viscosité cinématique de l'eau ;
ΔH<sub>L</sub>: Perte de charge linéaire (m);
ΔH<sub>s</sub>: Perte de charge singulière (m);
\Delta H_T: Perte de charge totales ;
```



Introduction générale

De tout temps, se procurer une eau saine, en quantité suffisante sans avoir à parcourir une longue distance, a toujours été une priorité absolue pour l'homme. Pour cela, diverses actions sont entreprises dans le but, non seulement d'assurer l'accès à l'eau aux populations, mais surtout d'œuvrer à faire en sorte que les eaux usées soient évacuées en toute sécurité.

C'est dans cet ordre d'idée que nous nous sommes intéressés au « Dimensionnement du réseau de distribution d'eau potable et d'assainissement d'eaux usées de la zone basse de «LARBATACHE », afin d'y assurer une sécurité hydraulique durable aux populations.

La présente étude s'articule autour des points suivants :

En premier lieu, on présentera la zone d'étude, dans le but de décrire la situation géographique, climatique et démographique.

En deuxième lieu, on évaluera les différents besoins en eau à différents horizons, afin d'avoir un dimensionnent efficace des divers organes hydraulique.

Dans le troisième chapitre, on s'intéressera à l'état actuel du système d'AEP et d'assainissement, on établira un diagnostic physique détaillé de l'état réel des réseaux, on se basera sur les données et informations recueillies.

Le quatrième chapitre sera consacré uniquement au dimensionnement du réservoir, afin de compenser les écarts entre production et la consommation.

Le cinquième chapitre, consistera au tracé du réseau de distribution et son dimensionnement ainsi qu'une étude de simulation, à l'aide de logiciel EPANET, pour connaitre le fonctionnement hydraulique du réseau.

Le sixième chapitre aura pour objectif : le dimensionnement du réseau d'assainissement, le calcul hydraulique nécessaire pour l'évaluation des débits de pointes d'eaux usées, la détermination des pentes, le calcul des diamètres ainsi que la vérification des conditions autocurage.

Le dernier chapitre sera réservé au dimensionnement des bassins de décantation, afin de remédier à la charge polluante transportée, la protection de l'environnement et la santé publique seront assurés.

On terminera notre travail par une conclusion générale et des recommandations à prendre en considération.

Chapitre I: Présentation de la zone d'étude

Introduction

Tout projet hydraulique commence par la prospection de la zone d'étude ayant pour but la collecte des données requises pour l'étude hydraulique de la région concernée, ces données servent de base et de guide pour l'étude hydraulique de la zone d'étude.

I.1. Situation géographique

La commune de LARBATACHE est apparue avec le découpage administratif de 1984. Elle est rattachée administrativement à la Daïra de KHEMIS EL KHECHENA, sur la partie méridionale de la wilaya de BOUMERDES. Elle s'étend sur une superficie de 52 Km². Elle est délimitée comme suit :

- Au Nord par la commune d'OULED MOUSSA;
- A l'Est par la commune de KHAROUBA;
- A l'Ouest par la commune de KHEMIS EL KHECHNA;
- Au Sud par la commune de BOUKERAM, wilaya de BOUIRA.

L'étude concerne le centre urbain (Aagglomération de chef-lieu) de la commune de LARBATACHE qui est traversée par la RN 29 (axe KHERROUBA LARBATACHE). La zone d'étude se trouve dans la partie basse de la commune. Elle est distante de 4 Km seulement du chef-lieu de Daïra de KHEMIS EL KHECHENA et de 20 Km du chef-lieu de la Wilaya de BOUMERDES. Elle inclut les localités suivantes :

- ➤ Lotissement TAKMILIA :
- ➤ Hai NOUADER I et II;
- ➤ Hai EL DJADID :
- ➤ Domaine BOUMÉZIANE ;
- ➤ POS1 et POS 12 :
- ➤ Programme en cours de 290 logements ;
- > Programme en cours de 200 logements.

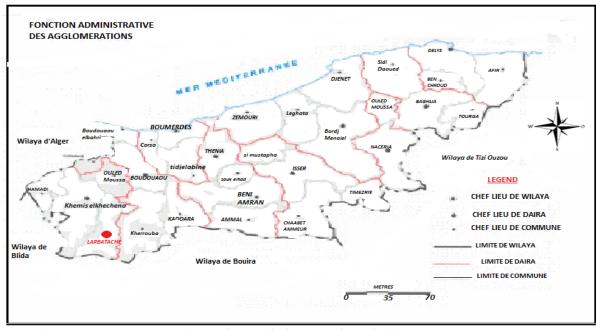


Figure I.1 : *Situation géographique de la zone d'étude (LARBATACHE BASSE)*



Figure I.2 : La zone d'étude (image satellitaire)

I.2.Données naturelles du site

I.2.1. Situation topographique

LARBATACHE est caractérisée par un relief contrasté constitué de plaines et de montagnes qui occupe plus de 75% du territoire communal dans sa partie Sud. Avec une altitude qui atteint 600 à 300 m du sud vers le Nord et de 683 à 258 m d'Est vers l'Ouest.

I.2.2. Situation climatique

I.2.2.1. Climat

Du point de vue climatique, LARBATACHE se caractérise par un climat méditerranéen subhumide, avec un régime très irrégulier de précipitations qui peuvent atteindre les 500 mm/ans [1]. Le tableau (I.1) ci-après nous donne la répartition mensuelle des précipitations pour l'année de 2012 :

| Mois | S | 0 | N | D | J | F | M | A | M | J | J | A | Total |
|--------------|------|------|-------|------|------|------|-------|-----|-----|------|---|---|-------|
| Moyenne (mm) | 15,6 | 12,6 | 202,7 | 90,8 | 63,5 | 61,4 | 127,9 | 3,1 | 5,8 | 59,1 | 0 | 0 | 642,5 |
| % | 3 | 2 | 32 | 10 | 14 | 10 | 20 | 0.5 | 1 | 10 | 0 | 0 | 100 |

Tableau I.1 : Répartition moyenne mensuelles des précipitations

I.2.2.2. Température

La température moyenne annuelle est de 17,25°C. Les mois de la période la plus chaude est comprise entre le mois de juin et septembre où les températures moyennes dépassent les 21°C.

La moyenne mensuelle des températures durant la saison froide se prolonge pendant six mois, de Novembre à avril. Les valeurs des températures minimales et maximale sont respectivement de -4°C et de 40°C. Le tableau (I.2) ci-dessous montre les températures moyennes mensuelles à LARBATACHE [1].

Mois S O N J F J J D M A M Α Moyenne 31 19,8 16,9 11,7 8,8 9.8 12,8 15,4 17,7 21,7 35 37 $(^{\circ}C)$

Tableau I.2 : Moyennes mensuelles des températures à LARBATACHE

I.2.2.3. Vent

Une étude statistique de l'US Naval Weather service implanté au large d'Alger (station d'observation : 37° 4' latitude Nord 3° 9' longitude Est) a mis en évidence que les vents dominants sont ceux de l'Ouest et du Nord-Ouest et soufflent en prédominance de Novembre à Avril.

Les vents Est et Nord-Est soufflent en été, les vents du Nord sont plus fréquents et soufflent durant toute l'année. Le sirocco, vent du Sud, chaud et sec de direction Sud-est et Sud-Ouest, souffle avec une faible intensité avec une moyenne de 20 jours/année [2].

I.2.3. Géologie

La région LARBATACHE, faisant partie de la chaine des maghrébines de la grande Kabylie, appartient au domaine tellien de l'Algérie du nord. Avec la chaine calcaire et des nappes flysch.

I.2.4. Séismicité

LARBATACHE est situé sur une zone particulièrement vulnérable à l'aléa sismique car le contexte géodynamique régional a engendré dans le nord de l'Algérie un ensemble de structures tectoniques (pli, failles...) d'activités sismiques élevées comme l'atteste la fréquence des séismes durant le siècle dernier [1].

I.3. Situation démographique

La population totale de la commune de LARBATACHE est estimée à 18515 habitants en 2008, Avec une densité moyenne de 373 habitants / Km² dont 69,98 % de la population est concentrée au niveau de l'ACL [3].

la commune de LARBATACHE est composée de :

- Agglomération chef-lieu : LARBATACHE
- Agglomération secondaire : SIDI MANSOUR et OULED MAAMAR
- La zone Eparse : La zone éparse est divisée en 6 districts.

La population dans LARBATACHE basse est estimée à 6718 habitants. Le taux d'accroissement le plus élevé est enregistré au niveau de l'agglomération chef-lieu d'une valeur de 2.20 %.

Pour l'évaluation de la population à l'horizon de notre projet, soit 25 ans, on utilise le nombre d'habitants recensé en 2008 en tenant compte du coefficient d'accroissement cité cidessus. L'estimation du nombre d'habitants future se fera solen la formule suivante :

$$P = P_{\theta} (1 + T_{ac})^n \tag{I.1}$$

D'où:

▲ P: Nombre d'habitants dans « n » années (à l'horizon de 2042);

▲ P₀: Nombre d'habitants actuel;

▲ T_{ac}: Taux d'accroissement de la population ;

▲ n : Nombre d'années séparant l'année de recensement et l'horizon de calcul.

Les résultats obtenus sont représentés dans le tableau (I.3) suivant :

Agglomération 2008 2017 2027 2042 LARBATACHE haute 8090 5350 6508 11213 LARBATACHE basse 6718 8171 10157 14078 SIDI MANSOUR 1492 2212 3127 1815 OULED MAAMER 2015 2452 3048 4225

Tableau I.3 : Evolution de la population à différents horizons

Pour notre cas, la partie basse de LARBATACHE atteindra les 14078 habitants à l'horizon de 2042 soit une estimation sur 25 ans.

I.4. Situation hydrographique

La zone d'étude est drainée par des cours d'eau dont le plus important est oued EL HAMIZ qui traverse la ville. Ses eaux déversent dans le barrage HAMIZ.

La commune possède un forage à l'intérieur de son territoire. Le débit du forage est estimé à 12 l/s.

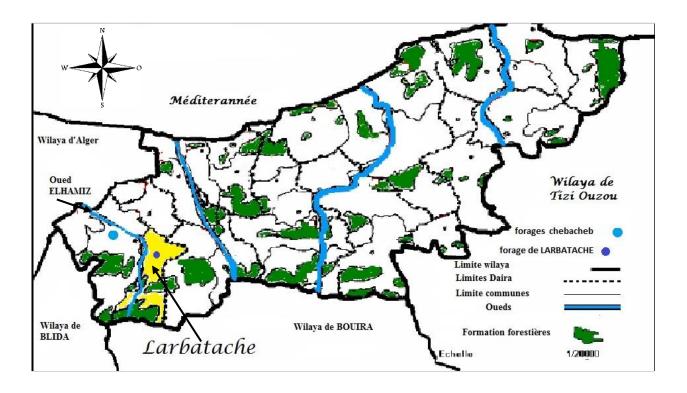


Figure I.3 : *Situation hydrographique de la zone d'étude*

I.5. Situation hydraulique

I.5.1. Situation d'AEP

L'alimentation en eau potable de l'agglomération de LARBATACHE est assurée par dix forages. Ces derniers se situent au champ captant de CHEBACHEB qui se trouve dans la daïra de KHEMIS EL KHECHENA. Ces forages débitent environ 132 l/s [4].

La distribution vers notre zone d'étude est assurée par un réservoir KHAHALIA de (2x250) m³ qui se trouve à KOUDIET EL KAHLA. Ces eaux sont distribuées dans un réseau du type ramifié.

I.5.2. Situation d'Assainissement

L'agglomération chef-lieu de LARBATACHE est dotée d'un réseau d'assainissement du type unitaire évacuant toutes les eaux (eaux usées, eaux pluviales), composé principalement de conduites en diamètre 300 mm raccordées à des collecteurs de diamètre 400 et 600 mm [3].

L'assainissement au niveau de l'ACL se caractérise par un nombre important de rejets, sans aucun traitement préalable, causant un préjudice à l'environnement et constitue une menace sur la santé des habitants.

I.6. Occupation du sol

I.6.1. Zone d'habitation

Le tissu urbain de la zone d'étude est occupé par des habitations individuelles allant d'un (R+1) jusqu'au (R+4). Ces habitations sont éparpillées avec une densité variable.

I.6.2. Equipment existants

Les différents équipements existants dans la zone d'étude, sont décrits dans le tableau (I.4) suivant :

Tableau I.4 : Liste des équipements existants

| Eq | Nombre | |
|------------------|---|----------------------|
| Scolaires | Ecole primaire | 01 |
| Para - Scolaires | CFPA Crèche | 01 |
| Sanitaires | Centre de santé | 01 |
| Socioculturels | Mosquée | 01 01 |
| Sportifs | Un stade Communale Complexe Omni sport | 01 01 |
| Administratifs | Siège d'APC Gendarmerie Siège de la sureté Poste | 01 01 01 01 |
| Commerces | Marché | 01 |

Conclusion

Dans ce chapitre, nous avons présenté ses différents angles de notre zone d'étude, en occurrence, LARBATACHE dans lequel, nous avons décrit, la topographie, le climat, la situation : hydrographique, hydraulique et la situation démographique pour un horizon de 25 ans.

Ces différentes informations représentent les données de base pour l'élaboration de notre travail qui est la conception d'un nouveau réseau de distribution d'eau potable et d'assainissement de la zone d'étude (LARBATACHE partie basse) afin de résoudre et de remédier aux difficultés liées à ces derniers.



Introduction

Les besoins de la population en eau sont de plusieurs ordres : les usages artisanaux, industriels, domestiques...etc. Concernant les usages artisanaux et industriels, ils sont relatifs aux restaurants, hôtels, aux petites industries manufacturières, aux imprimeries...etc. Les usages domestiques sont ceux relatifs aux ménages. Ils correspondent donc aux quantités d'eau indispensables à l'ensemble de la population pour les différents usages à domicile.

La consommation domestique d'eau potable est la seule utilisation pour laquelle l'on peut établir un seuil minimum pratique. « Pour rester en bonne santé, l'être humain a besoin d'environ 100 litres d'eau par jour boire, cuisiner et se laver ».

Le seuil tolérable pour la consommation d'eau par jour et par personne est estimé par la Banque Mondiale à 100 litres.

L'estimation de cette consommation est basée sur la consommation journalière moyenne et sera suivie d'une étude des variations des consommations pour des périodes de temps plus brèves, par exemple, un jour ou une heure.

II.1. Dotation

Il est à noter que l'OMS a adopté une valeur de 40 l/habitant/jour pour assurer l'alimentation de petites agglomérations des pays en voie de développement. Cette estimation prévoit toutefois une marge de 50% pour le gaspillage inévitable quand il y a une certaine distance entre le point d'eau et le domicile du consommateur.

En se basant sur les tendances et les recommandations internationales, la dotation moyenne par habitant et par jour est répartie comme suit :

- ✓ Ville de moins de 20000 hab : 150 à 200 l/j/hab.
- ✓ Ville de 20000 à 100000 hab : 200 à 300 l/j/hab.
- ✓ Ville de plus de 100000 hab : 300 à 350 l/j/hab.

Notre zone d'étude est du type urbain qui aura une population de 14078 habitants à l'horizon 2042, par conséquent, la norme de dotation unitaire journalière se situe aux alentours de 200 l/j/hab pour les différents horizons (court, moyen et long terme).

II.2. Consommation moyenne journalière pour les différents besoins

La consommation moyenne journalière est définie comme étant le produit de la dotation moyenne journalière par le nombre de consommateurs, pour répondre à toutes les sortes de consommation. Pour le calcul des besoins moyens journaliers on utilise la formule suivante :

$$\mathbf{Q}_{\text{Moy.J}} = \frac{\text{Dot} \times \mathbf{N}}{1000} \tag{II.1}$$

D'où:

- ✓ $Q_{Moy.J}$: Débit moyen journalier en (m^3/j) ;
- ✓ Dot : Dotation journalière en eau potable en (l/hab/j) ;
- ✓ N : Nombre d'usagers pour chaque catégorie de consommateurs.

II.2.1. Estimation des besoins domestiques

Les besoins en eau de la population sont donnés dans le tableau (II.1) ci-après [3]:

Tableau II.1 : Evaluation des besoins moyens journalier à différents horizons

| Horizons | Dotation (l/j/hab) | Population | Besoins moyens (m³/j) |
|----------|--------------------|------------|-----------------------|
| 2017 | 200 | 8171 | 1634,2 |
| 2027 | 200 | 10157 | 2031,4 |
| 2042 | 200 | 14079 | 2816 |

II.2.2. Estimation des besoins administratifs

Les besoins en eau potable des administrations sont très importants pour assurer l'hygiène et un environnement sain au niveau d'une société où l'utilisation de l'eau est très variée, comme pour la boisson, pour les sanitaires, ou pour d'autres utilisations secondaires comme l'arrosage des jardins. Concernant notre zone d'étude, les besoins administratifs et leurs dotations sont représentés dans le tableau (II.2) ci-dessous [3]:

Dotation **Equipement** Unité Nombre $Q_{\text{moy,j}} (m^3/j)$ (l/j/unité) Siege APC 50 0.75 **Employé** 15 Siège de la 120 25 3 Agent Gendarmerie La sureté Agent 50 25 1,25 La poste **Employé** 20 15 0.30 5,3

Tableau II.2: Evaluation des besoins administratifs en eau

II.2.3. Estimation des besoins sanitaire

Les besoins en eau pour les équipements sanitaires pour LARBATACHE basse sont représentés dans le tableau (II.3) suivant [3]:

| Equipement | Unité | Nombre | Dotation (l/j/unité) | $Q_{moy,j}(m^3/j)$ |
|-----------------|-------|--------|----------------------|--------------------|
| Centre de soins | m^2 | 400 | 20 | 8 |

Tableau II.3: Evaluation des besoins sanitaires en eau

II.2.4. Estimation des besoins scolaires

Notre zone d'étude possède des équipements scolaires dont les besoins en eau sont définis dans le tableau (II.4) ci-après [3]:

 $Q_{\text{moy.j}}$ (m³/j) **Equipement** Nombre Dotation (l/j/unité) Unité Ecole primaire Elève 855 10 8,55 (LARBATACHE) **CFPA** 950 10 9,5 Apprenti 18,05

Tableau II.4: Evaluation des besoins scolaires en eau

II.2.5. Estimation des besoins socioculturels

Notre zone d'étude est constituée d'une mosquée et d'une crèche dont les besoins en eau sont représentés dans le tableau (II.5) [3]:

8

| Equipement | Unité | Nombre | Dotation (l/j/per) | $Q_{\text{moy.j}} (m^3/j)$ |
|------------|--------|--------|--------------------|----------------------------|
| Mosquée | Fidèle | 600 | 5 | 3 |
| Crèche | Enfant | 150 | 10 | 1,5 |
| | 4,5 | | | |

Tableau II.5: Evaluation des besoins socioculturels en eau

II.2.6. Estimation des besoins industriels

Certains établissements industriels sont directement alimentés totalement ou partiellement par le réseau de distribution d'eau potable. Quand les modes d'alimentation sont distinctes, ce qui en général le cas pour les industries importantes, les prélèvements autonomes et les rejets peuvent avoir une incidence sur les ressources disponibles pour le réseau public.

D'autre part, l'évaluation des besoins en eau industriels est nécessaire pour l'étude du plan de développement d'une agglomération. Les besoins industriels de notre zone d'étude sont représentés dans le tableau (II.6) ci-dessous [3]:

Tableau II.6 : Evaluation des besoins industriels en eau

| Equipement | $Q_{\text{moy,j}}(\mathbf{m}^3/\mathbf{j})$ |
|-------------------------------------|---|
| CHIALI (matériaux de constructions) | 2,1 |
| Atelier | 2,1 |
| Σ | 4,2 |

II.2.7. Estimation des besoins commerciaux

L'estimation de cette eau est définie par l'eau utilisée dans les zones commerciales comme les marchés, les centres de commerce. Généralement, les consommations en eau sont mesurées dans chaque établissement à l'aide de compteurs.

Les besoins en eau du marché sont généralement destinés aux lavages et entretiens, ils sont résumés dans le tableau (II.7) suivant :

Tableau II.7: Evaluation des besoins commerciaux en eau

| Equipement | Unité | Surface | Dotation (l/j/unité) | $Q_{\text{moy,j}}(m^3/j)$ |
|-------------------|-------|---------|----------------------|---------------------------|
| Marché couvert | m^2 | 700 | 5 | 3,5 |
| Couvert | 3,5 | | | |

II.2.8. Estimation des besoins de loisirs

Les besoins de loisirs estimés sont résumés dans le tableau (II.8) ci-dessous :

Tableau II.8: Evaluation des besoins de loisirs

| Equipement | Unité | Surface | Dotation (l/j/unité) | $Q_{\text{moy,j}}$ (m ³ /j) |
|-----------------------|--------|---------|----------------------|--|
| 02 aires de jeux | m^2 | 800 | 10 | 8 |
| Salle de sports | Entrée | 50 | 35 | 1,75 |
| 02 terrains de sports | 30 | | | |
| | 39,75 | | | |

Les besoins en eau de la zone LARBATACHE basse, sont récapitulés dans le tableau (II.9) suivant :

| Secteur | Besoins actuel (m³/j) 2017 | Besoins à horizon 2042 (m³/j) |
|----------------|----------------------------|-------------------------------|
| Domestique | 1634,2 | 2816 |
| Administratifs | 5,3 | 5,3 |
| Scolaires | 18,05 | 18,05 |
| Sanitaires | 8 | 8 |
| Loisirs | 39,75 | 39,75 |
| Socioculturels | 4,5 | 4,5 |
| Industriels | 4,2 | 4,2 |
| Commerciaux | 3,5 | 3,5 |
| Totale | 1717,5 | 2899,3 |

Tableau II.9 : Récapitulation des besoins en eau de la zone d'étude

II.3. Majoration de la consommation moyenne journalière

Les pertes sont dues à un manque d'étanchéité au niveau des joints des canalisations favorisant ainsi les fuites d'eau dans le réseau, mais aussi à des conduites défectueuses du réseau d'alimentation en eau potable. Toutefois, les pertes dans les résidences, dues à un usage abusif ou à une installation intérieure défectueuse, ne sont pas comptabilisées dans les pertes mais plutôt dans la consommation domestique. Les pertes sont difficiles à déterminer de façon précise.

L'ensemble des fuites sur les adductions et le réseau varient suivant le type de canalisation, leur vétusté, la nature de terrain et la qualité de l'entretien.

Compte tenu des quantités d'eau prévues pour les fuites de réseau de distribution, il est à noter que :

- Dans un réseau de distribution bien entretenu, les pertes atteignent les 25 % de la consommation moyenne journalière.
- ➤ Dans un réseau de distribution moyennement entretenu, les pertes sont comprises entre 25 % et 35% de la consommation moyenne journalière.
- > Dans un réseau de distribution mal entretenu, les pertes peuvent dépasser les 50 % de la consommation moyenne journalière.

Pour compenser ces fuites, on effectue une majoration de 20%. Ce qui donne un coefficient de majoration de $K_f = 1,2$

Le débit moyen journalier majoré est donné par la formule suivante :

$$\mathbf{Q}_{\text{moy,j,maj}} = \mathbf{K}_{\mathbf{f}} \times \mathbf{Q}_{\text{moy,j}} \tag{II.2}$$

Avec:

- \checkmark Q_{moy,j,maj}:
- ✓ $Q_{\text{moy},j}$: Débit moyen journalier (m³/j).
- \checkmark K_f: Coefficient de fuite.

Les besoins en eau majoré de la zone d'étude sont représentés dans le tableau (II.10) ci-après :

Tableau II.10 : *Majoration de la consommation journalière*

| Horizon | 2017 | 2042 |
|--|--------|---------|
| $Q_{\text{moy.j}} (m^3/j)$ | 1717,5 | 2899,3 |
| $Q_{\text{moy.j.maj}}$ (m ³ /j) | 2061 | 3479,16 |

II.4. Variation de la consommation

La demande en eau dans un système d'alimentation en eau potable varie selon l'année, la saison, la journée et même d'une heure à l'autre au cours de la même journée. Cette demande dépend étroitement du niveau de vie qui évolue sans cesse, des conditions météorologiques variables avec la saison et même avec la journée, et de l'heure de la journée à laquelle elle se manifeste [6]. Ainsi la consommation en eau potable des populations varie de façon importante ; elle est très influencée par le type du dispositif d'alimentation en eau, la disponibilité de la pression, les habitudes culturelles, les normes et les modes de vie, l'utilisation qui est faite de l'eau, ainsi que son coût et sa qualité. [7]

II.5. Variation journalière de la consommation

L'étalement de la consommation est plus sensible dans les grandes agglomérations, les pointes ou les pics de consommation se situent normalement au début et en fin de journée. Cette variation est fonction du jour de la semaine.

Dans l'année, il existe une journée la plus chargée où la consommation d'eau est maximale, de même il existe une journée la moins chargée où la consommation est minimale.

Par rapport au débit moyen journalier, on peut déterminer un rapport nous indiquant de combien de fois la consommation maximale dépassera la moyenne de consommation ($Q_{Moy,J}$). Ce rapport est appelé le coefficient d'irrégularité journalière maximum et est noté par $K_{Max,j}$.

De même, il existe un rapport qui nous indique de combien de fois la consommation minimale est inférieure par rapport à la consommation moyenne ; ce rapport est le coefficient d'irrégularité minimum journalière $K_{\text{Min,i}}$.

II.5.1. Coefficient d'irrégularité minimum journalière

$$\mathbf{K}_{\mathbf{Min.j}} = \frac{\mathbf{Q}_{\mathbf{Min.j}}}{\mathbf{Q}_{\mathbf{Mov.i.maj}}} \tag{II.3}$$

Où:

- ✓ $Q_{Moy,j,maj}$: Débit moyen journalier majoré en (m^3/j) ;
- \checkmark Q_{Min.j}: Consommation minimale journalière [m³/j];
- ✓ K_{Min,i}: Coefficient d'irrégularité minimum journalière.

Le coefficient d'irrégularité minimum journalière varie entre 0,7 et 0,9

Pour notre cas, on prendra la valeur moyenne : $K_{Min,j} = 0.8$

II.5.2. Coefficient d'irrégularité maximum journalière

$$\mathbf{K}_{\text{Max,j}} = \frac{\mathbf{Q}_{\text{Max,j}}}{\mathbf{Q}_{\text{Moy,j}}} \tag{II.4}$$

D'où:

- ✓ $Q_{\text{Max,i}}$: Consommation maximale journalière (m³/j).
- ✓ K_{Max,j}: Coefficient d'irrégularité maximum journalière.

Le coefficient d'irrégularité maximum journalière varie entre 1,1 et 1,3

Dans notre cas on prendra la valeur moyenne : $K_{\text{Max,j}} = 1,2$

II.6. Détermination des débits journaliers

La consommation subite différente variations au cours de l'année. On observe 4 types de variations en matière de débit d'eau de consommation, dues à 4 types de phénomènes distincts dont

la superposition des effets nous donne des indications en tant que projeteur et aussi qu'exploitants. Ces derniers peuvent être définis comme Suits :

II.6.1. Débit maximal journalier

Le débit maximal journalier est définit comme étant le débit de la journée de l'année où la consommation atteint un seuil maximal par rapport au débit moyen établi. Sa détermination nous permet de procéder au dimensionnement : des conduites d'adduction, de la station de pompage, du réservoir de stockage. Ce dernier est déterminé par la formule suivante :

$$\mathbf{Q}_{\text{Max,j}} = \mathbf{K}_{\text{Max,j}} \times \mathbf{Q}_{\text{Moy,j}} \tag{II.5}$$

D'où:

✓ $Q_{\text{Max},j}$: Débit maximal journalier (m³/j);

✓ K_{Max.j}: Coefficient d'irrégularité maximum journalière.

II.6.2. Débit minimal journalier

Le débit minimal journalier est définit comme étant le débit de la journée de l'année où la consommation atteint un seuil minimal par rapport au débit moyen établi. Ce dernier est déterminé par la formule suivante :

$$\mathbf{Q}_{\mathbf{Min.j}} = \mathbf{K}_{\mathbf{Min.j}} \times \mathbf{Q}_{\mathbf{Moy.j}} \tag{II.6}$$

Avec:

✓ $Q_{Min,j}$: Débit minimal journalier (m³/j).

✓ K_{Min.j}: Coefficient d'irrégularité minimum journalière.

Les résultats obtenus pour le calcul du débit maximal journalier et le débit minimal journalier sont représentés dans le tableau (II.11) ci-dessous :

Tableau II.11 : Récapitulatif de calcul des débits journaliers

| Q _{Moy,j,maj} (m ³ /j) | K _{Max.j} | $Q_{\text{Max.j}} (m^3/j)$ | K _{Min.j} | $Q_{\text{Min.j}} (m^3/j)$ |
|--|--------------------|----------------------------|--------------------|----------------------------|
| 3479,16 | 1,2 | 4175 | 0,8 | 2783,33 |

II.7. Variation horaire de la consommation

A la conception, la prévision du régime de consommation permet de définir les diamètres des conduites, les volumes de régulation des réservoirs ou les dépenses d'énergie relatives au transport de l'eau. En plus, tous les débits attendus pendant la période de calcul sont pris en compte. A l'exploitation du système d'alimentation en eau potable, la prévision des débits est nécessaire pour de courtes périodes (quelques heures, journées...), mais dans ce cas outre les débits attendus, il faut connaître le temps d'apparition de l'un ou de l'autre débit c'est-à-dire qu'on a besoin de la prévision du graphique de variation de la consommation. Ces graphiques doivent servir de base pour la résolution des problèmes d'exploitation tels que la répartition optimale des débits de pompage [8].

Les données les plus complètes sur l'ensemble des débits horaires peuvent être obtenues si la fonction de répartition de ces débits est connue. Pour se faire, le régime de consommation constitue la base de la conception du système d'AEP. Le débit horaire est utile pour le dimensionnement des prises d'eau, de la première station de pompage, des stations de traitement, des conduites d'eau.

Si dans une agglomération, la consommation industrielle est prépondérante par rapport à la consommation domestique, les consommations moyennes et maximales s'approchent l'une de

l'autre, et par conséquent leur rapport diminue. Par contre si l'inverse s'observe, ce rapport a tendance à augmenter.

Ce dernier, que soit maximum ou minimum ($K_{max.H}$; $K_{min.H}$) tient compte explicitement de l'aménagement des bâtiments, du développement d'équipement sanitaire, du régime de travail et d'autres conditions locales [8].

D'une façon plus précise les coefficients horaires maximum et minimum peuvent être décomposés à leur tour en deux autres coefficients qui dépendent des caractéristiques de l'agglomération à savoir :

- \triangleright Un coefficient α tenant compte de développement industriel, du retard de consommation et des habitudes de la population. Ce dernier varie de 1,2 à 1,4 pour α_{max} et de 0,4 à 0,6 pour α_{min} .
- \triangleright Un coefficient β lié étroitement à l'accroissement de la population. Il prend également des valeurs maximales et minimales.

De façon générale, le coefficient d'irrégularité de la consommation horaire K_H peut s'écrire de la manière suivante :

> Pour le coefficient maximum horaire :

$$\mathbf{K}_{\text{max},\mathbf{H}} = \boldsymbol{\beta}_{\text{max}} \times \boldsymbol{\alpha}_{\text{max}} \tag{II.7}$$

> Pour le coefficient minimum horaire :

$$\mathbf{K}_{\min,H} = \boldsymbol{\beta}_{\min} \times \boldsymbol{\alpha}_{\min} \tag{II.8}$$

II.7.1. Détermination de Kmax.H

Pour notre cas on prend $\alpha_{\text{max}} = 1.3$

Le tableau (II.12) ci-dessous résume les valeurs de β_{max} en fonction du nombre d'habitant : [8]

| Habitant X 10 ³ | <1 | 15 | 2,5 | 4 | 6 | 10 | 20 | 50 |
|----------------------------|----|-----|-----|-----|-----|-----|-----|------|
| β_{max} | 2 | 1,8 | 1,6 | 1,5 | 1,4 | 1,3 | 1,2 | 1,15 |

Tableau II.12 : β_{max} *en fonction du nombre d'habitants*

Le nombre de population pour notre horizon d'étude (25 ans) est de 14079 habitants, le coefficient α_{max} se situe dans l'intervalle [1,2÷1,4]. Pour la détermination du coefficient β_{max} nous utiliserons l'interpolation suivante :

$$\beta_{\text{max}} = \beta_{\text{max}0} + (P_1 - P_0) \frac{(\beta_{\text{max}1} - \beta_{\text{max}0})}{(P_1 - P_0)}$$
 (II.9)

D'où:

- ✓ $\beta_{\text{max}0}$ =1,3 correspondant à P₀= 10000 habitants ;
- ✓ P: Nombre de la population à notre horizon d'étude (14079 Habitants);
- ✓ $\beta_{\text{max}1}$ = 1,2 correspondant à P₁ =20000 habitants.

On obtient:

 $\beta_{\text{max}} = 1,26$

On aura par suite:

 $K_{\text{max.H}} = 1,64$

On prend le $K_{\text{max.H}} = 1,7$ standard (Annexe 2).

Comme cette valeur n'est pas dans tableau de coefficient maximal horaire de la consommation, on prend la valeur la plus proche

II.7.2. Détermination de Kmin.H

Pour notre cas, on prend $\alpha_{\min} = 0.5$

Le tableau (II.13) ci-dessous résume les valeurs de β_{min} en fonction du nombre d'habitant [8] :

Tableau II.13: β_{min} en fonction du nombre d'habitants

| Habitant | <1000 | 1500 | 2500 | 4000 | 6000 | 10000 | 20000 | 50000 |
|------------------------------|-------|------|------|------|------|-------|-------|-------|
| $oldsymbol{eta}_{	ext{min}}$ | 0,1 | 0,1 | 0,1 | 0,2 | 0,25 | 0,4 | 0,5 | 0,6 |

Le nombre de population pour notre horizon d'étude (25 ans) est de 14079 habitants, le coefficient α_{min} se situe dans l'intervalle [0,4÷0,6]. Pour la détermination du coefficient α_{min} , nous utiliserons l'interpolation suivante :

$$\boldsymbol{\beta}_{\min} = \boldsymbol{\beta}_{\min0} + (\mathbf{P}_1 - \mathbf{P}_0) \frac{(\boldsymbol{\beta}_{\min0} - \boldsymbol{\beta}_{\min0})}{(\mathbf{P}_1 - \mathbf{P}_0)}$$
(II.10)

Avec:

✓ $\beta_{\text{min0}} = 0.4$ correspondant à $P_0 = 10000$ habitants;

✓ P: Nombre de la population à notre horizon d'étude (14079 Habitants);

✓ $\beta_{\text{min}1}$ = 0,5 correspondant à P₁ =20000 habitants.

Après calcul on obtient : $\beta_{min} = 0.44$

On aura : $K_{min.H} = 0,22$

II.7.3. Débit moyen horaire

Le débit moyen horaire est utilisé généralement pour le dimensionnement des prises d'eau, de la première station de pompage pour les réseaux d'alimentation en eau potable, des stations de traitement et des conduites de distribution d'eau. Sa valeur est obtenue par la formule suivante :

$$\mathbf{Q}_{\mathbf{Moy.H}} = \frac{\mathbf{Q}_{\mathbf{Max.j}}}{\mathbf{T}} \tag{II.11}$$

Avec:

✓ $Q_{Moy.H}$: Débit moyen horaire en (m^3/h) .

✓ T: Durée du jour prise généralement égale à 20 heures.

On aura:

$$Q_{\text{Moy.H}} = \frac{4175}{20} = 208,75 \text{ m}^3/\text{h}$$

II.7.3.1. Débit maximal horaire

Ce débit joue un rôle très important dans les différents calculs du réseau de distribution, il est déterminé par la relation suivante :

$$\mathbf{Q}_{\text{Max.H}} = \mathbf{K}_{\text{Max.H}} \times \mathbf{Q}_{\text{Mov.H}} \tag{II.12}$$

Avec .

✓ $Q_{\text{Max.H}}$: Débit maximal horaire (m³/j).

II.7.3.2. Débit minimal horaire

C'est la consommation minimale atteinte durant la consommation journalière, elle est déterminée par la relation suivante :

$$\mathbf{Q}_{\mathbf{Min.H}} = \mathbf{K}_{\mathbf{Min.H}} \times \mathbf{Q}_{\mathbf{Mov.H}} \tag{II.13}$$

Avec:

✓ $Q_{Min.H}$: Débit minimal horaire (m³/h).

Le tableau (II.14) ci-dessous résume les valeurs du débit maximal horaire et le débit minimal horaire :

Tableau II.14 : Récapitulatif de calcul des débits horaires

| Q _{Moy.H} (m ³ /h) | Кмах.н | Q _{Max.H} (m ³ /h) | K _{Min.H} | Q _{Min.H} (m ³ /h) |
|--|--------|--|--------------------|--|
| 208,75 | 1,64 | 342,35 | 0,22 | 45,93 |

II.8. Régime de consommation de LARBATACHE basse

Dans tout avant-projet, il est nécessairement utile de connaître le régime de consommation de l'agglomération qui nous donnera un aperçu, non seulement sur le régime de travail de tous les éléments du système d'alimentation, mais également sur leur dimensionnement. Le régime de consommation est variable en fonction des habitudes de la population et de sa vocation. Pour certains consommateurs comme par exemple les unités de production, on détermine tout simplement un régime ou un graphique de consommation car dans ce cas, il est plus exact vu son rapport avec le schéma technologique de production.

Dans le cas des agglomérations, le pronostic du régime de consommation d'eau est plus difficile du fait qu'on ne connait pas avec exactitude les habitudes de la population en divers moments de la journée et de l'année [8].

Le régime de consommation d'eau joue un rôle très important dans les calculs hydrauliques. En effet en fonction de la quantité d'eau nécessaire à la consommation et du choix de ce dernier, nous pouvons déterminer par calcul :

- Les dimensions de certains ouvrages et de certaines installations ;
- La capacité des réservoirs destinés au stockage de l'eau traitée ;
- La hauteur et la capacité des réservoirs ;
- > Et enfin le dimensionnement des canalisations.

La méthode la plus valable pour la détermination du régime de consommation est l'étude d'analyse du fonctionnement du système de distribution d'eau dans les agglomérations existantes. Ainsi par analogie, on adopte un régime de consommation probable d'eau pour l'agglomération étudiée. Le régime de répartition horaire en fonction des agglomérations donne dans annexe 1.

Pour notre cas, l'estimation de la population à l'horizon d'étude qui est de 25 ans, le nombre d'habitants est de 14079, donc le coefficient de répartition des débits se situe entre 10001 et 50000 habitants, ainsi le régime de consommation de notre zone d'étude est représenté dans le tableau (II.15) ci-dessous :

Tableau II.15 : Coefficients de répartition des débits horaires de l'agglomération

| W (b) | Coefficient de répartition des débits |
|------------|---------------------------------------|
| Heures (h) | horaires de l'agglomération (%) |
| 0-1 | 1,5 |
| 1-2 | 1,5 |
| 2-3 | 1,5 |
| 3-4 | 1,5 |
| 4-5 | 2,5 |
| 5-6 | 3,5 |
| 6-7 | 4,5 |
| 7-8 | 5,5 |
| 8-9 | 6,25 |
| 9-10 | 6,25 |
| 10-11 | 6,25 |
| 11-12 | 6,25 |
| 12-13 | 5,00 |
| 13-14 | 5,00 |
| 14-15 | 5,50 |
| 15-16 | 6,00 |
| 16-17 | 6,00 |
| 17-18 | 5,50 |
| 18-19 | 5,00 |
| 19-20 | 4,50 |
| 20-21 | 4,00 |
| 21-22 | 3,00 |
| 22-23 | 2,00 |
| 23-24 | 1,50 |

II.9. Répartition des débits horaires

Le débit horaire représente la consommation de l'agglomération durant les différentes heures de la journée, en fonction du coefficient de majoration des débits, ce dernier est déterminé comme suit :

$$\mathbf{Q}_{\mathrm{H,i}} = \alpha_{\mathrm{h,i}} \times \mathbf{Q}_{\mathrm{Max,I}} \tag{II.14}$$

Avec:

✓ $Q_{H.i}$: Débit à l'heure i en (m^3/h) .

✓ $\alpha_{h.i}$: Pourcentage horaire de consommation.

Sachant que notre débit maximal journalier est de **4175 m³/j**, les résultats de calcul horaire sont représentés dans le tableau (II.16) ci-dessous :

Tableau II.16 : Régime de consommation de LARBATACHE

| Heures (h) | α _{h.i} (%) | Q _{H.i} (m ³ /h) | Coefficient cumulé de répartition horaire α _{h.i} (%) | Q _{H.i} Cumulé (m³/h) | Observation |
|------------|----------------------|--------------------------------------|--|-----------------------------------|-------------|
| 0-1 | 1,5 | 62,625 | 1,5 | 62,625 | QH.i.min |
| 1-2 | 1,5 | 62,625 | 3,00 | 125,25 | QH.i.min |
| 2-3 | 1,5 | 62,625 | 4,5 | 187,875 | QH.i.min |
| 3-4 | 1,5 | 62,625 | 6 | 250,5 | QH.i.min |
| 4-5 | 2,5 | 104,375 | 8,5 | 354,875 | |
| 5-6 | 3,5 | 146,125 | 12,00 | 501 | |
| 6-7 | 4,5 | 187,875 | 16,5 | 688,875 | |
| 7-8 | 5,5 | 229,625 | 22 | 918,5 | |
| 8-9 | 6,25 | 260,9375 | 28,25 | 1179,4375 | QH.i.max |
| 9-10 | 6,25 | 260,9375 | 34,5 | 1440,375 | QH.i.max |
| 10-11 | 6,25 | 260,9375 | 40,75 | 1701,3125 | QH.i.max |
| 11-12 | 6,25 | 260,9375 | 47 | 1962,25 | QH.i.max |
| 12-13 | 5,00 | 208,75 | 52 | 2171 | |
| 13-14 | 5,00 | 208,75 | 57 | 2379,75 | |
| 14-15 | 5,50 | 229,625 | 62,5 | 2609,375 | |
| 15-16 | 6,00 | 250,5 | 68,5 | 2859,875 | |
| 16-17 | 6,00 | 250,5 | 74,5 | 3110,375 | |
| 17-18 | 5,50 | 229,625 | 80 | 3340 | |

| Heures (h) | α _{h.i} (%) | Q _{H.i} (m ³ /h) | Coefficient cumulé de répartition horaire $\alpha_{h.i}(\%)$ | Q _{H.i} Cumulé (m³/h) | Observation |
|------------|----------------------|--------------------------------------|--|-----------------------------------|-------------|
| 18-19 | 5,00 | 208,75 | 85 | 3548,75 | |
| 19-20 | 4,50 | 187,875 | 89,5 | 3736,625 | |
| 20-21 | 4,00 | 167 | 93,5 | 3903,625 | |
| 21-22 | 3,00 | 125,25 | 96,5 | 4028,875 | |
| 22-23 | 2,00 | 83,5 | 98,5 | 4112,375 | |
| 23-24 | 1,5 | 62,625 | 100 | 4175 | QH.i.min |

Tableau II.16 : Régime de consommation de LARBATACHE (suite et fin)

II.10. Graphique de consommation et courbe intégrale de la consommation de l'agglomération

Le graphique de consommation représente une reproduction simple du régime de consommation de notre zone d'étude sous forme d'histogramme et de courbe. (Figures(II.1), (II.2)).

NB: l'intervalle horaire est représenté par son centre.

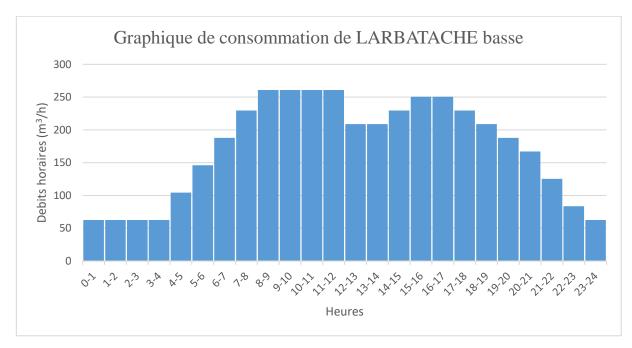


Figure II.1 : Régime de consommation de LARBATACHE basse

La figure (II.1) montre la variation journalière de la consommation de notre zone d'étude. On voit bien que le seuil maximum de la consommation journalière est atteint entre 8 H et 12 H et cela s'explique par l'utilisation de l'eau par les abonnés à ces heures de pointes. La consommation

maximale horaire atteindra **260,9375** m³/h par contre le minimum est de l'ordre de **62,625** m³/h enregistré à des heures creuses par rapport à l'utilisation de l'eau.

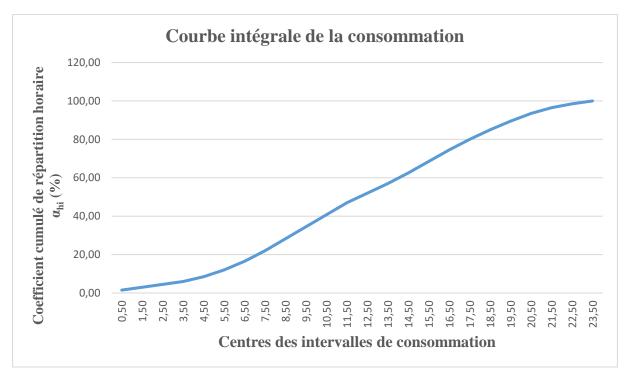


Figure II.2 : Courbe intégrale de la consommation de la zone de LARBATACHE basse

Après avoir estimé les divers besoins de notre zone d'étude à savoir les débits journaliers et les débits horaire et avoir opter pour un régime de consommation de la localité LARBATACHE basse, les résultats des exigences en eau sont récapitulés dans le tableau (II.17) suivant :

| Débit moyen journalier majoré en m³/j | 3479,16 |
|--|----------------------|
| Débit maximal journalier en m³/j | 4175 |
| Débit minimal journalier en m³/j | 2783,33 |
| Débit moyen horaire en m³/h | 208,75 |
| Débit maximal horaire en m³/h | 342,35 |
| Débit minimal horaire en m ³ /h | 45,93 |
| Heure de pointe | 8 h à 12 h |
| Heure de faible consommation | 23 h à 4 h du matin. |

Tableau II.17: Besoins en eau de LARBATACHE basse

II.11. Besoins en eau pour la lutte contre les incendies

La demande en eau pour combattre les incendies a des caractéristiques assez particulières en termes de volume et de débit. En effet, la quantité d'eau requise pour lutter contre les incendies peut paraître faible lorsqu'elle est répartie sur toute l'année. Néanmoins, elle peut se faire sentir sur

des intervalles courts à un taux, ou débit, très élevé. La demande pour incendies varie selon le type de construction et le degré d'exposition à l'incendie. Le débit d'incendie s'ajoute à la journée de consommation maximale, ce qui représente environ 120 % à 200 % de la consommation moyenne journalière. L'évaluation des débits de feux, même s'ils sont concentrés sur une courte période, a une incidence importante sur le dimensionnement du réseau de distribution, d'où la nécessité d'en tenir compte dans les calculs suivants [9] :

- > Répartition des bouches d'incendie.
- Volume des réservoirs (réserve d'incendies).
- > Capacité des stations de pompage.
- Évaluation de la pression résiduelle.

La défense peut être prévue à partir des conduites du réseau de distribution sur lesquelles sont branchées les bouches ou poteaux d'incendie normalisés de 100 mm de diamètre susceptible de débiter 17 l/s sous une pression de 0,6 bar (au minimum) pour un incendie pouvant atteindre une durée de deux (02) heures. La répartition des appareils dépend des risques à défendre, mais en principe l'écartement entre les prises ne doit pas dépasser 200 à 300 mètres [9].

Pour notre cas on prendra un débit de 17 l/s pour un incendie pouvant atteindre une durée maximale de 2 heures.

Conclusion

L'estimation des besoins en eau potable de la partie basse de LARBATACHE nous a conduit à un débit maximum journalier de 4175 m³/j et un débit horaire maximal de 342, 35 m³/h. Cette consommation à l'horizon de 25 ans peut entrainer des contraintes de pression et de débit par rapport aux données actuelles concernant la population et le développement de la région, cette évaluation majorée des besoins en eau peut entrainer soit un surdimensionnement du réservoir en augmentant ainsi le temps de stagnation de l'eau à l'intérieur de ce dernier, soit un surdimensionnement du réseau de distribution engendrant des chutes de pression et une mauvaise répartition du débit.

Pour éviter ces désagréments et avoir un fonctionnement normal et rentable du réseau de distribution, on procède à un diagnostic au préalable du réseau d'alimentation en eau potable de notre zone d'étude à l'état actuel, et ce, pour un dimensionnent efficace des divers organes du système d'approvisionnement d'eau.

Chapitre III : Diagnostic des réseaux existants

Introduction

L'étude de diagnostic tendra à déterminer les voies et les moyens qui nous permettrons de remédier aux difficultés de déficit d'eau du réseau de distribution et les obstacles liés au mauvais fonctionnement du réseau d'assainissement, ces deux genres de difficultés peuvent engendrées des dysfonctionnements sur les réseaux et des aléas néfastes à l'environnement et à la santé humaine.

Dans cette partie de notre travail, nous allons exposer un aperçu du réseau d'Assainissement et celui d'AEP afin d'acquérir une bonne connaissance de l'état et du fonctionnement de ces derniers et des installions les reliant, dans le but de détecter les difficultés et les anomalies que subissent les réseaux. On déterminera aussi les zones d'insuffisance en prévoyant des solutions adéquates et optimales pour satisfaire les besoins de la population à long terme (25 ans dans notre cas), aussi avoir un dimensionnement équilibré du réseau d'assainissement.

III.1. Diagnostic du système d'AEP

III.1.1. Diagnostic des points de captage

La zone basse du chef-lieu de LARBATACHE est alimentée actuellement à partir du champ captant de CHEBACHEB, qui se situe à l'extrême Nord de la commune de KHEMIS EL KHECHNA. Cette chaine est constituée par dix forages, trois d'entre eux, le 5, 6 et 7, sont à l'arrêt (Figure III.7), suite à un rabattement de la nappe. Quant aux sept forages en service (1, 2, 3, 4, 8, 9 et 10), ils refoulent l'eau à l'aide des pompes immergées vers la station de pompage de GOUNI, munie de deux réservoirs jumelés de capacité 2x500 m³, pour un débit total entrant de l'ordre de 132 l/s. Les caractéristiques de ces forages sont indiquées dans le tableau (III.1) suivant [4]:

| Forages | 1 | 2 | 3 | 4 | 8 | 9 | 10 |
|---------------------|-------|-----|-------|-------|-----|-----|-----|
| Hmt (m) | 110 | 110 | 100 | 110 | 170 | 170 | 170 |
| Profondeur (m) | 92,00 | 106 | 120 | 120 | / | / | / |
| Niveau statique (m) | 21,57 | / | 32,30 | 42,80 | / | / | / |
| Débit | Théo | 40 | 50 | 20 | 40 | / | / |
| (l/s) | Exp | 09 | 14 | 16 | 10 | 32 | 17 |

Tableau II.1 : Caractéristiques des forages de CHEBACHEB

Le système d'alimentation en eau potable de LARBATACHE basse est caractérisé par des insuffisances comme montre les figures (III.1), (III.2), (III.3), (III.4), (III.5), (III.6), (III.8), (III.9), (III.10), (III.11), (III.12) et (III.13) ci-dessous, on propose :

- Installation d'un manomètre au niveau du forage 2
- Rénovation du toit et soulèvement de l'armoire électrique par rapport au sol pour le forage 4.
- Réalisation d'une clôture pour le forage 10.
- Réparation de la ventouse pour le forage 9.

> Equipements électromécaniques et électriques, nécessitant des travaux de réfections et peintures pour les forages 3 et 10.



Figure III.1 : *Vue extérieure du forage 2*

Figure III.2 : Dégradation et arrêt de manomètre du forage 2



Figure III.3 : *Vue extérieure d'entrée du forage 3*

Figure III.4 : *Vue d'une vanne du forage 3*



Figure III.5 : Vue extérieure d'entrée du forage 4



Figure III.6 : Dégradation du toit et la distance non respecté entre l'armoire électrique et le sol du forage 4



Figure III.7 : Accessoires électromécaniques et électriques du forage 8



Figure III.8 : Vue extérieure d'entrée du forage 9



Figure III.9 : Fuites au niveau de la ventouse du forage 9



Figure III.10 : *Vue extérieure d'entrée du forage10*



Figure III.11 : *Vue intérieure du forage10*

III.1.2. Ouvrages de Transfert

III.1.2.1. Station de Reprise de GOUNI

La station centrale de KHEMIS EL KHECHENA (station de GOUNI) constituée de deux réservoirs $2x500 \text{ m}^3$ dont la Cr = 92,5 m et Ctp = 95,5 m. Cette station est conçue pour refouler les eaux provenant des forages vers deux directions distinctes, à savoir :

- ➤ Réservoirs alimentant KHEMIS EL KHECHNA (2×500 m³)
- ➤ Réservoirs alimentant LARBATACHE (2×250 m³)

Les caractéristiques de cet ouvrage et son état sont représenté dans le tableau (III.2) ciaprès [4]:

Tableau III.2 : Caractéristiques de la station de reprise

| Station de GOUNI | | | | | | | |
|---------------------------------------|-----------------------------------|----------------------------------|--|--|--|--|--|
| | Caractéristiques | | | | | | |
| Nombre de pompes | Débit nominal (l/s) | Hauteur manométrique totale (m) | | | | | |
| 01 | 100 vers KHEMIS EL KHECHENA 60 | | | | | | |
| 01 | 57,70 vers LARBATACHE | 90 | | | | | |
| Comptage | Télégestion Anti-bélier | | | | | | |
| Non | Non Non oui | | | | | | |
| | Distributi | on | | | | | |
| Ouvrage alimenté | | Secteurs desservis | | | | | |
| R KEHAHLIA $(2x250 \text{ m}^3)$ | | LARBATACHE | | | | | |
| R KHEMIS EL KHECHENA (2x500 m³) | KHEMIS EL KHECHENA | | | | | | |
| | Etat et entre | etien | | | | | |
| Voie d'accès | Clôture | Robinetterie (vanne, clapetetc.) | | | | | |
| Piste | oui | Bonne | | | | | |

Vue extérieure de la station

| Tableau II | 1.2. Caracteristiques | ae ia sianon ae reprise | (suite et jin) |
|--|-----------------------|-------------------------------|----------------|
| Etanchéité de la cuve Etat du génie civintérieur | | Etat de génie civil extérieur | Lavage annuel |
| Bonne | Bon | Bon | Oui |
| | | | |

Tableau III.2 : Caractéristiques de la station de reprise (suite et fin)

III.1.3. Diagnostic des Adductions

Chambre de pompe

L'acheminement de l'eau à partir des forages s'effectue comme suit [4] :

Une conduite en PEHD DN 160 émerge du forage 10 pour joindre la conduite de mêmes caractéristiques sortant du forage 8 qui continue avec une conduite en PEHD DN 250, cette dernière retrouve la conduite PEHD DN 250 émergeant du forage 9 à une distance de 200 m, la conduite continue en PEHD DN 315 et joint la conduite en acier DN 150 qui émerge du forage 2 jusqu'à la chambre à vanne présenté dans la figure (II.14).

Une conduite en acier DN 168 qui sort du forage 3 et joint la conduite émergeant du forage 6 ; la continuité jusqu'à la chambre de vannes est assurée par une conduite en acier DN 200.

Une conduite en fonte DN 200 émerge du forage 7 joint directement la chambre à vanne.

Une conduite en acier DN 200 qui sort du forage 4 et joint la chambre à vanne

Une conduite en acier DN 200 émerge du forage 1 joint la station de reprise de GOUNI.

A partir de la chambre à vannes, une conduite en amiante ciment DN 300 long de CW 121 qui mène vers KHEMIS EL KHECHENA sur une distance de 6000 m en passant par différents regards de vannes jusqu'à la station de reprise de GOUNI.

Le réseau d'adduction de LARBATACHE basse a besoin d'un entretien et le nettoyage des équipements, la photo (III.15) ci-après montre l'état dégradé de regard de vannes.

Le schéma de la chaine d'adduction illustre dans la figure (III.12) ci-dessous :





Figure III.13 : Vue intérieure d'un regard de vannes

Figure III.14 : Vue à l'extérieur de la chambre de vannes

A partir de la station centrale de KHEMIS EL KHECHENA, une conduite de refoulement en amiante ciment d'une longueur de 1500 m alimente les bâches jumelées 2x250 m³ se trouvant à KEHAHLIA.

Après la visite de la quasi-totalité des ouvrages ; regards de vidanges, les ventouses et autres ouvrages et accessoires, nous avons constaté que ces derniers se trouvent en bon état, à l'exception de quelques travaux d'entretien à effectuer.

III.1.4. Ouvrages de Stockage

III.1.4.1. Réservoir KEHAHLIA 2×250 m³

Les caractéristiques de cet ouvrage et de son état sont résumés dans le tableau (III.3) cidessous [4] :

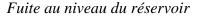
Tableau III.3 : Caractéristiques du réservoir de KEHAHLIA 2x250 m³

| Réservoir KEHAHLIA 2x250 m ³ | | | | | | |
|---|----------------------------|--------|--------|--|--|--|
| Caractéristiques | | | | | | |
| Capacité (m³) Type de cuve Cote radié (NGA) (NGA) | | | | | | |
| 2x250 | Circulaire Semi-enterré | 209,50 | 212,50 | | | |
| | Fonctionnement | | | | | |
| Origine Mode Comptage Télégestion | | | | | | |
| Station de GOUNI | Refoulement | Non | Non | | | |

| Tableau III.3 : Caractéristiques | s du réservoir de KEHAHLIA 2x250 m³ (| (suite et fin) |
|----------------------------------|---------------------------------------|----------------|
|----------------------------------|---------------------------------------|----------------|

| Réservoir KEHAHLIA 2x250 m ³ | | | | | |
|--|---|-------------------------------|---------------|--|--|
| Distribution | | | | | |
| Volume incendie (120 m³) Secteurs desservis | | | | | |
| Oui | Oui LARBATACHE basse, réservoir LARBATACHE (250+300) m ³ | | | | |
| | Etat et e | ntretien | | | |
| Voie d'accès | Clôture | Grilles d'aération | Robinetterie | | |
| Piste | Mur en parpaing | Bon état | Bonne | | |
| Etanchéité de la cuve | Etat du génie civil intérieur | Etat du génie civil extérieur | Lavage annuel | | |
| Mauvaise | Bon | Mauvais | Oui | | |







Vue extérieure des réservoirs

III.1.5. Diagnostic du réseau de Distribution

Le réseau de distribution d'eau potable de LARBATACHE basse est ramifié, conçu en grande partie avec de l'acier galvanisé et quelques tronçons en PEHD [4].

III.1.5.1. Quartier NOUADER I et II

Le réseau de distribution de ce quartier est réalisé en 2005, ce dernier est constitué en majorité d'acier galvanisé avec des diamètres variant entre DN 32 mm et DN 80 mm auquel il s'ajoute un tronçon en PEHD DN63 mm.

III.1.5.2. Lotissement BOUMEZIANE

Le réseau de distribution est réalisé en 2007, il a été conçu avec des conduites en acier galvanisé de diamètre DN 50 mm.

III.1.5.3. Lotissement HAY EL DJADID

Le réseau de distribution est réalisé en 1986 avec des conduites en acier galvanisé de diamètres DN 80 mm auquel il s'ajoute des ramifications en PEHD de DN 50 mm réalisées en 2008.

III.1.5.4. Lotissement TAKMILIA

Le réseau de distribution de ce lotissement est réalisé en 1981 avec l'acier galvanisé, ce dernier est constitué de conduites avec des diamètres variant entre DN 50 mm et DN 80 mm auquel il s'ajoute des ramifications en PEHD de DN 32 mm.

Le réseau de distribution de la zone basse rencontre des fuites importantes. Ces dernières sont enregistrées en majorité au niveau des raccordements des pièces spéciales (coudes, joints, soudures, divers raccords,...etc.) et elles sont engendrées principalement par le vieillissement des conduites d'acier galvanisé (vétusté du réseau). Les figures (III.16) et (III.17) ci-dessous montre l'état dégradé du réseau de distribution.





Figure III.15 : Conduite de distribution en acier agressée et non sécurisée

Figure III.16 : *Vue d'un regard de vanne corrodé*

L'insuffisance d'eau en matière de quantité d'approvisionnement d'après les services gestionnaires de l'ADE, notamment durant la période estivale, constitue un véritable problème pour les abonnées. Pour cela, on va recourir à renforcer cette demande par l'eau du barrage. Nous avons aussi remarqué l'inexistence des bouches d'incendie qui sont d'une grande importance.

III.2. Diagnostic du système d'Assainissement

III.2.1. Description du réseau d'assainissement de la zone d'étude

Le réseau d'assainissement de la zone d'étude est du type unitaire évacuant toutes les eaux (eaux usées et pluviales), composé principalement de conduites en diamètre 300 mm raccordé à des collecteurs de diamètres 400 et 1000 mm [3].

Le rejet de ces eaux usées se fait actuellement dans le milieu naturel sans aucun traitement préalable, causant un préjudice à l'environnement et constitue une menace sur la santé des habitants.

La réalisation du réseau d'assainissement a débuté en 1993 et s'est élargie en fonction de l'extension de la ville. Il est très ancien, son ancienneté et le manque d'entretien ont conduit à sa dégradation progressive au fil du temps (Figure III.18). Son état ne pourra pas supporter

l'évacuation des eaux usées et pluviales pour une population de 14079 habitants à l'horizon de 2042 (horizon de notre étude).

Les réseaux d'égouts existants sont réalisés en béton. La qualité des composants utilisés tel que le ciment est parfois, en certains tronçons médiocres.

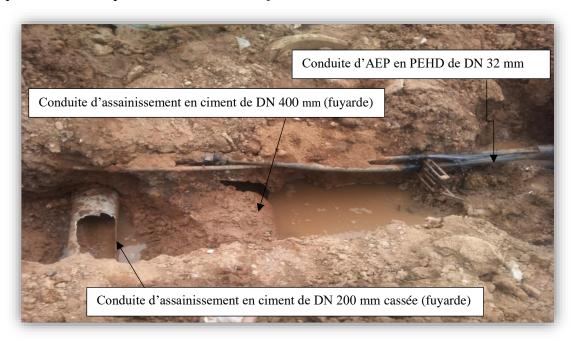


Figure III.17 : Dégradation des conduites

III.2.2. L'état physique du réseau

Le réseau d'assainissement de la zone d'étude se compose de collecteurs circulaires de diamètres variant de 300 à 1000 mm. Il occupe un linéaire d'environ 3857,94 m [3].

Il faut signaler que ce réseau est réalisé sans aucune étude préalable, ce qui a généré une situation critique et la dégradation du milieu naturel par la multitude des rejets des différents collecteurs. Pour mieux décrire ce réseau et faire ressortir ces caractéristiques et défaillances, un état du réseau d'assainissement de chaque partie de LARBATACHE basse a été traité comme suit [3]:

III.2.2.1. Lotissement HAY EL DJADID

Ce domaine se trouve dans la partie Nord-Est de la zone d'étude, les eaux usées et pluviales sont drainées par un collecteur en béton comprimé de diamètre 400 mm et une longueur de 520,75 m, réalisé en 2007, ce dernier se déverse dans un déversoir d'orage (N°02), qui se trouve sur la rive gauche du CW 36 traversant la ville. Ce déversoir est relié à un bassin de décantation avec un collecteur de diamètre 500 mm d'une longueur de 594,24 m.

Nous avons recensé environ 24 regards avec tampon en fonte réalisé et le reste en béton de forme carrée. La profondeur maximale est de 4 m et la distance entre les regards varie de 40 à 80 m sans mettre les regards non identifiés (enterrés).

III.2.2.2. Lotissement TAKMILIA

Ce lotissement se trouve au Nord-Ouest par rapport à la RN 29, il est réalisé en 2008 en ciment comprimé. Les eaux usées et pluviales de ce domaine sont transportées dans un collecteur de diamètre 300 mm d'une longueur de 295,17 m se jetant à ciel ouvert dans le rejet (N°01) sans aucun traitement préalable (Figure III.19). Le collecteur comprend 8 regards, le nombre des

regards identifiés est moins important que les regards non identifiés, ceci est dû au fait que la majorité des regards sont bitumés.



Figure III.18: Rejet 01

III.2.2.3. Domaine BOUMEZIANE

Ce domaine se trouve dans la partie Sud-Ouest de la zone d'étude. Ce dernier n'est pas doté d'un réseau d'assainissement, les eaux usées sont déversées soit dans des fosses septiques soit dans les affluents d'oued qui traversent l'agglomération. Il existe environ 4 fosses individuelles.

III.2.2.4. Quartier NOUADER II

Ce domaine se localise dans le centre de la zone d'étude sur la rive gauche de la RN29. Son réseau d'assainissement est réalisé en 2006, la majorité des conduites sont en ciment comprimé. Les eaux usées de cette partie sont acheminées par le biais d'un collecteur de diamètre 300 mm avec une longueur de 359,15 m vers le rejet (N°02) à ciel ouvert (Figure III.21). Le nombre de regards recensés dans cette partie sont de l'ordre de 14 et d'autres sont asphaltés (goudronnés) (Figure III.20).



Figure III.19 : Regard bitumé **Figure III.20 :** Rejet N°02

III.2.2.5. Quartier NOUADER I

Ce quartier se situe dans le centre de la zone d'étude à la rive droite de la RN29, son réseau d'assainissement est réalisé en 1993 avec du ciment comprimé. Les eaux usées sont transportées

par un collecteur de diamètre 400 mm avec une longueur de 702,46 m et se jettent dans un rejet (N°01) à ciel ouvert d'un effluent d'oued. Il y a environ 15 regards.

Un collecteur de diamètre 600 mm d'une longueur de 345,53 m qui se déverse dans le déversoir d'orage (N°01), qui est relié à un bassin de décantation par un collecteur de diamètre 500 mm d'une longueur de 382,58 m. Il y a environ 14 regards sur ce collecteur.

Un collecteur de diamètre 1000 mm d'une longueur de 658,06 m qui collecte une partie de ce domaine et une partie de la zone haute du chef-lieu de la commune en traversant le CW 36 vers le déversoir d'orage (N°02), qui est relié à un bassin de décantation. Il y a environ 16 regards sur ce collecteur.

III.2.3. Etat des rejets

Nous avons constaté que la totalité des rejets sont à ciel ouvert, ce qui présente un grand danger pour l'environnement et la santé publique en particulier. Les caractéristiques de ces rejets sont données dans le tableau (III.4) ci-après [3] :

| Nom | Collecteur de | Point de rejet Nature Coordo | | onnées | |
|-----------------------|---------------|--|----------------|------------|------------|
| Nom | diamètre (mm) | Pollit de Tejet | Nature | X | Y |
| Rejet N°01 | 300 et 400 | Affluant d'oued EL HAMIZ (TEKMILIA) | Ciel ouvert | 11280,7291 | 12651,1953 |
| Rejet N°02 | 300 | Affluant d'oued EL HAMIZ (NOUADERII) | Ciel ouvert | 11374,5678 | 12283,7605 |
| Bassin de décantation | 500 | Affluant d'oued EL HAMIZ | Ciel ouvert | 11123,55 | 13128,8569 |

Tableau III.4 : Caractéristiques des rejets

III.2.4. Etat des déversoirs d'orage

Il existe deux déversoirs d'orage à seuil déversant du type latéral. Les coordonnées des déversoirs sont présentées dans le tableau (III.5) suivant [3] :

| N° Déversoir | Co | ordonnées |
|--------------|------------|------------|
| N Deversoil | X | Y |
| 01 | 11250,727 | 12680,0694 |
| 02 | 11649,4323 | 12710,7205 |

Tableau III.5 : Coordonnées des déversoirs d'orage

Le rôle prévu de ces déversoirs d'orage est de décharger la partie aval du collecteur ; actuellement ces déversoirs d'orage ne remplissent pas leurs fonctions et cela est dû à l'accumulation des débris solides et végétaux à l'amont du seuil. Il est devenu non identifiable ce qui confirme l'absence totale de l'entretien.

III.2.5. Les anomalies rencontrées

D'après cette étude effectuée sur le réseau d'assainissement existant, on constate que ce dernier souffre de beaucoup de problème, à savoir :

- ➤ Le problème majeur de la zone d'étude est le rejet des eaux usées directement vers le milieu naturel, ce qui provoque la pollution de ce dernier ;
- L'écrasement des conduites ;

- ➤ Rétrécissement des sections internes de certains tronçons.
- Certaines constructions sont réalisées sur les collecteurs ;
- Etat dégradé de certains tampons de regards ;
- > Une grande partie des regards de visite est enterrée et couverte de bitume ;
- Le manque d'aération des regards engendre la fermentation et le dégagement de gaz toxiques ;
- L'obturation des regards par des débris sableux, et des ordures publiques ;
- > Fuites importantes dans le collecteur à cause des cassures et le manque d'entretien ;
- Le problème des regards non identifiés ;
- Le problème des regards qui ne sont pas munis d'échelles ;
- Absence du réseau d'assainissement pour les zones récemment urbanisées.

III.2.6. Situation actuelle de la gestion et l'exploitation du réseau

La gestion des réseaux d'assainissement est inexistante. On remarque l'absence totale de la maintenance préventive par manque de moyens et de personnel. On procède uniquement à la maintenance curative qui concerne toutes les opérations nécessaires pour remettre en état un ouvrage. Il s'agit donc essentiellement d'opérations de nettoyage qui ne sont pas programmables.

Conclusion

Dans ce chapitre, on a établi une mise au point sur l'état, les conditions d'exploitation et le fonctionnement des réseaux existants. On a pu constater que les réseaux sont anciens et mal entretenus ce qui a provoqué leur dégradation.

Nous pouvons conclure que le réseau d'assainissement de la zone d'étude est vétuste, et ne peut pas accueillir les rejets croissants de la population. Ces défauts et dysfonctionnements peuvent engendrer des risques majeurs pour l'environnement et la santé humaine.

Nous avons remarqué aussi que la situation du système d'alimentation en eau potable est caractérisée par des insuffisances et ne peut assurer sa fonction convenablement.

Pour remédier à la situation actuelle des réseaux (AEP et Assainissement) et prévoir un fonctionnement rentable et efficace de ces derniers, le dimensionnement et la réalisation de nouvelles conduites (AEP et Assainissement) s'avère plus que nécessaire, et ce, pour une qualité et continuité de service pour l'alimentation en eau potable, et une hygiène de vie accompagnée d'une diminution du risque de pollution et la dégradation de l'environnement concernant l'évacuation des eaux usées.

Introduction

Le réservoir dans les systèmes de distribution se définit comme une accumulation en un point de quantité d'eau pour résoudre un problème technique et/ou un problème économique (coût de l'énergie). Sur le plan hydraulique, le stockage peut être :

- ▲ Un réservoir : ouvrage posé au sol, semi-enterré, enterré ;
- ▲ Un château d'eau : ouvrage surélevé selon les besoins, dont la hauteur peut atteindre plusieurs dizaines de mètres.

Au niveau du matériau de construction, les réservoirs peuvent être en béton armé, en acier ou en matières plastiques. La conception et le dimensionnement du réservoir doit tenir compte des débits disponibles de la ressource, de l'alimentation continue.

IV.1. Fonctions des réservoirs

Les principales fonctions du réservoir sont décrites ci-dessous :

IV.1.1. Régulation de débit

Le réservoir est un ouvrage régulateur de débit qui permet d'adapter la production à la consommation. Les ouvrages de production sont généralement dimensionnés pour fournir le volume correspondant à la consommation journalière totale de pointe, avec un temps journalier de fonctionnement compris entre 16 et 20 heures. Du point de vue technique et économique, de faire jouer aux réservoirs un rôle d'appoint pour la satisfaction des besoins horaires de pointe. [10]

IV.1.2. Régulation de la pression

Le réservoir est un ouvrage régulateur de pression puisque son niveau conditionne, aux pertes de charge près, la cote piézométrique et donc la pression dans le réseau. Le réservoir permet de garantir la distribution dans l'éventualité d'un accident sur les équipements d'alimentation du réseau d'adduction [10].

IV.1.3. Simplification de l'exploitation

Le réservoir facilite les opérations d'exploitation en permettant les arrêts pour entretien ou séparation de certains équipements : ouvrage de production, station de pompage et canalisation d'adduction [10].

IV.1.4. Lutte incendie

Le réservoir permet de mettre à disposition de l'eau pour la lutte contre l'incendie en accord avec les prescriptions locales. Il convient d'augmenter les réserves de sécurité si le système de distribution sert à la lutte contre l'incendie [10].

IV.2. Critères de décision et configurations du système

Les critères de choix pour la configuration la plus adaptée sont :

- La sécurité de l'alimentation et la qualité de l'eau ;
- Le coût global de la construction, de l'exploitation et de la maintenance ;
- L'intégration dans le système de distribution d'eau ;
- > L'aménagement du territoire ;
- La durabilité de l'ouvrage prenant en compte les comportements des riverains et les aléas (risque sismique, météorologique);

Les critères définis ci-dessus peuvent être respectés pour des réservoirs du réseau au sol, des châteaux d'eau ou pour des réservoirs du réseau de bas service couplés avec des stations de pompage.

IV.3. Différents types de réservoir

IV.3.1. Réservoir sur tour (château d'eau)

Il repose sur un principe de distribution gravitaire de l'eau, la différence de hauteur nécessaire entre l'eau stockée et les postes de distribution étant obtenue par élévation du réservoir sur une tour, sur piliers ou sur une construction existante. Réalisés en générale dans des terrains plats. Le remplissage du réservoir s'effectue généralement par l'intermédiaire d'une station de pompage à partir du lieu de production ou d'une bâche de reprise [10].

a) Avantage

Création d'un point haut en terrain plat.

b) Inconvénients

- > Stockage limité;
- Coût de construction élevé ;
- > Forte vulnérabilité au risque sismique ;
- ➤ Variation de température journalière et saisonnière peut poser des problèmes de salubrité : l'eau stockée atteignant des températures élevées, accentuant le développement des bactéries.

IV.3.2. Réservoir enterré ou semi-enterré

Ce système repose également sur un principe de mise en pression gravitaire de l'eau stockée. La différence de hauteur est obtenue par l'exploitation d'une dénivelée naturelle du terrain. (Figures (IV.1), (IV.2))

a) Avantages

- Stockage moins limité que le château d'eau ;
- Coût de la construction plus faible que pour un réservoir sur tour ;
- > Intégration plus facile dans le paysage :
- Maintien de la température de l'eau constante ;
- Vulnérabilité plus faible au vandalisme.

b) Inconvénients

L'assujettissement d'un tel système à la topographie du site peut conduire à des surcoûts au niveau de la mise en place et de l'exploitation dans les réseaux de distribution.

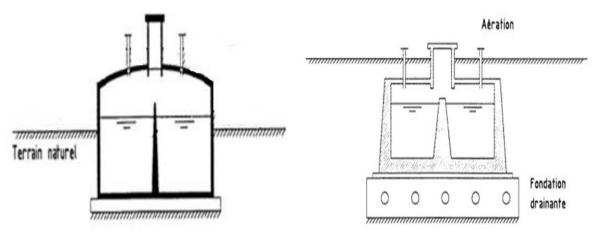


Figure IV.1 : Réservoir semi-entérré

Figure IV.2: Réservoir entérré

IV.4. Equipements hydrauliques du réservoir

Les équipèrent du réservoir seront disposés avantageusement, dans une chambre de manœuvre accolée au réservoir, qui leurs permet de remplir les différentes fonctions :

- ▲ Réception de l'adduction ;
- ▲ Départ de l'eau vers la distribution.

IV.4.1. Conduite d'arrivée

C'est la conduite provenant de la source gravitairement ou par refoulement qui tend à remplir le réservoir. Cette arrivée peut avoir différents endroits au niveau de la cuve. On distingue différents cas [10] :

- ▲ Arrivée par le haut en surverse ;
- ▲ Arrivée par le fond ou par le bas ;
- ▲ Arrivée par le haut où la conduite est noyée.

IV.4.2. Conduite de départ ou de distribution

Cette conduite est placée à l'opposé de la conduite d'arrivée à quelques centimètres audessus du radier (15 à 20 cm) pour éviter l'entrée de matières en suspension. L'extrémité est munie d'une crépine [10].

IV.4.3. Conduite de trop-plein

Cette conduite permet d'évacuer l'excès d'eau au réservoir en cas d'un dysfonctionnement inopiné de l'automatisation de la pompe. Si le réservoir est compartimenté, chaque cuve doit avoir une conduite de trop-plein. Ces conduites doivent se réunir dans la chambre de manœuvre pour former un joint hydraulique évitant la pénétration de tout corps étranger [10].

IV.4.4. Conduite de décharge ou de vidange

La conduite de vidange doit bifurquer du point le plus bas du radier. Elle permet la vidange du réservoir en cas de nettoyage ou de réparation. Elle est munie d'un robinet vanne, et se raccorde généralement a la conduite de trop-plein. Le robinet vanne doit être nettoyé après chaque vidange pour éviter les dépôts de sable [10].

IV.4.5. Conduite by-pass

C'est un tronçon de conduite qui relie la conduite d'arrivée et la conduite de départ dans le cas d'un réservoir unique non compartimenté. Cette conduite fonctionne quand le réservoir est isolé pour son entretien ou dans le cas d'un incendie à forte charge.

La figure (IV.3) ci-dessous montre les différents équipements du réservoir :

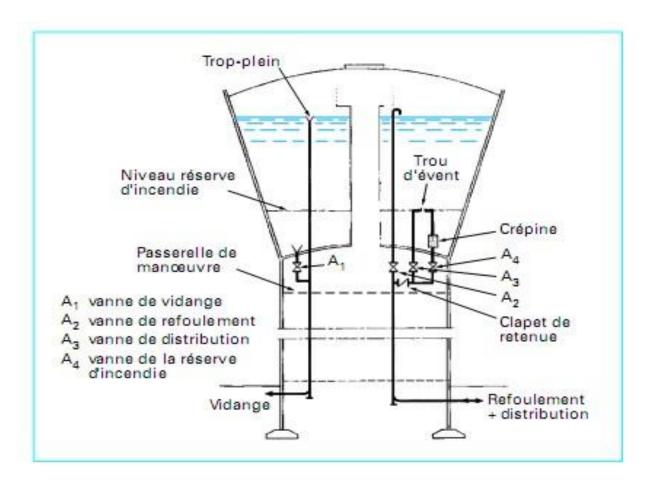


Figure IV. 3 : Equipement d'un réservoir de distribution

IV.5. Organes accessoires - Robinetterie

IV.5.1. Clapets de retenue

Ils sont destinés à empêcher le passage d'un fluide dans certaines conditions. Ils sont surtout utilisés dans les stations de pompage au point bas des canalisations d'aspiration (désamorçage) ou sur la conduite de refoulement (arrêt de la colonne d'eau).

IV.5.2. Crépines

Ce sont des appareils en forme de panier percé de trous, placés à l'extrémité des canalisations d'aspiration, afin d'empêcher l'introduction de corps étrangers dans celle-ci.

IV.5.3. Purgeurs-ventouses

Appareils mis en place aux points hauts de la canalisation et servant à l'évacuation de l'air occlus. L'air compressible, est le pire ennemi des installations.

IV.5.4. Robinet à flotteur

Situé dans les réservoirs, il permet d'arrêter ou d'activer leur alimentation. La commande est transmise par flotteur ou par la pression hydrostatique.

IV.6. Capacité du réservoir

La capacité du réservoir doit être estimée en tenant compte des variations des débits à l'entrée comme à la sortie ; c'est-à-dire d'une part du mode d'exploitation des ouvrages situés en amont et d'autre part de la variation de la demande. Le plus souvent, la capacité est calculée pour satisfaire aux variations journalières de débit de consommation en tenant compte bien entendu du jour de la plus forte consommation et de la réserve d'eau destinée à l'incendie. Il existe deux méthodes pour déterminer la capacité de la cuve :

- ➤ La méthode analytique
- ➤ La méthode graphique

IV.6.1. La méthode analytique

La méthode analytique consiste à calculer, pour chaque heure de la journée, le résidu dans le réservoir, en fonction du rapport entre l'apport et la distribution.

Le volume utile de stockage du réservoir est donné par la formule suivante :

$$\mathbf{V_{u}} = \frac{Pmax \times QMaxJ}{100} \tag{IV.1}$$

D'où:

✓ V_u : Volume utile de stockage pour la consommation (m³);

✓ P_{max}: résidu maximum dans le réservoir (%);

✓ $Q_{Max.J}$: débit maximum journalier (m³/h).

a) Détermination de la valeur Pmax

Tout d'abord on détermine le régime de consommation de la zone d'étude en fonction du coefficient horaire maximum $K_{\text{Max.H}}$, ce dernier nous renseignera sur le régime de distribution du débit journalier (Annexe 2). Pour notre cas $K_{\text{Max.H}} = 1,7$

Pour le calcul de P_{max} on suit les étapes suivantes :

- ▲ On fait une répartition du pompage sur les 20 heures ;
- ▲ On fait la différence entre le pourcentage du débit entrant et le pourcentage du débit sortant dans le réservoir, on aura :

R⁺ : Surplus en eau à différentes heures de la journée, lorsque : Apport > Sortie.

R-: Déficit en eau à différentes heures de la journée, lorsque : Sortie > Apport.

▲ Le résidu total représente le cumul des surplus et déficits.

$$\mathbf{P}_{\max} = |\mathbf{R}^{+}_{\max}| + |\mathbf{R}^{-}_{\max}| \tag{IV.2}$$

Avec:

✓ R⁺_{max}: Résidu maximum positif (%);

✓ R⁻_{max}: Résidu maximum négatif (%).

Les résultats du calcul du résidu sont représentés dans le tableau (IV.1) ci-dessous :

Tableau IV.1 : Détermination du résidu du réservoir de stockage

| Heures | Consommation (%) | Apport (%) | Surplus (%) | Déficit (%) | Résidu (%) |
|--------|------------------|------------|-------------|----------------|---------------|
| 0-1 | 1 | 5 | 4 | | 4 |
| 1-2 | 1 | 5 | 4 | | 8 |
| 2-3 | 1 | 5 | 4 | | 12 |
| 3-4 | 1 | 5 | 4 | | 16 |
| 4-5 | 2 | 5 | 3 | | 19 |
| 5-6 | 3 | 5 | 2 | | 21 |
| 6-7 | 5 | 5 | 0 | | 21 |
| 7-8 | 6,5 | 5 | | -1,5 | 19,5 |
| 8-9 | 6,5 | 5 | | -1,5 | 18 |

| Heures | Consommation (%) | Apport (%) | Surplus (%) | Déficit (%) | Résidu (%) |
|--------|------------------|------------|-------------|----------------|---------------|
| 9-10 | 5,5 | 5 | | -0,5 | 17,5 |
| 10-11 | 4,5 | 5 | 0,5 | | 18 |
| 11-12 | 5,5 | 5 | | -0,5 | 17,5 |
| 12-13 | 7 | 5 | | -2 | 15,5 |
| 13-14 | 7 | 5 | | -2 | 13,5 |
| 14-15 | 5,5 | 5 | | -0,5 | 13 |
| 15-16 | 4,5 | 5 | 0,5 | | 13,5 |
| 16-17 | 5 | 5 | 0 | | 13,5 |
| 17-18 | 6,5 | 5 | | -1,5 | 12 |
| 18-19 | 6,5 | 5 | | -1,5 | 10,5 |
| 19-20 | 5 | 5 | 0 | | 10,5 |
| 20-21 | 4,5 | 0 | | -4,5 | 6 |
| 21-22 | 3 | 0 | | -3 | 3 |
| 22-23 | 2 | 0 | | -2 | 1 |
| 23-24 | 1 | 0 | | -1 | 0 |

Tableau IV.1 : Détermination du résidu du réservoir de stockage (suite et fin)

D'après les résultats obtenus dans le tableau (IV.1) ci-dessus, on aura :

 $P_{max} = 21 \%$

Donc:

$$V_u = \frac{21}{100} \times 4175 = 876,75 \text{ m}^3$$

b) Calcul du volume du réservoir

Pour le volume total du réservoir, la réserve d'incendie sera prise en compte, et ce dernier est déterminée par la formule suivante :

$$V_{T} = V_{u} + V_{inc}$$
 (IV.3)

Avec:

✓ V_T : Volume total du réservoir (m³);

✓ V_{inc} : Volume de la réserve d'incendie ($V_{inc} = 120 \text{ m}^3$).

Le volume total du réservoir est donc :

 $V_T = 876,75 + 120 = 996,75 \text{ m}^3$

IV.6.2. La méthode graphique

On se base sur le même principe que la méthode analytique, à la différence que cette fois nous allons faire le cumul de la production et celui de la consommation et faire après une comparaison graphique. Le volume du réservoir est donné par la somme des valeurs absolues des deux plus grands écarts entre les deux courbes (le plus grand écart positif et le plus grand écart négatif).

$$\mathbf{V}_{\mathbf{u}} = |\mathbf{V}_{\mathbf{max}}| + |\mathbf{V}_{\mathbf{min}}| \tag{IV.4}$$

Avec:

✓ V_{max} : Résidu maximum (m³);

✓ V_{min} : Résidu minimum (m^3).

Les résultats du calcul graphique de la capacité du réservoir sont représentés dans le tableau (IV.2) ci-dessous :

Tableau IV.2 : Détermination graphique de la capacité du réservoir

| Heures | Consommation (m³/h) | Apport (m³/h) | Surplus | Déficit | Résidu |
|--------|---------------------|---------------|---------|----------|---------|
| 0-1 | 41,75 | 208,75 | 167 | | 167 |
| 1-2 | 41,75 | 208,75 | 167 | | 334 |
| 2-3 | 41,75 | 208,75 | 167 | | 501 |
| 3-4 | 41,75 | 208,75 | 167 | | 668 |
| 4-5 | 83,5 | 208,75 | 125,25 | | 793,25 |
| 5-6 | 125,25 | 208,75 | 83,5 | | 876,75 |
| 6-7 | 208,75 | 208,75 | 0 | | 876,75 |
| 7-8 | 271,375 | 208,75 | | -62,625 | 814,125 |
| 8-9 | 271,375 | 208,75 | | -62,625 | 751,5 |
| 9-10 | 229,625 | 208,75 | | -20,875 | 730,625 |
| 10-11 | 187,875 | 208,75 | | 20,875 | 751,5 |
| 11-12 | 229,625 | 208,75 | | -20,875 | 730,625 |
| 12-13 | 292,25 | 208,75 | | -83,5 | 647,125 |
| 13-14 | 292,25 | 208,75 | | -83,5 | 563,625 |
| 14-15 | 229,625 | 208,75 | | -20,875 | 542,75 |
| 15-16 | 187,875 | 208,75 | 20,875 | | 563,625 |
| 16-17 | 208,75 | 208,75 | 0 | | 563,625 |
| 17-18 | 271,375 | 208,75 | | -62,625 | 501 |
| 18-19 | 271,375 | 208,75 | | -62,625 | 438,375 |
| 19-20 | 208,75 | 208,75 | 0 | | 438,375 |
| 20-21 | 187,875 | 0 | | -187,875 | 250,5 |
| 21-22 | 125,25 | 0 | | -125,25 | 125,25 |
| 22-23 | 83,5 | 0 | | -83,5 | 41,75 |
| 23-24 | 41,75 | 0 | | -41,75 | 0 |

La variation de la consommation journalière présente dans la figure (IV.4) ci-dessous :

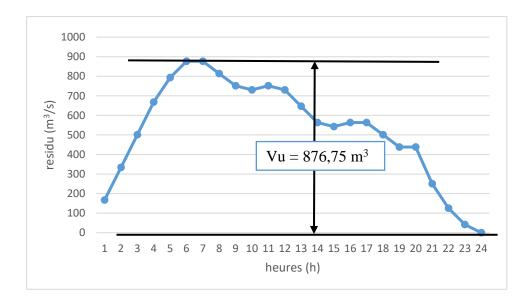


Figure IV.4 : Variation de la consommation journalière

D'après la figure (IV.4), le volume utile du réservoir est de :

$$V_u = 876,75 \text{ m}^3$$

Donc:

 $V_T = 120 + 876,75 = 996,75 \text{ m}^3.$

Après avoir déterminé le volume du réservoir qui est de l'ordre de **996,75 m**³ et vu que la capacité calculée d'un réservoir doit être normalisée aux capacités usuelles des réservoirs pour faciliter sa réalisation, soient : 100, 250, 500, 1000, 1500, 2000, 2500, 5000, 7500, 10000 m³. Par conséquent, le réservoir projeté aura une capacité de stockage de **1000 m**³.

IV.7. Dimensionnement du réservoir projeté

IV.7.1. Hauteur d'eau dans la cuve

La hauteur maximale d'eau dans un réservoir doit être comprise entre 3 et 6 m. Cependant les réservoirs de grande capacité des agglomérations importantes peuvent présenter des hauteurs d'eau de l'ordre de 7 à 8 m, voire 10 m. l'optimum pour les agglomérations de petite ou moyenne importance se situe le plus souvent entre 4 et 5 mètres. Pour notre cas, on opte pour une hauteur de 5 mètre.

IV.7.2. Diamètre du réservoir

En général, les réservoirs d'eau potable sont de forme plus au moins circulaire, le volume de ce type de configuration est donné par la formule suivante :

$$\mathbf{D_r} = \left(\frac{4 \times Vr}{Hr \times \pi}\right)^{1/2} \tag{IV.5}$$

D'où:

✓ V_r : Volume du réservoir (m^3) ;

✓ D_r : Diamètre du réservoir (m)

✓ H_r: Hauteur d'eau dans le réservoir (m).

On aura:

$$D_r = (\frac{4 \times 1000}{5 \times \pi})^{1/2} = 15,96 \text{ m}$$

Donc le diamètre du réservoir projeté sera de 16 m

IV.7.3. Hauteur de la réserve d'incendie

La hauteur de la réserve d'incendie se calcule suivant la formule ci-dessous :

$$\mathbf{H_{inc}} = \frac{\mathbf{Vinc}}{\mathbf{S}} \tag{IV.6}$$

Avec:

✓ H_{inc}: Hauteur de la réserve d'incendie (m);

✓ S : Section du réservoir (m²).

On aura donc: $H_{inc} = \frac{120}{201.06} = 0.59 \text{ m.}$

Conclusion

Le réservoir projeté destiné à alimenter LARBATACHE basse sera implanté au niveau de KEHAHLIA à une altitude de 175 m, qui a été dimensionné avec le débit maximal journalier tout en tenant compte des variations journalières, du résidu maximal et du volume d'eau d'incendie.

Le réservoir projeté est du type circulaire, semi enterre ayant un volume total de 1000 m³, un diamètre de 16 m, et une hauteur de 5 m. Ce dernier recevra la quantité d'eau nécessaire aux besoins de la population à long terme 2042, et c'est par ce biais qu'on évitera d'avoir un manque résultant du développement de la population. Le réservoir actuel sera destiné à alimentation de LARBATACHE haute et environs.

Après avoir dimensionner le réservoir en fonction des besoins en eau, un dimensionnement adéquat et optimal du réseau de distribution s'avère plus que nécessaire, et ce, pour avoir un fonctionnement rentable et régulier des deux principaux organes de la distribution soit, le réservoir et les conduites de distribution.

Chapitre V: Réseau de distribution d'eau potable

Introduction

L'eau stockée dans le réservoir, doit être distribuée à l'aide des canalisations sur lesquelles des branchements seront piqués en vue de satisfaire les consommateurs. Toutefois, une étude préliminaire doit être faite afin d'attribuer un diamètre adéquat à la canalisation, permettant d'assurer le débit maximal à tous les besoins (domestiques, d'arrosage, industriels ou agricoles etc...).

V.1. Fonctions du système de distribution

Le système de distribution est le dernier maillon de la chaîne du système classique d'approvisionnement en eau potable. Son rôle est de transporter l'eau du stockage jusqu'à l'abonné. Quatre exigences sont recherchées :

- ✓ L'accessibilité technique et financière aux usagers ;
- ✓ Une qualité de l'eau répondant aux normes de potabilité ;
- ✓ La continuité de service ;
- ✓ Une pression de service suffisante.

V.2. Type des réseaux de distributions

Le système de distribution est souvent décliné en sous-réseaux afin de subdiviser ses fonctions principales pour améliorer ses performances. Ce réseau se compose de conduites principales, secondaires et tertiaires posées dans les rues de l'agglomération concernée pour l'alimentation en eau potable. On distingue les réseaux suivants [12] :

V.2.1. Réseau ramifié

Il est composé de conduites qui vont toujours en se divisant à partir du point d'alimentation sans jamais se refermer. Ce réseau présente l'avantage d'être économique à cause du linéaire réduit des canalisations posées et du nombre moins important des équipements hydrauliques mis en service. Ses principaux inconvénients résultent de l'absence d'une alimentation en retour dans les conduites lorsqu'un arrêt se produit en un point quelconque. (Figure (V.1))

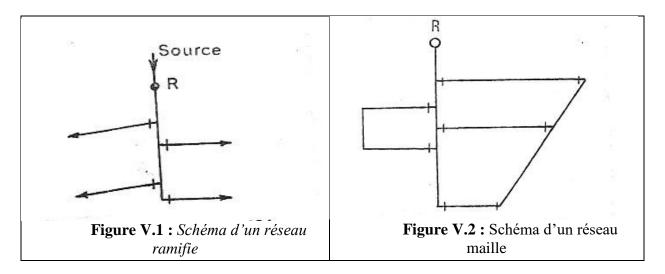
V.2.2. Réseau maillé

Ce réseau est composé de conduites suivant des contours fermés permettant une alimentation en retour. Chaque point du réseau maillé peut être alimenté par deux nœuds. En raison de ces deux degrés de liberté, la sécurité dans la distribution et la qualité du service sont plus grandes. Les risques de perturbation de service sont ainsi réduits. (Figure (V.2))

V.2.3. Réseaux étagés

Dans le cas d'une agglomération présentant des différences de niveau importantes, la distribution assurée par un seul réseau pose d'énormes problèmes d'exploitation de très fortes pressions peuvent être enregistrées dans une partie du réseau.

Il devient nécessaire de prévoir une distribution étagée en constituant deux réseaux indépendants pouvant assurer des pressions limitées. En effet, ce système nécessite l'installation d'un réservoir intermédiaire, alimente par le premier qui permet de régulariser la pression dans le réseau.



V.3. Conception d'un réseau

Pour concevoir un réseau de distribution, nous sommes appelés à prendre en compte un certain nombre de facteur, qui peuvent influencer sur le réseau, parmi lesquels nous avons :

- ✓ l'emplacement des quartiers ;
- ✓ l'emplacement des consommateurs ;
- ✓ le relief :
- ✓ Les routes.
- ✓ le souci d'assurer un service souple et précis ;

V.4. Les principes du tracé du réseau

L'objectif du tracé du réseau de distribution est d'assurer l'accès au réseau des usagers de l'eau dans des conditions économiques optimales tout en prévenant les difficultés d'exploitation et d'entretien. Les principes du tracé d'un réseau sont les suivantes :

- ✓ Optimisation de la longueur du réseau par le choix ces rues qui doivent recevoir les conduites et le choix de leur emplacement dans ces dernières ;
- ✓ Fonctionnement hydraulique simple et efficace ;
- ✓ Continuité de service en évitant la création de points de faiblesse ou en prévoyant des alternatives en cas de rupture ;
- ✓ Equipement minimum afin de faciliter la maîtrise du réseau et son entretien : vannes, vidanges, ventouses.

V.5. Mode de distribution

Le réseau de distribution projeté pour LARBATACHE basse sera du type ramifié d'un linéaire total de 11419 m.

Elle se fera entièrement par gravité à partir d'un réservoir de 1000 m³ de volume, qui se situe à une côte de 175 m.

V.6. Conditions sur les vitesses et les pressions

V.6.1. Vitesse d'écoulement

La vitesse de l'eau dans les conduites doit, en général, être de l'ordre de 0,5 à 2 m/s. En effet une vitesse faible favorise la formation des dépôts et la stagnation de l'eau dans les conduites pouvant entraîner une dégradation de sa qualité, une vitesse forte entraîne d'importantes pertes de charge et donc une chute notable de la pression [12].

En pratique, il faut avoir :

- ✓ Une vitesse maximale de 2 m/s avec le débit de pointe horaire.
- ✓ Une vitesse minimale de 0,5 m/s avec le débit de pointe journalière.

V.6.2. Pressions à satisfaire

Pour l'ensemble des nœuds constituant le réseau, les pressions doivent satisfaire les conditions de pression minimale et de pression maximale [12].

La pression au nœud doit être calculée après le dimensionnement du réseau et comparée à la pression à satisfaire.

- ✓ Pression au nœud = côte piézométrique côte du terrain naturel
- ✓ Pression au nœud > Pression minimale = 10 m
- ✓ Pression au nœud < Pression maximale = 60 m

En tout point du réseau de distribution, la pression ne doit pas dépasser 60 mètres. Si de telles valeurs devraient se manifester, il y aurait lieu, en vue de les diminuer, soit d'envisager une distribution étagée, soit de prévoir l'installation sur le réseau d'appareils réducteurs de pressions

V.7. Aspects technologiques des réseaux de distribution

Les principales technologies utilisées dans les réseaux de distribution d'eau potable concernent :

V.7.1. Les conduites

La sécurité du service est fonction de la qualité de la canalisation, de son aptitude à résister aux atteintes du temps, aux attaques du sol et à celles du fluide transporté, aux chocs et aux variations de température.

V.7.1.1. Nature des conduites

On distingue les conduites suivant le matériau principal qui constitue leur structure :

- ✓ Fonte ductile ;
- ✓ Acier;
- ✓ Béton:
- ✓ Amiante Ciment;
- ✓ Matières Plastiques Synthétiques.

Remarque:

Dans notre projet, nous contentons sur l'utilisation d'une seule variante du matériau les plus couramment utilisé et recommandé dans les réseaux de distribution de l'eau en Algérie, qui est PEHD vu les avantages qui présente :

- ✓ Bonne résistance à la corrosion interne, externe et à l'entartage ;
- ✓ Disponibilité sur le marché ;
- ✓ Facilité de pose (grande flexibilité), Fiabilité au niveau des branchements (réduction de risque de fuite);
- ✓ Possibilité d'enroulement en couronne pour les petits diamètres ;
- ✓ Durée de vie prouvée par l'expérience et le test de vieillissement théoriquement de 50 ans à une température de 20°c.
- ✓ Bonne caractéristique hydraulique (coefficient de rugosité très faible) ;

Les diamètres de PEHD varient entre 10 et 500 mm. L'épaisseur est variable en fonction de la pression de service :

- ✓ 4 bars : Diamètre intérieur de 46 à 460 mm.
- ✓ 6 bars : Diamètre intérieur de 21 à 443 mm.

✓ 10 bars : Diamètre intérieur de 6 à 410 mm.

✓ 16 bars : Diamètre intérieur de 18 à 90 mm.

V.7.2. Organes accessoires des réseaux

Pour assurer un bon fonctionnement du réseau de distribution, faciliter sa gestion et son exploitation, il doit être équipé de vannes, ventouses, vidanges, réducteurs de pression, pièces spéciales (coudes, tés, cônes,...), appareils hydrauliques (bouches et poteaux d'incendie, branchements particuliers) [12].

V.7.2.1. Vannes

On distingue:

✓ Les robinets vannes à opercule

Ils sont des appareils de sectionnement qui doivent être complètement ouverts ou fermés. Leur encombrement est considérable.

✓ Vannes papillon

Les vannes papillon peuvent servir aussi bien pour le sectionnement que pour le réglage des débits. Elles sont légères et d'un encombrement réduit, le couple de manœuvre est faible.

✓ Clapet de non-retour

Ils sont destinés à empêcher la circulation en retour. Leur emploi est général dans les stations de pompage où ils sont souvent disposés à la sortie même des pompes, entre celles-ci et les robinets de sectionnement. On en trouve également sur les canalisations de distribution.

Les différents types de vanne sont illustrés dans la figure (V.3) suivante :

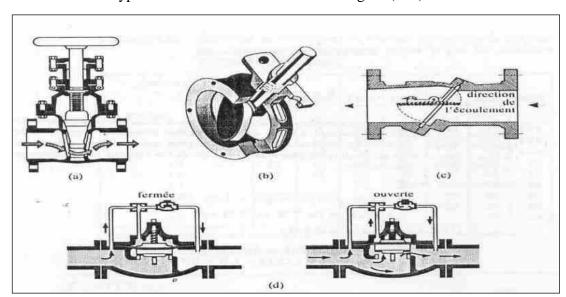


Figure V.3 : Différents type de vannes : a) robinet-vanne, b) robinet à papillon, c) vanne à clapet de non-retour, d) vanne de réduction de pression

V.7.2.2. Ventouse

Une accumulation d'air peut avoir lieu aux points hauts d'une conduite. La poche d'air provoque les perturbations suivantes qu'il convient d'éviter :

- ✓ Pertes de charge et diminution des pressions ;
- ✓ Réduction de la section ;
- ✓ Arrêt des débits ;
- ✓ Coups de bélier.

L'évacuation de l'air peut s'effectuer par une ventouse (manuelle ou automatique). Les différents types de ventouse sont données dans la figure (V.4) ci-après [12] :

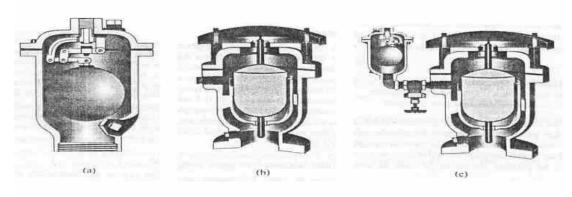


Figure V.4 : *Types de ventouses : a) ventouse à petites quantités d'air, b) ventouse à grandes quantités d'air, c) ventouse universelle*

V.7.2.3. Vidange

Les vidanges sont des robinets placés aux points bas des canalisations afin de permettre leur vidange en cas d'intervention.

V.7.2.4. Réducteur de pression

Les réducteurs de pression sont destinés à maintenir un réseau à une pression de sortie réduite et sensiblement constante en écoulement comme sans débit. Ils garantissent confort et sécurité.

V.8.3. Pièces spéciales

On appelle pièces spéciales les pièces de raccordement qui permettent de réaliser toutes les dispositions. Elles sont fabriquées en fonte. Elles comportent des emboîtements ou des brides permettant de réaliser divers montages. Ces pièces sont normalisées et l'on distingue :

- ✓ Les coudes ;
- ✓ Les tés ;
- ✓ Les cônes ;
- ✓ Les manchons :
- ✓ Les bouts d'extrémité bride-emboitement ou bride-uni.

V.8.4. Appareils hydrauliques

V.8.4.1. Bouches et poteaux d'incendies

Leur diamètre est normalisé à 100 mm. Ils sont destinés à assurer la protection contre l'incendie. Ils sont alimentés par des conduites de même diamètre doivent assurer un débit minimal de 17 l/s sous une pression de 1 bar. Un schéma d'une bouche d'incendie est illustré dans la figure (V.6) ci-après [12] :

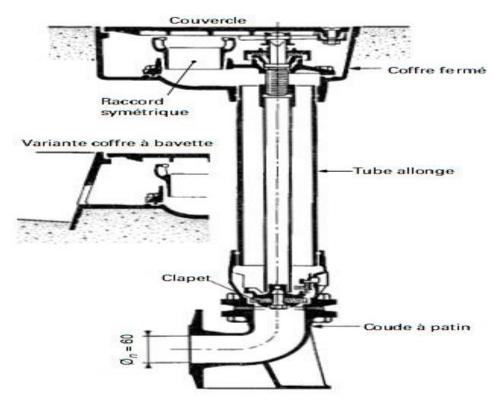


Figure V.5 : Schéma d'une bouche d'incendie et de lavage

V.8.4.2. Branchements particuliers

Un branchement est un « petit ouvrage » qui moyennant un piquage sur la canalisation de distribution permet de desservir un abonné. Il doit assurer plusieurs fonctions [12] :

- ✓ Piquage (dérivation);
- ✓ Arrêt (extérieur de l'immeuble) ;
- ✓ Robinet d'arrêt (intérieur) à l'immeuble ;
- ✓ Comptage.

V.8.4.3. Mesure du débit

On considère la mesure de débit moyen par l'intermédiaire des compteurs. Ces derniers permettent de mesurer un débit moyen. Il y a plusieurs types de compteurs disponibles sur le marché, on distingue [12] :

- ✓ Les compteurs de volume ;
- ✓ Les compteurs de vitesse ;
- ✓ Les compteurs à hélice (Woltmann);
- ✓ Les compteurs proportionnels.

En ce qui concerne la vérification des compteurs, il existe deux sortes de vérification :

- ✓ La vérification dite « primitive ».
- ✓ La vérification sur place.

V.8.5. Mode de pose des conduites

Pour des mesures de sécurité et de commodité, les conduites seront toutes enterrées afin d'éviter l'encombrement des voies de communication ou leur écrasement par les charges trop lourdes. Ce qui évitera du coup le réchauffement de l'eau et l'ensoleillement des conduites qui pourrait leur être préjudiciable. On aura des tranchées de dimensions suivantes [13] :

$$H_{\min} \ge D_{\text{ext}} + 0.5 \text{ m}$$

$$L_{\min} \ge D_{\text{ext}} + 0.4 \text{ m}$$
(V.1)
$$(V.2)$$

Avec:

▲ H_{min}: Profondeur minimale de la tranchée (m);

▲ L_{min}: Largeur minimale de la tranchée (m);

▲ D_{ext} : Diamètre extérieur de la conduite (m).

La pose de la conduite en tranchée est donnée dans la figure (V.7) ci-dessous :

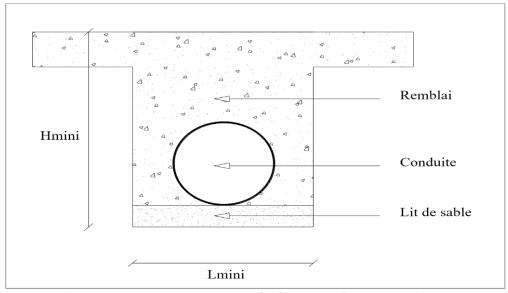


Figure V.6 : Coupe transversale d'une conduite enterrée

V.8.5.1. Précaution de pose

Une couche de sable de 10 cm sera posée au fond du trou avant la pose de la conduite. Un essai de pression confirmera l'étanchéité et la stabilité des conduites avant le remblai. Puis on procèdera au nettoyage et à la désinfection des canalisations [13]:

Les conduites seront lavées intérieurement au moyen de chasses d'eau ou autres procédés adéquats. Ces lavages seront répétés, si nécessaire, afin que la turbidité de l'eau soit inférieure au maximum admis par les normes et règlements en vigueur pour la qualité des eaux destinées à la consommation humaine.

V.9. Calcul Hydraulique

V.9.1. Débit de pointe

Le débit de pointe (Q_P) représente la consommation maximale horaire, avec lequel on fait le dimensionnement et l'analyse de comportement du réseau de distribution. Il se calcul suivant la formule ci-dessous :

$$\mathbf{Q}_{P} = \mathbf{K}_{\text{Max,H}} \times \mathbf{Q}_{\text{Moy,H}} \tag{V.3}$$

Avec:

Arr Q_P: Débit de pointe (m³/h);

Arr Q_{mov,H}: Débit maximal journalier (m³/j);

▲ K_{Max H}: coefficient de variation maximale horaire de la consommation.

On aura donc:

 $Q_P = 342,35 \text{ m}^3/\text{h}$

 $Q_P = 95,10 \text{ l/s}$

V.9.2. Débit Spécifique

Il quantifie la quantité d'eau consommée par mètre linéaire le long des conduites de distribution pendant une seconde. Ce débit est défini comme étant le rapport entre le débit pointe et la somme des longueurs de tous les tronçons. Il se calcul comme suit :

$$\mathbf{Q}_{\mathrm{sp}} = \frac{\mathbf{Qp}}{\sum \mathbf{L}} \tag{V.4}$$

Avec:

▲ Q_{sp}: Débit spécifique (1/s/m);

▲ ΣL : Somme des longueurs des tronçons du réseau (m).

V.9.3. Débit de route

C'est le débit supposé être consommé linéairement le long d'une conduite assurant une route où un service mixte. Pour une conduite de longueur L_i , il est donné par la relation suivante :

$$\mathbf{Q_r} = \mathbf{Q_{sp}} \times \mathbf{L_i} \tag{V.5}$$

Avec:

Arr Q_r: Débit route (l/s);

▲ L_i: Longueur du tronçon concerné (m).

V.9.4. Débit aux nœuds

Le débit au nœud est celui qui est concentré à chaque point de jonction des conduites du réseau, il doit être déterminé à partir de la relation suivante :

$$\mathbf{Q_{ni}} = \mathbf{Q_{ci}} + \mathbf{0.5} \sum \mathbf{Q_{ri}} \tag{V.6}$$

Avec:

▲ Q_{ni}: Débit au nœud « i » en (l/s);

Arr Arr

▲ Q_{ci}: Débit concentré au nœud « i » en (l/s).

Dans notre cas le débit concentré au nœud « i » est nul.

V.9.5. Pertes de charge

Dans un liquide réel, l'écoulement s'accompagne de chocs et de frottements. Ces chocs et glissements absorbent une partie de l'énergie mécanique et la convertissent en énergie calorifique, dissipée dans la masse liquide et le milieu environnant, et non récupérable. Cette conversion partielle de l'énergie mécanique en énergie calorifique se traduit par une diminution de la charge au cours de l'écoulement. Cette diminution de la charge est dite "perte de charge".

V.9.5.1. Pertes de charge linéaire

Les pertes de charge linéaires sont directement proportionnelles au carré de la vitesse du liquide dans le tuyau et à la longueur du tuyau. Elles sont inversement proportionnelles au diamètre du tuyau. En toute généralité, on peut donc écrire :

$$\Delta \mathbf{H}_{L} = \frac{\lambda}{\mathbf{D}} \times \frac{\mathbf{V}^{2}}{2 g} \times \mathbf{L}_{C} \tag{V.7}$$

Avec:

▲ ΔH_L: Perte de charge linéaire (m);

▲ L_C: Longueur de la conduite (m);

▲ D : Diamètre de la canalisation (m) ;

▲ V: Vitesse moyenne du liquide dans la conduite (m/s);

▲ g : Accélération de la pesanteur (m/s²) ;

★ λ: Coefficient de perte de charge, qu'est en fonction de la rugosité de conduite et régime l'écoulement. Afin de déterminer λ on utilise la formule de COLEBROOK- WHITE suivante :

$$\frac{1}{\sqrt{\lambda}} = -2\log \times \left(\frac{K}{3,71 \times D} + \frac{2,51}{Re \times \sqrt{\lambda}}\right) \tag{V.8}$$

Avec:

▲ K: Rugosité de la conduite en (mm);

▲ R_e: Nombre de Reynolds.

Pour les conduites en PEHD:

 $^{\bot}$ K = 0,01mm si D≤ 200 mm,

K = 0.02 mm si D > 200 mm.

Le nombre de Reynolds donné par la formule suivante :

$$\mathbf{R}_{\mathbf{e}} = \frac{\mathbf{V} \times \mathbf{D}}{\mathbf{v}} \tag{V.9}$$

v : Viscosité cinématique de l'eau, donnée par la formule de stockes ci-dessous :

$$v = \frac{0.0178}{1 + 0.0337 \times t + 0.000221 \times t^2}$$
 (V.10)

À $t = 10^{\circ}\text{C}$: v = 0, 0131 STOCKES = 1, 31 × 10⁻⁶ m²/s; À $t = 20^{\circ}\text{C}$: v = 0, 01 STOCKES = 1, 00 × 10⁻⁶ m²/s;

À $t = 30^{\circ}$ C: v = 0.008 STOCKES = 0, 0.08×10^{-6} m²/s;

V.9.5.2. Pertes de charge singulière

Contrairement aux pertes de charge linéaires, les pertes de charge singulières se produisent à des endroits précis de la canalisation. Elles sont dues à des accidents locaux tels que courbes, branchements, changements de section, vannes non complètement ouvertes...etc.

Ces pertes de charge sont estimées à 10% des pertes de charge linéaire, se calculent par une relation de la forme :

$$\Delta \mathbf{H_s} = \mathbf{0.1} \times \Delta \mathbf{H_L} \tag{V.11}$$

Avec: $\Delta H_s = 0.1 \times \Delta H_L$

 \triangle ΔH_s : Perte de charge singulière (m).

V.9.5.3. pertes de charge totale

Elles présentent la somme des pertes de charge linéaire et singulière, pour chaque conduite de longueur L, donné par la formule suivante :

$$\Delta \mathbf{H}_{\mathrm{T}} = \mathbf{1}, \mathbf{10} \times \Delta \mathbf{H}_{\mathrm{L}} \tag{V.12}$$

$$\Delta \mathbf{H}_{\mathrm{T}} = \mathbf{1}, \mathbf{10} \times \frac{\lambda}{D} \times \frac{V^{2}}{2 \, a} \times \mathbf{L}_{\mathrm{C}}$$
 (V.13)

Avec:

 \triangle ΔH_T : Perte de charge totales.

Les résultats des différents débits sont représentés dans le tableau (V.1) ci-après :

| N° des | N° de | Longueur | $O_{\rm o}$ (1/s/m) | Qr (l/s) | Q _n (l/s) | |
|--------|---------|--------------|-------------------------|------------------|----------------------|--|
| Nœuds | Tronçon | (m) | Q _{sp} (l/s/m) | Q r (1/8) | | |
| | 1-R | 1074 | | 8,945 | | |
| 1 | 1-2 | 13 | | 0,108 | 5,251 | |
| | 1-4 | 174 | | 1,449 | | |
| | 2-1 | 13 | | 0,108 | | |
| 2 | 2-3 | 115 | | 0,958 | 1,174 | |
| | 2-10 | 154 | | 1,283 | | |
| 3 | 3-2 | 115 | | 0,958 | 0,479 | |
| | 4-1 | 174 | | 1,449 | | |
| 4 | 4-5 | 11 | | 0,092 | 0,991 | |
| | 4-7 | 53 | | 0,441 | | |
| | 5-4 | 11 | 0,00833 | 0,092 | | |
| 5 | 5-71 | 135 | | 1,124 | 1,158 | |
| | 5-6 | 132 | | 1,099 | , | |
| 6 | 6-5 | 132 | | 1,099 | 0,550 | |
| | 7-4 | 53 | | 0,441 | | |
| 7 | 7-8 | 90 | | 0,750 | 1,428 | |
| | 7-9 | 200 | | 1,666 | | |
| 8 | 8-7 | 90 | | 0,750 | 0,375 | |
| 9 | 9-7 | 200 | | 1,666 | 0,833 | |
| | 10-2 | 154 | | 1,283 | | |
| 10 | 10-15 | 154 | | 1,283 | 2,461 | |
| | 10-11 | 283 | | 2,357 | | |

Tableau V.1: Débits en route et les débits aux nœuds

Les différents résultats du calcul sont présents dans l'Annexe 4.

V.10. Apport informatique

Afin de faciliter le travail de calcul, on opte à l'utilisation de logiciel EPANET, qui nous permet de trouver des solutions optimales.

V.11. Présentation du logiciel EPANET

EPANET est un logiciel de simulation du comportement hydraulique et qualitatif de l'eau sur de longues durées dans les réseaux sous pression. EPANET calcule le débit dans chaque tuyau, la pression chaque nœud, le niveau de l'eau dans les réservoirs, et la concentration en substances chimiques dans les différentes parties du réseau, au cours d'une durée de simulation divisée en plusieurs étapes. [14]

Ce logiciel contient un moteur de calcul hydraulique moderne ayant les caractéristiques suivantes :

- → La taille du réseau étudié est illimitée ;
- + Pour calculer les pertes de charge dues à la friction, il dispose des formules de Hazen-Williams, Darcy-Weisbach, et Chézy-Manning;
- + Il inclut les pertes de charge singulières aux coudes et aux tés ;
- + Il peut modéliser des pompes à vitesse fixe ou variable ;
- + Il peut calculer l'énergie consommée par une pompe et son coût ;
- + Il peut modéliser différents types de vannes, comme des clapets anti-retour, des vannes de contrôle de pression ou débits, des vannes d'arrêt, etc.

- + Les réservoirs peuvent avoir des formes variées (le diamètre peut varier avec la hauteur).
- + Il peut y avoir différentes catégories de demandes aux nœuds, chacune avec une modulation propre ;
- → Le fonctionnement de station de pompage peut être piloté par des commandes simples, (heures de marche/arrêt en fonction du niveau d'un réservoir) ou des commandes élaborées plus complexes.

V.12. Composants physiques d'EPANET

EPANET modélise un système de distribution d'eau comme un ensemble d'arcs reliés aux nœuds. Les arcs représentent des tuyaux, des pompes, et des vannes de contrôle. Les nœuds représentent des nœuds de demande, des réservoirs et des bâches. La figure (V.7) ci-dessous indique les liaisons entre les différents objets formant le réseau. (Annexe 5)

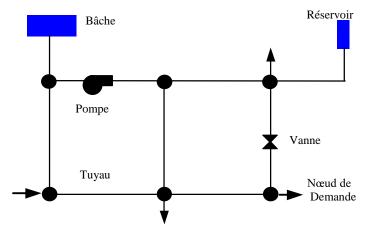


Figure V.7 : Composants physiques d'un système de distribution d'eau

V.13. Simulation du réseau

Après la saisie des données du réseau, on lance la simulation. Le logiciel analyse le comportement de réseau et détermine les différentes grandeurs hydrauliques. Les principaux résultats de la simulation sont résumés dans les tableaux (V.2) et (V.3) ci-dessous :

| N° de Nœuds | Altitude (m) | Demande (l/s) | Charge (m) | Pression (m) |
|-------------|--------------|---------------|------------|--------------|
| 1 | 115,23 | 5,25 | 174,92 | 59,69 |
| 2 | 115,12 | 1,17 | 174,9 | 59,78 |
| 3 | 118,09 | 0,48 | 173,14 | 55,05 |
| 4 | 105,87 | 0,99 | 174,12 | 68,25 |
| 5 | 105,74 | 1,16 | 174,09 | 68,35 |
| 6 | 106,60 | 0,55 | 171,52 | 64,92 |
| 7 | 106,92 | 1,43 | 173,47 | 66,55 |
| 8 | 108,56 | 0,38 | 170,56 | 62 |
| 9 | 110,70 | 0,83 | 170,69 | 59,99 |
| 10 | 118,94 | 2,46 | 174,62 | 55,68 |
| 11 | 135,71 | 1,5 | 172,09 | 36,38 |
| 12 | 130,93 | 0,57 | 169,18 | 38,25 |

Tableau V.2 : Etat des nœuds du réseau cas de pointe

Les différents résultats obtenus pour les autres nœuds sont présente dans l'Annexe 6.

Tuyau 13

Tuyau 14

Tuyau 15

Tuyau 16

67

409

154

127

Perte de Longueur Dextérieur **Débits** Vitesse **Tronçon** charge (m/s)(m) (mm) (1/s)(m/Km)Tuyau 1 1074 400 90,92 0,72 1,01 Tuyau 2 13 315 67,19 0,86 1,85 Tuyau 3 115 32 0,48 15,25 0,6 Tuyau 4 174 160 18,48 0,92 4,58 14,85 3,08 Tuyau 5 11 0,74 160 Tuyau 6 132 19,48 32 0,55 0,68 53 63 2,64 12,27 Tuyau 7 0,85 Tuyau 8 90 25 0,38 0,76 32,35 200 Tuyau 9 40 13,94 0,83 0,66 315 Tuyau 10 154 65,54 0,84 1,76 Tuyau 11 283 90 0,9 8,95 5,76 Tuyau 12 32 0,57 0,71 21,08 138

Tableau V.3 : Etat des conduites du réseau cas de pointe

Les différents résultats obtenus pour les arcs sont présenté dans l'Annexe 7.

75

50

315

32

Les figures (V.8) et (V.9) ci-dessous, illustrent les pressions dans les nœuds et les vitesses d'écoulement dans les tuyaux.

3,69

1,7

57,32

0,53

0,83

0,87

0,74

0,66

9,66

17,07

1,38

18,18

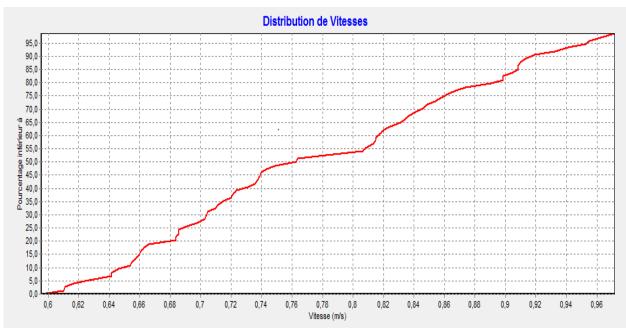


Figure V.8: Distribution de vitesse

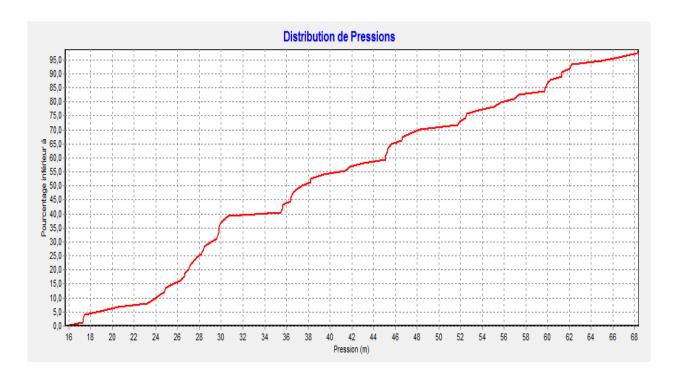


Figure V.9 : Distribution de pression

La modélisation du réseau est illustrée dans la figure (V.10) ci-dessous :

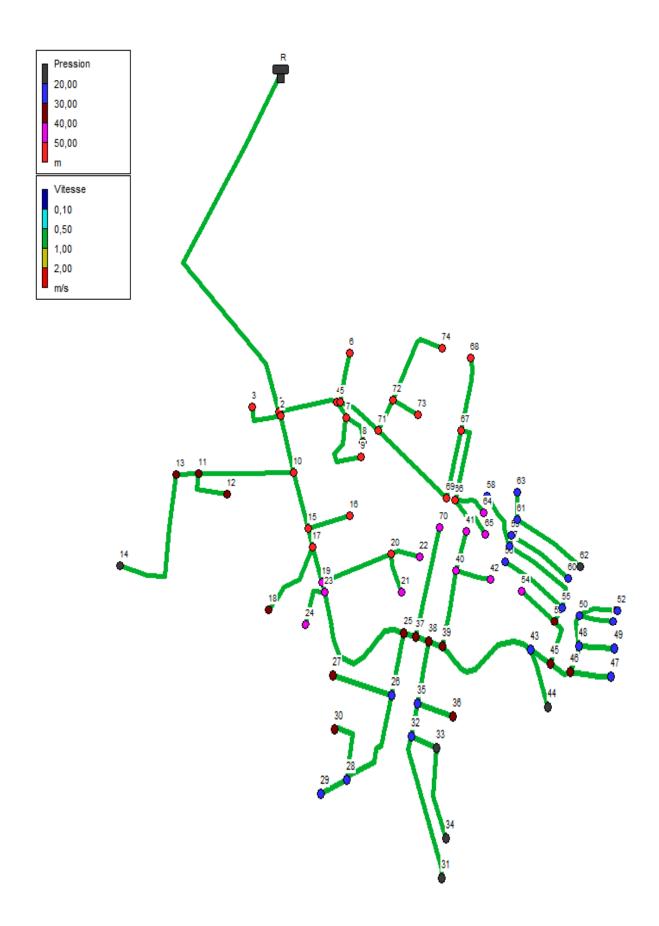


Figure V.10 : Simulation du réseau de distribution cas de pointe

V.14. Résultats de la simulation cas de pointe

D'après les résultats représentés ci-dessus, on remarque que les pressions dans tous les nœuds sont dans la fourchette $[15 \div 68]$ m, et la pression 68 m peut être tolérée puisqu'on utilise le PEHD de PN10 où la conduite peut supporter à une pression de 100 m.

Les vitesses dans les arcs sont acceptables, elles sont comprises entre (0,5 et 1) m/s

Les diamètres des conduites du réseau sont imposés par la simulation pour aboutir à des vitesses acceptables, les diamètres trouvés varient entre 25 et 400 mm.

V.15. Cas de pointe + incendie

Dans ce cas, le calcul se fait de la même manière que le cas précédent mais seulement on doit s'assurer que le débit d'incendie donné par le réservoir (17 l/s) se trouve au nœud : $N^{\circ}25$

Donc:

18

 $Q_{n 25} = 2,319 + 17 = 19,319 \text{ l/s}$

V.15.1. Les critères d'emplacement de poteau d'incendie

L'emplacement de poteau d'incendie se fait en respectant les critères suivants :

- ✓ Le débit de fonctionnement d'un poteau d'incendie doit être égal à 17 l/s pour une durée de 2 heures :
- ✓ La pression fournie doit être supérieure à 1 bar ;
- ✓ La distance maximale entre deux poteaux d'incendie est 400 m;
- ✓ Le diamètre de la conduite d'alimentation du poteau d'incendie doit être supérieur à 100 mm.

V.15.2. L'état du réseau après la simulation

130,36

L'état du réseau après la simulation (cas de pointe + incendie) est représenté dans les tableaux (V.4) et (V.5) ci-après :

| N° de Nœuds | Altitude (m) | Demande (l/s) | Charge (m) | Pression (m) |
|-------------|--------------|---------------|------------|--------------|
| 1 | 115,23 | 5,25 | 174,52 | 59,29 |
| 2 | 115,12 | 1,17 | 174,48 | 59,36 |
| 3 | 118,09 | 0,48 | 172,73 | 54,64 |
| 4 | 105,87 | 0,99 | 173,72 | 67,85 |
| 5 | 105,74 | 1,16 | 173,69 | 67,95 |
| 6 | 106,6 | 0,55 | 171,12 | 64,52 |
| 7 | 106,92 | 1,43 | 173,07 | 66,15 |
| 8 | 108,56 | 0,38 | 170,16 | 61,6 |
| 9 | 110,7 | 0,83 | 170,28 | 59,58 |
| 10 | 118,94 | 2,46 | 174,07 | 55,13 |
| 11 | 135,71 | 1,5 | 171,54 | 35,83 |
| 12 | 130,93 | 0,57 | 168,63 | 37,7 |
| 13 | 135,04 | 1,98 | 170,89 | 35,85 |
| 14 | 148,77 | 1,7 | 163,9 | 15,13 |
| 15 | 121,84 | 1,37 | 173,73 | 51,89 |
| 16 | 118,45 | 0,53 | 171,42 | 52,97 |
| 17 | 122,4 | 2,27 | 173,62 | 51,22 |

1,67

167,06

Tableau V.4 : Etat des nœuds du réseau cas de pointe + incendie

36,7

N° de Nœuds Altitude (m) Demande (l/s) Charge (m) Pression (m) 19 126,71 1,42 173,44 46,73 20 120,04 1,71 170,98 50,94 21 125,85 0,44 166,41 40,56 22 124,05 0,36 168,34 44,29 23 127,63 2,22 173,39 45,76 24 132,67 0,52 171,23 38,56 171,52 **25** 137,5 19,32 34,02

Tableau V.4 : Etat des nœuds du réseau cas de pointe + incendie (suite et fin)

Les différents résultats obtenus pour les autres nœuds sont présenté dans l'Annexe 8.

Tableau V.5 : *Etat des arcs du réseau cas de pointe + incendie*

| Tronçon | Longueur (m) | Dextérieur (mm) | Débits (l/s) | Vitesse (m/s) | Perte de charge (m/Km) |
|----------|--------------|--------------------|-----------------|------------------|------------------------------|
| Tuyau 1 | 1074 | 400 | 107,92 | 0,86 | 1,38 |
| Tuyau 2 | 13 | 315 | 84,19 | 1,08 | 2,8 |
| Tuyau 3 | 115 | 32 | 0,48 | 0,6 | 15,25 |
| Tuyau 4 | 174 | 160 | 18,48 | 0,92 | 4,58 |
| Tuyau 5 | 11 | 160 | 14,85 | 0,74 | 3,08 |
| Tuyau 6 | 132 | 32 | 0,55 | 0,68 | 19,48 |
| Tuyau 7 | 53 | 63 | 2,64 | 0,85 | 12,27 |
| Tuyau 8 | 90 | 25 | 0,38 | 0,76 | 32,35 |
| Tuyau 9 | 200 | 40 | 0,83 | 0,66 | 13,94 |
| Tuyau 10 | 154 | 315 | 82,54 | 1,06 | 2,7 |
| Tuyau 11 | 283 | 90 | 5,76 | 0,9 | 8,95 |
| Tuyau 12 | 138 | 32 | 0,57 | 0,71 | 21,08 |
| Tuyau 13 | 67 | 75 | 3,69 | 0,83 | 9,66 |
| Tuyau 14 | 409 | 50 | 1,7 | 0,87 | 17,07 |
| Tuyau 15 | 154 | 315 | 74,32 | 0,95 | 2,22 |
| Tuyau 16 | 127 | 32 | 0,53 | 0,66 | 18,18 |
| Tuyau 17 | 49 | 315 | 72,42 | 0,93 | 2,12 |
| Tuyau 18 | 400 | 50 | 1,67 | 0,85 | 16,41 |
| Tuyau 19 | 95 | 315 | 68,49 | 0,88 | 1,91 |
| Tuyau 20 | 218 | 63 | 2,51 | 0,81 | 11,27 |
| Tuyau 21 | 106 | 25 | 0,44 | 0,9 | 43,14 |
| Tuyau 22 | 87 | 25 | 0,36 | 0,74 | 30,39 |
| Tuyau 23 | 28 | 315 | 64,55 | 0,83 | 1,72 |
| Tuyau 24 | 124 | 32 | 0,52 | 0,64 | 17,4 |
| Tuyau 25 | 381 | 250 | 61,82 | 1,26 | 4,91 |

Les différents résultats obtenus pour les autres arcs sont présenté dans l'Annexe 9.

Le schéma du réseau après la simulation est présenté dans la figure (V.11) ci-dessous :

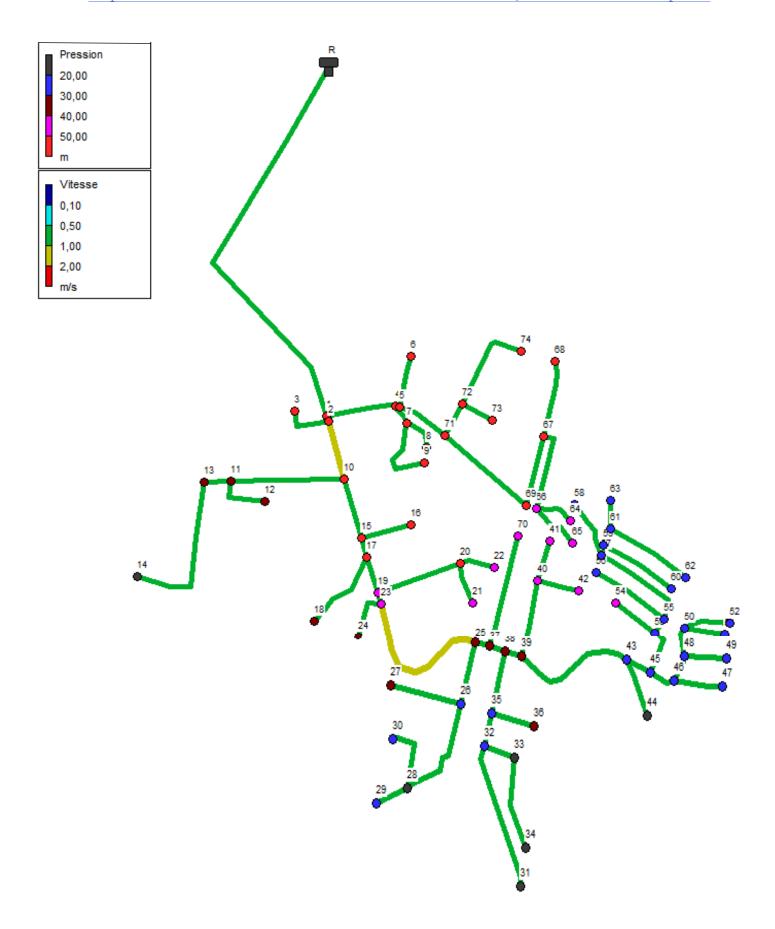


Figure V.11 : Etat du réseau après la simulation cas de pointe + incendie

V.16. Résultats de la simulation cas de pointe + incendie

D'après les résultats représentés ci-dessus, on remarque que les pressions dans tous les nœuds sont dans la fourchette $[15 \div 68]$ m, et la pression 68 m peut être tolérée puisqu'on utilise le PEHD de PN10 où la conduite peut supporter une pression de 100 m.

Les vitesses dans les arcs sont acceptables, elles sont comprises entre (0,5 et 1,5) m/s

Les diamètres des conduites du réseau sont imposés par la simulation pour aboutir à des vitesses acceptables, les diamètres trouvés varient entre 25 et 400 mm.

Conclusion

A travers ce chapitre nous avons dimensionné le réseau de distribution en utilisant le logiciel EPANET. La simulation du réseau à travers ce logiciel, nous a permis de dégager les différents diamètres susceptibles d'assurer un bon fonctionnement du réseau ; en assurant des pressions acceptables dans tous les nœuds. Pour les vitesses, nous avons obtenu des valeurs qui se situent entre la marge de 0,5 à 1,5 m/s.

Le réseau de distribution sera réalisé avec de PEHD de PN 10 bars, sur un linéaire total de 11419 m, où les diamètres des conduites varient entre 25 et 400 mm.

Chapitre VI: Réseau d'assainissement d'eaux usées

Introduction

La conception hydraulique des réseaux d'assainissement constitue une étape clé puis qu'elle conditionne le bon fonctionnement du ces derniers, de manière durable. Ses objectifs principaux sont :

- D'anticiper au mieux les éventuelles extensions du réseau en amont ;
- ➤ D'appliquer les conditions d'auto-curage (vitesse minimale et donc pente minimale) permettant d'éviter les obstructions, la formation d'H₂S et leurs conséquences ;
- D'éviter les mises en charge et les débordements en assurant la protection du milieu contre la pollution selon sa sensibilité.

La conception du réseau doit en effet être telle que le milieu récepteur soit protégé contre le dépassement de sa capacité d'autoépuration. Elle doit prendre en considération les aspects physique, chimique, biochimique, bactériologique, visuel et olfactif [15].

Nous avons vu dans le chapitre III que l'ensemble des collecteurs des eaux d'assainissement de notre zone d'étude en l'occurrence, LARBATACHE basse se jettent dans 2 points de rejets principaux, l'un est situé au lotissement TAKMILIA et l'autre au quartier NOUADER II, ces derniers se jettent sur l'oued EL HAMIZ qui traverse la zone étude.

Notre but dans cette partie de notre travail est de concevoir un réseau d'assainissement adéquat capable de drainer les eaux usées de notre zone d'étude, aussi par le biais de ce dernier, acheminer les eaux polluantes vers des bassins de décantation avant leur rejet dans le milieu naturel.

VI.1. Généralités

VI.1.1. Définition d'un système de collecte d'eau usée

Un système de collecte est un système de canalisations qui recueille et achemine les eaux urbaines résiduaires composées des eaux usées et des eaux de pluie. Un système de collecte comprend également tous les équipements nécessaires au bon fonctionnement du réseau d'assainissement : déversoir d'orage, bassin de rétention...etc [16].

L'établissement d'un réseau d'assainissement d'une agglomération doit répondre à deux préoccupations, à savoir :

- Assurer une évacuation correcte des eaux pluviales de manière à empêcher la submersion des zones urbanisées,
- Assurer l'élimination des eaux usées ménagères et des eaux vannes.

VI.1.2. Systèmes d'évacuation

On distingue Quatre systèmes d'évacuation :

VI.1.2.1. Systèmes fondamentaux

On distingue:

* Système unitaire

L'évacuation de l'ensemble des eaux usées et pluviales est assurée par un seul réseau généralement pourvu de déversoirs d'orages permettant en cas d'orage le rejet direct, par surverse, d'une partie des eaux dans le milieu naturel.

Avantage: Peu coûteux économiquement.

Inconvénient: contamination des eaux pluviales par les eaux usées ce qui génère un débit à traiter trop élevé, d'où l'importance de la taille de la station d'épuration. Ceci a également l'inconvénient de compliquer le fonctionnement de la station en matière de variation de débit. Pour pallier à ce problème, on peut prévoir des déversoirs d'orages qui font transiter un flot suffisamment dilué et le rejettent dans une rivière sans inconvénient majeur.

Système séparatif

Il consiste à réserver un réseau à l'évacuation des eaux usées domestiques (eaux vannes et eaux ménagères) et sous certaines réserves de certains effluents industriels alors que l'évacuation de toutes les eaux météoriques (eaux pluviales) est assurée par un autre réseau.

Avantage: Permet de diminuer la taille de la station d'épuration.

Inconvénient: Double réseau, ceci est économiquement une solution coûteuse.

Système mixte

On appelle communément système mixte, un réseau constitué suivant les zones en partie d'un système unitaire et d'un système séparatif.

VI.1.2.2. Systèmes Pseudo séparatif

L'usage a prévalu de désigner sous ce vocable des réseaux séparatifs où le réseau d'eaux usées peut recevoir certaines eaux pluviales provenant des propriétés riveraines.

VI.1.2.3. Système composite

C'est une variante du système séparatif qui prévoit, grâce à divers aménagements, une dérivation partielle des eaux les plus polluées du réseau pluvial vers le réseau d'eaux usées en vue de leur traitement.

VI.1.2.4. Systèmes spéciaux

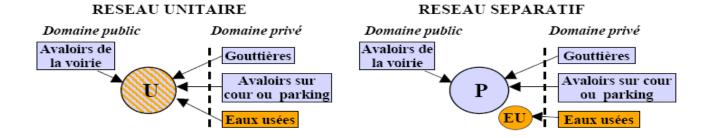
Système sous pression sur la totalité du parcours :

Le réseau fonctionne en charge de façon permanente sur la totalité du parcours.

Système sous dépression :

Le transport de l'effluent s'effectue par mise des canalisations en dépression.

La figure (VI.1) ci-dessous représente les différents systèmes d'assainissement



RESEAU PSEUDO SEPARATIF

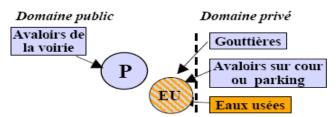


Figure VI.1 : Schémas des différents systèmes d'assainissement

VI.1.3. Schémas types des réseaux d'évacuation

Bien que les réseaux d'évacuation revêtent des dispositions très diverses selon les systèmes choisi, leur schéma se rapproche le plus souvent de l'un des cinq types décrits ci-après (Figure VI.3) :

VI.1.3.1. Schéma perpendiculaire au cours d'eau

C'est souvent celui des villes ou communes rurales qui ne se préoccupent que de l'évacuation par les voies les plus économiques et les plus rapides sans avoir un souci d'un assainissement efficace des eaux rejetées.

VI.1.3.2. Schéma type « collecteur latéral »

Ce schéma oblige parfois à prévoir des stations de relèvement.

VI.1.3.3. Schéma type « collecteur transversal »

Ce schéma permet de reporter par simple gravité l'ensemble des effluents plus loin à l'aval par rapport au schéma précédent.

VI.1.3.4. Schéma type « par zones étagées »

Ce schéma s'apparente au schéma précédent. Le collecteur bas qui doit souvent faire l'objet de relèvement, se trouve soulagé des apports des bassins dominants qui peuvent être évacués gravitairement.

VI.1.3.5. Schéma type « centre collecteur unique » et le schéma type radial

Selon que le réseau converge vers un ou plusieurs points bas où l'on peut reprendre l'effluent pour le relever, on utilise ce type de schéma.

VI.1.4. Différents types de réseaux

On distingue deux types de réseaux, ramifiés ou maillés.

Les réseaux d'assainissement appartiennent généralement au type « ramifié » ce qui est le cas des schémas ci-avant.

En variante, on peut concevoir un réseau de type « maillé » semblable à celui des réseaux d'eau potable. En effet, ce réseau « maillé » permet dans certaines zones urbaines d'obtenir de meilleures conditions d'écoulement, d'auto-curage, de gestion des fortes pluies et d'entretien.

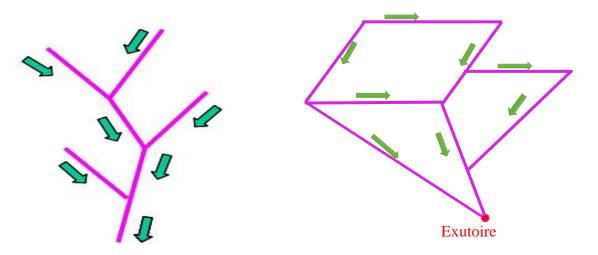


Figure VI.2 : Réseau ramifié

Figure VI.3 : Réseau maillé

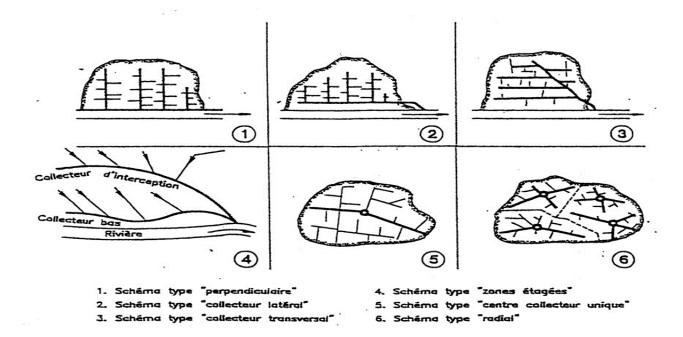


Figure VI.4 : Schémas types des réseaux d'évacuation

VI.1.5. Critères de conception et de dimensionnement du réseau d'assainissement

Le but de l'assainissement est d'évacuer les déchets sans porter préjudice au milieu récepteur. Il s'agit de protéger l'environnement où les écosystèmes contre toute dégradation. En effet les effluents urbains rejetés sont pollués et si des mesures techniques ne sont pas prises, les cours d'eau, les nappes d'eau souterraines, l'air...etc. peuvent subir des conséquences négatives. Du point de vue sanitaire, les réseaux d'assainissement devront assurer :

- L'évacuation rapide des matières fécales hors de l'habitat ;
- Le transport des eaux usées dans des conditions d'hygiène satisfaisante.

La conception d'un réseau d'assainissement se porte sur le :

- Choix du mode d'assainissement ;
- Choix du type de réseau ;
- Localisation des points de rejets ;
- > Type et implantation des ouvrages de stockage ;
- > Implantation des ouvrages de traitement ;
- > Tracé en plan du réseau ;
- > Dimensionnement.

VI.1.6. Facteurs influençant la conception d'un projet d'assainissement

Les divers facteurs influençant la conception d'un projet peuvent se répartir en 4 classes :

- 1. Les données naturelles du site (pente, lithologie...etc.),
- 2. Les données relatives aux agglomérations existantes (population, taux de branchement...),
- 3. Les données relatives au développement urbanistique (plan directeur d'aménagements homologués),
- 4. Les données propres à l'assainissement. (Diamètre des canalisations, tracé des collecteurs, emplacement des regards, choix de l'exutoire...etc.).

VI.1.7. Composition de l'effluent urbain

L'effluent urbain se compose de la manière suivante :

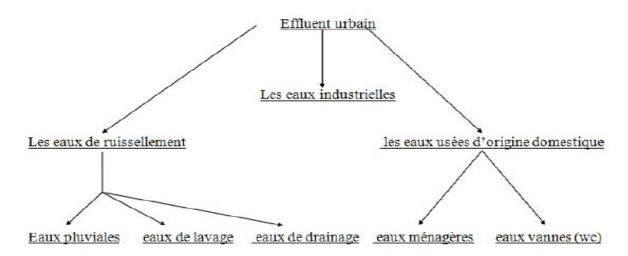


Figure VI.5 : Répartition schématique de la composition de l'effluent urbain

VI.2. Dimensionnement du réseau

VI.2.1. Calcul des débits

Les débits d'eaux usées à considérer dans l'étude des réseaux d'assainissement correspondent essentiellement aux pointes actuelles et/ou futures qui conditionnent la détermination des sections des canalisations en système séparatif et, dans certains cas, en système unitaire, en veillant à respecter les conditions d'auto-curage. L'estimation des débits n'est pratiquement nécessaire que dans le corps des réseaux. Les canalisations disposées en tête des réseaux (les limites inférieures des diamètres étant fixées à 200 mm en système séparatif d'eau usée et à 300 mm en système unitaire pour éviter les risques d'obstruction) sont surabondantes pour l'écoulement des débits.

D'une manière systématique il conviendra d'apprécier, à partir des données relatives à l'alimentation en eau de l'agglomération ou du secteur industriel, le débit qui parviendra au réseau étudié au jour de la plus forte consommation de l'année en distinguant les eaux usées domestiques des eaux usées industrielles dont les caractéristiques peuvent être très différentes. Afin de limiter à un minimum les erreurs de raccordement (eaux claires parasites et inversions de branchement) les autorités organisatrices se doivent de vérifier systématiquement si les ouvrages d'assainissement raccordés aux réseaux publics sont bien conformes aux dispositions règlementaires.

VI.2.1.1. Débit moyen d'eaux usées domestiques

Le débit moyen journalier (Q_m) de rejet d'eaux usées domestiques d'une zone homogène peut être évalué en prenant compte la consommation d'eau par habitant et par vingt-quatre heures correspondant aux plus fortes consommations journalières de l'année estimées ou calculées à partir des volumes d'eau vendus. Il est à noter que l'eau consommée tant par les usagers que par les services publics ne parvient pas en totalité au réseau ; l'eau d'arrosage des jardins et plantations est vouée à l'infiltration dans le sol ou à l'évaporation dans l'atmosphère, l'eau de lavage des espaces publics est recueillie dans les ouvrages pluviaux ou dans les ouvrages unitaires grossissant le débit de temps sec.

Cette consommation moyenne (C_m) , toutes sources confondues, dépend du type d'activités. Les valeurs suivantes sont généralement employées :

- ➤ Zones de logements : de 100 à 150 l/j/personne ;
- > Zones de bureaux : de 30 à 75 l/j/personne ;

> Zones d'activités (artisanat, commerce) : de 70 à 130 l/j/personne.

Le débit moyen d'eaux usées domestiques est exprimé par la formule suivante :

$$Q_{edm} = \frac{C_m(1-Pf)N_h}{86400}$$
 (VI.1)

Où:

lacksquare Q_{edm} : Débit moyen journalier d'eaux usées domestiques en (l/s) ;

 \leftarrow C_m: Consommation moyenne en eau en (1/h/j);

Arr P_f: Pertes futurs en eau (30%);

▲ N_h: Nombre d'habitants.

VI.2.1.2. Débits maximaux ou de pointe

Pour l'évaluation des débits maximaux, on partira des débits moyens calculés précédemment. Le débit à prendre en compte en un point donné du réseau (dénommé point de calcul ou nœud) pour un projet, est une valeur maximale appelée débit de pointe \mathbf{Q}_p . Il est calculé à partir du débit moyen journalier \mathbf{Q}_{edm} multiplié par un coefficient de pointe \mathbf{C}_p . Ce coefficient correspond à la variation de débit entre le jour et la nuit par rapport à la moyenne.

Ce coefficient de pointe est largement influencé par la consommation, le nombre de raccordements et le temps d'écoulement dans le réseau qui dépend en particulier de sa longueur. Le coefficient de pointe qui est compris entre 1,5 (en corps de réseau) et 4 (en tête) peut être évalué selon la formule empirique :

$$C_p = 1, 5 + \frac{2.5}{\sqrt{Q_{edm}}}$$
 (VI.2)

Avec:

 $1, 5 \le C_p \le 4$

Au final, nous avons donc:

$$Q_{p,u} = C_p \times Q_{edm} \tag{VI.3}$$

Où:

▲ Q_{P,u}: Débit de pointe d'eaux usées rejetées en (l/s) ;

▲ Cp : Coefficient de pointe.

VI.2.1.3. Débit des sous bassins

Après avoir découpé la zone d'étude en sous bassins, le débit correspondant à chacun de ces derniers est déterminé en fonction du nombre de logements de chaque sous bassin, de la densité d'habitant par logement, de la dotation en eau potable et des pertes dans le réseau. On peut donc l'exprimer sous la formule suivante :

$$Q_{SB} = \frac{C_m(1-P)N_{LSB} \times D_h}{86400}$$
 (VI.4)

Où:

▲ Q_{SB}: Débit moyen journalier d'eaux usées domestiques par sous bassin en (l/s);

▲ N_{LSB}: Nombre de logement par sous bassin;

▲ D_h: Densité d'habitant par logement.

Pour l'évaluation de la population future nous utilisons l'équation (I.1).

VI.2.1.4. Débit de route

C'est le débit acheminé par l'ensemble des canalisations du réseau d'assainissement, il est obtenu en divisant le débit du sous bassin en question par la somme des longueurs de canalisation constituant ce dernier.

$$Q_R = \frac{Q_{SB}}{\sum L_i} \tag{VI.5}$$

Avec:

Arr Q_R: Débit de route du sous bassin en (l/s)

▲ Q_{SB}: Débit moyen journalier d'eaux usées domestiques par sous bassin en (l/s);

 $ightharpoonup \Sigma L_i$: Somme des longueurs des canalisations du sous bassin en (m).

Pour chaque tronçon de conduite le débit de route est obtenu en multipliant sa longueur par le débit de route du sous bassin :

$$Q_{r,i} = Q_R \times L_i \tag{VI.6}$$

Avec:

▲ Q_{r.i}: Débit de route du tronçon « i » d'eau usée en (l/s) ;

Arr L_i: Longueur du tronçon « i » (m).

VI.2.1.5. Débit moyen entrant

C'est le débit d'eaux usées entrant au nœud « N » ou au regard « R », la quantité d'eau usée entrante peut englobée plusieurs tronçon acheminant cette dernière au même point donnée par la formule suivante :

$$Q_{me.N} = \sum Q_{r.i} \tag{VI.7}$$

Où:

ightharpoonup $Q_{me.N}$: Débit moyen entrant au nœud « N » (l/s);

 $ightharpoonup Q_{r,i}$: La somme des débits de route entrant au nœud « N ».

VI.2.1.6. Débit moyen sortant

Il est défini comme étant la somme du débit moyen entrant au nœud « N » et le débit du tronçon « i ». Il donne par la formule suivante

$$Q_{ms,N} = Q_{me,N} + Q_{r,i} \tag{VI.8}$$

Avec:

Arr Q_{ms,N}: Débit moyen sortant du nœud « N » (1/s).

VI.2.1.7. Débit de pointe entrant

Il est défini par la formule ci-dessous :

$$Q_{P.E} = C_{pe} \times Q_{me.N} \tag{VI.9}$$

Où:

▲ Q_{P.E}: Débit de pointe entrant en (l/s) ;

▲ C_{pe}: Coefficient de pointe entrant défini par la formule :

$$C_{pe} = 1,5 + \frac{2,5}{\sqrt{Q_{me.N}}}$$
 (VI.10)

On a:

$$1,5 \leq C_{pe} \leq 4$$

VI.2.1.8. Débit de pointe sortant

Il est défini par la formule ci-dessous :

$$Q_{P.S} = C_{ps} \times Q_{ms.N} \tag{VI.11}$$

Où:

▲ Q_{P.S}: Débit de pointe sortant en (l/s);

▲ C_{ps}: Coefficient de pointe sortant défini par la formule :

$$C_{ps} = 1,5 + \frac{2,5}{\sqrt{Q_{ms.N}}}$$
 (VI.12)

On a:

$$1,5 \leq C_p \leq 4$$

VI.2.1.9. Débit de pointe au tronçon

C'est la moyenne du débit de pointe entrant et le débit de pointe sortant au nœud, il est défini comme suit :

$$Q_{P,i} = (Q_{P,E} + Q_{P,S})/2$$
 (VI.13)

Où:

▲ Q_{p,i}: Débit de pointe de tronçons « i » en (l/s).

VI.2.2. Conception du réseau d'assainissement

L'assainissement d'une agglomération est un problème trop complexe pour se prêter à une solution uniforme et relever de règles rigides.

Il est commandé par de nombreux facteurs qui peuvent conduire à des conclusions contradictoires entre lesquelles un compromis est à dégager. Les facteurs essentiels pouvant influencés la conception d'un projet d'assainissement sont :

VI.2.2.1. Données naturelles du site

Ces données conrnent:

a) Pluviometre de la regien

Ce parametre doit etre en compte dans le cas de dimensionnement des reseaux d'assainissement unitaire vu le debit important des eaux pluviales qui rentre dans le calcul des sections des canalisation.

b) Topographie

Elle est imposée et son rôle est essentiel. En effet comme il s'agit d'evacuer des eaux aussi rapidement que possible pour éviter les dépôts, l'evacuation sera d'autant plus aisée que le terrain présentera des pentes plus importantes. L'évacuation rapide et continue de tous les déchets fermentescible des canalisation d'eaux usées implique une pente minimum. Pour les ouvrage unitaire ou pluviaux la pente minimum acceptable supérieure la précédente est celle qui devrait permettre l'entrainement des sable pour des débits pluviaux atteints fréquemment. En zones plates ces conditions entrainent d'amont en aval un approfondissement coûteux des ouvrages relayé eventuellement par un relèvement systematique de l'effluent qui préente le double inconvénient d'engendrer des coûts important d'exploitation et de subordonner la desserte à l'emploi de moyens mécaniques.

c) Hydrographie et le regime des nappes souterraines

A l'aval de tout réseau d'assainissement, l'effluent , quel qu'il soit , atteint un millieu récepteur, au besion après un trajet à ciel ouvert dans la cas des eaux pluviales ou via des conduites souterraine pour les eaux usées doméstiques. Ce millieu est constitué normalement, soit par les voies et cours d'eau plus ou moins importants, soit par les étangs ou les lacs, soit par la mer, soit par le sol (épandage). Le rejet dans les étangs ou les lacs peut eventuellement accélérer leur eutrophisation. Il est donc souhaitable de rechercher, dans toute la mesure du possible, une solution comportant la mise en place d'un collecteur de ceinture qui rejettera les effluents traités en aval du lac ou de l'étang.

d) Géologie

pour les ouvrages importants et ceux qui doivent être exécutés en souterrain, une étude géotechnique de la structure des terrains doit etre faite pour tout site susceptible de recevoir des ouvrages importants d'assainissement, notamment des émissaires gravitaires, dont le profil en long conduit à l'adoption de profondeurs locales importantes pour le passage sous des buttes. D'importantes économies pourront résulter du choix d'un profil en long permettant d'éviter les terrains difficiles.

VI.2.2.2. Données relatives au développement futur de l'agglomération

ce développement est néssairement aléatoire et ne peut être prévu avec quelque précisionque s'il est plus ou moins étroitemetn subordonné à une volonté d'urbainisme. Or, comme c'est le cas pour l'ensemble des équipement d'infrastructure, l'assainissement doit précéder l'apparition des besoins qu'entraîne l'urbanisation. Il est donc particulierement indispensable que le développement des réseaux d'assainissement et les phases successives de l'épuration des eaux soient étroitement intégrées dans la planiphication.

VI.2.3. Tracé et conception du réseau d'assainissement separatif d'eaux usées de LARBATACHE basse

Notre zone d'étude LARABATCHE basse se caractérise par deux paties topographique distinctes, au nord le relief du terrain est généralement plat, par contre au sud ce dernier est légerement accidenté séparé par des zones plates. Dans la partie nord le tracer du réseau d'assainissement nous a conduit a adopter des profondeurs plus ou moins importantes vu la nature plate du terrain, néanmoins nous avons pû acheminer les eaux usées de cette parties vers deux exutoires et points de rejets situés à proximité du oued CHAABA qui traversse notre zone d'étude à plusieurs endroits. Dans la partie sud nous avons rencontrés des contre pentes importantes, pour remédier à la situation, nous avons procédé à la conception d'un réseau d'assainissement ayant plusieurs points de rejet, ces derniers se jettent sur le même oued CHAABA qui lui-même se jette sur oued EL HAMIZ.

Après le traçer des canalisation d'assainissement d'eaux usées sur AUTOCAD 2008 en utilisant l'option polylignes, nous avons obtenus sept points de rejets, tous se jettant sur l'oued CHAABA traverssant la zone d'étude (voir planche N°1 en Annexe).

Le découpage en sous bassins de la zone d'étude s'est fait en fonction des points de rejts. 7 sous bassins ont été dégagés, l'estimation de la population et des rejets d'eaux usées sont représentés dans le tableau (VI.1) ci-desssous :

| Sous bassins | Nombre de logements | Densité d'habitation | nombre d'habitan ts | Nbre d'habitant à l'horizon de 25 ans | dotation l/hab/j | pertes (%) | QsB (futur) (l/s) |
|-----------------------|---------------------|-------------------------|---------------------------|--|---------------------|------------|-------------------------|
| S_1 | 34 | 7 | 238 | 410 | 150 | 30 | 0,50 |
| S_2 | 37 | 7 | 259 | 446 | 150 | 30 | 0,54 |
| S ₃ | 84 | 7 | 588 | 1013 | 150 | 30 | 1,23 |
| S ₄ | 418 | 7 | 2928 | 5045 | 150 | 30 | 6,13 |
| S ₅ | 208 | 7 | 1456 | 2509 | 150 | 30 | 3,05 |
| S ₆ | 215 | 7 | 1506 | 2595 | 150 | 30 | 3,15 |
| S ₇ | 171 | 7 | 1197 | 2062 | 150 | 30 | 2,51 |

Tableau VI.1 : Estimation du débit moyen futur d'eau usées de LARBATACHE basse

On voit bien que le sous bassin 4 présente un débit important et ce, vu l'importance du nombre d'habitant qu'il collecte.

VI.2.3.1. Description du réseau d'assainissement projeté

Dans cette partie de notre étude, nous allons procéder au dimensionnement d'un réseau d'assainissement d'eaux usées, ce dernier collectera et acheminera les eaux usées domestiques

vers des points de rejets spécifiques constitués de bassins de décantation. Les caractéristiques de notre réseau sont :

- ▲ Le matériau choisi pour nos canalisations est le bêton vu son faible coût ;
- Après découpage de la zone d'étude et en tenant compte des point de rejet, de la topographie du terrain et de la répartition des habitations nous avons obtenus 7 sous bassins :
- ▲ Le réseau est constitué de 46 collecteurs.

VI.2.3.2. Profil en long et pentes des canalisations

Le profil en long d'une voie est défini par une succession de droites dont on connaît les rampes ou les pentes ainsi que certaines côtes indispensables pour fixer leur position. On raccorde ces droites par des courbes dont les rayons sont fonction des conditions de circulation admises. Le profil en long suit, dans toute la mesure du possible le terrain naturel, dans le cas contraire, la route sera en remblai (au-dessus du terrain naturel) ou en déblai (en dessous du terrain naturel). Pour les voies urbaines, le profil en long diffère assez peu du profil d'une route de rase campagne, mais il est soumis à des contraintes plus sévères car il doit assurer notamment un écoulement correct des eaux de ruissellement et une desserte correcte des propriétés riveraines. Les pentes maximales doivent être limitées à 12 %. Les pentes minimales sont à limiter à 0,20 % [17].

Les profils en long de la zone d'étude ont été réalisés avec le logiciel COVADIS qui est un logiciel complet, simple et interactif de topographie et de conception VRD, il garantit une approche globale ainsi une maîtrise totale de tous les projets d'aménagements. Après avoir tracé les conduites sous AUTOCAD en forme de polylignes nous avons procédé à la conversion de ces dernières en conduite d'assainissement en utilisant le pavé conception VRD de COVADIS (voir planche N°2 en annexe).

Le profil en long des conduites est ainsi déterminé pour chaque tronçon des 7 sous bassins, et par le biais de celui-ci on obtiendra les distances, les distances cumulées et les pentes canalisations. Ci-dessous un exemple de la détermination des caractéristiques principales du sous bassin 1 :

Tableau VI.2 : Caractéristiques des canalisations du sous bassin S₁

| | 1 ^{er} Collecteur | | | | | | | | |
|--------------|----------------------------|------------------------------|-----------------------------|-------------------------------|---------------------------------------|---|--|--------------------------------|-----------|
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (ml) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite (m) | profondeur du regard (m) | Pente (%) |
| R146 | - | - | - | 156,38 | 154,98 | - | 154,98 | 1,40 | - |
| R147 | R146- R147 | 50,97 | 50,97 | 152,61 | 151,21 | 154,98 | 151,21 | 1,40 | 7,39 |
| R148 | R147- R148 | 47,27 | 98,24 | 149,18 | 147,78 | 151,21 | 147,78 | 1,40 | 7,25 |
| R149 | R148- R149 | 55,67 | 153,92 | 144,48 | 143,08 | 147,78 | 143,08 | 1,40 | 8,44 |

Tableau VI.2 : Caractéristiques des canalisations du sous bassin S_1 (suite et fin)

| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (ml) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite | cote radier avale de la conduite | profondeur du regard (m) | Pente (%) | |
|-------------------------------|-----------------------------|------------------------------|-----------------------------|-------------------------------|---------------------------------------|--|--|--------------------------------|-----------|--|
| R150 | R149- R150 | 18,42 | 172,33 | 143,27 | 141,87 | (m) 143,08 | (m) 141,87 | 1,40 | 6,56 | |
| R151 | R150- R151 | 48,06 | 220,39 | 139,22 | 137,82 | 141,87 | 137,82 | 1,40 | 8,44 | |
| R152 | R151- R152 | 49,40 | 269,79 | 135,77 | 134,47 | 137,82 | 134,47 | 1,30 | 6,76 | |
| R153 | R152- R153 | 30,73 | 300,52 | 135,18 | 133,88 | 134,47 | 133,88 | 1,30 | 1,94 | |
| | 2 ^{ème} Collecteur | | | | | | | | | |
| R154 | - | - | - | 143,56 | 142,11 | - | 142,11 | 1,45 | - | |
| R155 | R154- R155 | 43,17 | 43,17 | 137,35 | 135,90 | 142,11 | 135,90 | 1,45 | 14,38 | |
| R156 | R155- R156 | 9,20 | 52,37 | 136,14 | 134,74 | 135,90 | 134,74 | 1,40 | 12,59 | |
| R153 | R156- R153 | 12,49 | 64,86 | 135,18 | 133,88 | 134,74 | 133,88 | 1,30 | 6,93 | |
| | 3 ^{ème} Collecteur | | | | | | | | | |
| R153 | - | - | - | 135,18 | 133,88 | - | 133,88 | 1,30 | - | |
| BDC- 1- | R153- BDC-1- | 3,14 | 3,14 | 134,70 | 133,40 | 133,88 | 133,40 | 1,30 | 15,04 | |
| Longu eur Totale (m) | 368,52 | | | | | | | | | |

Ainsi les caractéristiques des conduites des sept sous bassins sont représentés dans l'Annexe 10

VI.2.3.3. Détermination des diamètres des conduites

La détermination des diamètres des canalisations se fait à l'aide de l'abaque de BAZIN, ce dernier représente les débits en fonction des pentes des canalisations dans le cas des réseaux séparatifs, le point d'intersection du débit et la pente, nous donne directement le diamètre à adopter pour notre conduite.

Le tracé de la conduite étant établit, les profils en long des canalisations de notre réseau aussi réalisés (Annexe 10). Un exemple de calcul de diamètre du sous bassin S_1 est représenté dans le tableau (VI.3) :

| N° de regard | Li (m) | Qr Unitaire l/s | Q _{r.i} route (l/s) | Qme.N Qms.N (l/s) | Cpe Cps | QPE QPS (l/s) | Q _P (l/s) | I (m/m) | Diamètre (mm) |
|--------------------|-----------|--------------------|------------------------------------|-------------------------|------------|------------------|----------------------|------------|------------------|
| R 146 | 50,97 | 0,001352 | 0,069 | 0 | 0 | 0 | 0,138 | 0,074 | 200 |
| R 147 | 30,97 | 0,001332 | 0,009 | 0,068925 | 4 | 0,275701 | 0,138 | 0,074 | 200 |
| R 147 | 47,27 | 0,001352 | 0,064 | 0,068925 | 4 | 0,275701 | 0,404 | 0,070 | 200 |
| R 148 | 47,27 | 0,001332 | 0,004 | 0,132847 | 4 | 0,531389 | 0,404 | 0,070 | 200 |
| R 148 | 55,67 | 0,001352 | 0,075 | 0,132847 | 4 | 0,531389 | 0,682 | 0,080 | 200 |
| R 149 | 33,07 | 0,001332 | 0,073 | 0,208128 | 4 | 0,832512 | 0,682 | 0,080 | 200 |
| R 149 | 18,42 | 0,001352 | 0,025 | 0,208128 | 4 | 0,832512 | 0,882 | 0,070 | 200 |
| R 150 | 10,42 | 0,001332 | 0,023 | 0,233037 | 4 | 0,932148 | 0,882 | 0,070 | 200 |
| R 150 | 48,06 | 0,001352 | 0,065 | 0,233037 | 4 | 0,932148 | 1,062 | 0,080 | 200 |
| R 151 | 46,00 | 0,001332 | 0,003 | 0,298027 | 4 | 1,192108 | 1,002 | 0,080 | 200 |
| R 151 | 49,40 | 0,001352 | 0,067 | 0,298027 | 4 | 1,192108 | 1,326 | 0,070 | 200 |
| R 152 | 49,40 | 0,001332 | 0,007 | 0,364829 | 4 | 1,459317 | 1,320 | 0,070 | 200 |
| R 152 | 30,73 | 0,001352 | 0,042 | 0,364829 | 4 | 1,459317 | 1,542 | 0,020 | 200 |
| R 153 | 30,73 | 0,001332 | 0,042 | 0,406385 | 4 | 1,625538 | 1,342 | 0,020 | 200 |
| R 154 | 43,17 | 0,001352 | 0,058 | 0,000000 | 4 | 0,000000 | 0,117 | 0,140 | 200 |
| R 155 | 43,17 | 0,001332 | 0,038 | 0,058378 | 4 | 0,233510 | 0,117 | 0,140 | 200 |
| R 155 | 9,20 | 0,001352 | 0,012 | 0,058378 | 4 | 0,233510 | 0,258 | 0,130 | 200 |
| R 156 | 9,20 | 0,001332 | 0,012 | 0,070818 | 4 | 0,283274 | 0,238 | 0,130 | 200 |
| R 156 | 12,49 | 0,001352 | 0,017 | 0,070818 | 4 | 0,283274 | 0,317 | 0,070 | 200 |
| R 153 | 12,49 | 0,001332 | 0,017 | 0,087708 | 4 | 0,350833 | 0,317 | 0,070 | 200 |
| R 153 | | | | 0,494093 | 4 | 1,976372 | | | |
| BDC- | 3,14 | 0,001352 | 0,004 | 0,498339 | 4 | 1,993356 | 1,985 | 0,150 | 200 |

Tableau VI.3: Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S₁

D'après ce tableau on remarque bien que le diamètre des conduites ne dépasse pas les 200 mm, et ce, suite au faible débit de pointe de nos tronçon.

VI.2.3.4. Vérification des conditions d'auto curage

Dans le cas des réseaux d'eaux usées en système séparatif, où l'on ne bénéficie aucunement des chasses pluviales, il faut prendre en compte les conditions suivantes :

❖ A pleine ou à demi-section, un tuyau circulaire doit assurer une vitesse d'écoulement de 0,70 m/s ;

$$V \ge 0.7 \text{ m/s} \text{ pour } H = \frac{1}{2} \emptyset$$

Où:

▲ Ø : Diamètre de la conduite (m) ;

▲ H: hauteur d'eaux usées dans la conduite (m).

Pour un remplissage égal aux 2/10 du diamètre, la vitesse d'écoulement doit être au moins égale à 0,3 m/s et ce, pour éviter d'éventuel dépôt dans la canalisation.

$$V \ge 0.3$$
 m/s pour $H = \frac{2}{10} \emptyset$

❖ La hauteur de remplissage doit être supérieure ou égale au $(\frac{2}{10})$ du diamètre pour un débit correspondant à (Q_{min})

$$\mathbf{H} = \mathbf{r}_{\mathbf{H}} \times \mathbf{\emptyset} \ge \frac{2}{10} \mathbf{\emptyset}$$

Pour:

$$\mathbf{Q} = \mathbf{Q}_{\min} = \mathbf{Q}_{SB} - \frac{Q_{SB}}{\sum L_i} \times \frac{L_i}{2}$$
 (VI.14)

D'où: $r_H \ge 0.2$

Avec:

▲ Q_{SB futur}: Débit d'eaux usées futur du sous bassin ;

 $ightharpoonup \Sigma L_i$: La somme des longueurs de sous bassin (m) ;

▲ L_i: La longueur du tronçon « i » (m).

a) Détermination des coefficients r_H et r_V à partir de l'abaque de MANNING

On détermine d'abord le débit à pleine section Q_{ps} pour les pentes supérieures à 10 % à l'aide de la formule suivante :

$$\mathbf{Q_{ps}} = \frac{0.3117}{0.012} \times \emptyset^{\frac{8}{3}} \times \sqrt{\mathbf{I}}$$
 (VI.15)

Avec:

Arr Q_{ps}: Débit à pleine section (m³/s);

▲ Ø: Diamètre normalisé (m);

▲ I : Pente du tronçon (%).

On détermine ensuite la vitesse à pleine section qui est donnée par :

$$V_{ps} = \frac{4 \times Q_{ps}}{\pi \times \emptyset^2} \tag{VI.16}$$

Avec:

Arr V_{ps}: Vitesse à pleine section (m/s);

Arr Q_{ps}: Débit à pleine section (m³/s).

On détermine le débit minimal Q_{min} donné par la formule de la 3^{èmé} condition d'auto-curage :

Le rapport des débits (r₀) est calculé ensuite à l'aide de la formule suivante :

$$r_Q = \frac{q_{min}}{q_{ps}} \tag{VI.17}$$

Avec:

▲ r_O: Rapport de débit ;

▲ Q_{min}: Débit minimal en (l/s).

En utilisant l'abaque de Manning, on détermine le rapport des vitesses (r_v).

La vitesse effective (V) sera calculée après avec la formule ci-dessous :

$$Ve = r_V \times V_{ps} \tag{VI.18}$$

Avec:

 \checkmark V_e: Vitesse effective (m/s);

▲ r_V: Rapport de vitesse.

Le rapport des hauteurs (r_H) s'exprime par la formule empirique suivante :

$$r_H = 0,4961 \, r_Q + 0,07861 \, r_Q^2 + 3,65128 \, r_Q^3 - 3,16149 \, r_Q^4$$

$$-0.0612 r_0^5$$
 (VI.19)

Avec:

▲ r_H: Rapport de hauteur.

b) Exemple de calcul

Conduite R146-R147 du sous bassin S1

Caractéristiques de la conduite R128-R129 sont :

$$L_{(R146-R147)} = 14,56 \text{ m}$$

$$I_{(R146-R147)} = 0,0739 \text{ m/m} = 7,39 \%$$

$$\emptyset = 200 \text{ mm}$$

Calcul du débit à pleine section (Qps) :

On a:

$$Q_{ps} = \frac{0.3117}{0.012} \times \emptyset^{\frac{8}{3}} \times \sqrt{I}$$
 (VI.20)

D'où:

$$Q_{ps} = 0$$
, 09659 $m^3/s = 96$, 59 $1/s$

$$V_{ps} = \frac{4 \times 0,09659}{3,14 \times 0,2^2}$$

$$V_{ps} = 3,076 \text{ m/s}$$

> Vérification de la 1ère condition

A partir de l'abaque de Manning:

Pour :
$$r_H = 0.5$$

On a :
$$r_V = 1.02$$

$$V = V_{ns} \times r_V = 3,076 \times 1,02$$

D'où:

V = 3.13 m/s > 0.7 m/s (Condition vérifiée)

➤ Vérification de la 2^{eme} condition

Pour : $r_H = 0.2$

On a : $r_V = 0.6$ (abaque de Manning)

$$V = V_{ps} \times r_V = 3,076 \times 0,6$$

D'où:

V = 1.84 m/s > 0.3 m/s (Condition vérifiée)

➤ Vérification de la 3^{eme} condition

Calcul de Q_{min (R128-R129)}

$$Q_{\min(R146-R147)} = Q_{SB1futur} - \left(\frac{Q_{SB1futur}}{\sum L_{(SB1)}} \times \frac{L_{(R146-R147)}}{2}\right)$$
(VI.21)

$$Q_{min(R146-R147)} = 0.498 - (\frac{0.498}{368.53} \times \frac{50.97}{2})$$

 Q_{min} (R146-R147) = 0, 4638 l/s

Calcul de r_Q:

$$r_{Q} = \frac{Q_{\min(R146-R147)}}{Q_{ps(R146-R147)}}$$
(VI.22)

$$r_Q = \frac{0,4638}{96,59} = 0,0048$$

Calcul de r_H:

$$r_H = (0,4961 \times 0,0048) + (0,07861 \times 0,0048^2) + (3,65128 \times 0,0048^3) - (3,16149 \times 0,0048^4) - 0,0612 \times 0,0048^5)$$
 (VI.23)

$$r_H = 0.00238 < 0.2$$
 (Condition non vérifiée)

L'ensemble des tronçons du sous bassin S_1 sont représentés dans le tableau (VI.4). Concernant les autres sous bassins, les résultats de la vérification des trois conditions d'autocurage sont représentés dans **l'Annexe 11**

Tableau VI.4 : Vérification des conditions d'auto-curage du sous bassin S_I

| | | | | | | | | | | condition | ıs d'autocu |
|------|-------|------|--------------|---------------|-----------|---------|----------|----------|---------------------|---------------------|-------------|
| | | Ø | One | One | Vps | Qmin | rv | rv | 1ère | 2ème | 3èı |
| (%) | L (m) | (mm) | Qps (l/s) | Qps (m3/s) | (m/s) | (l/s) | (rh=0,5) | (rh=0,2) | condition v(m/s) | condition v(m/s) | rq |
| ,39 | 50,97 | 200 | 96,59569 | 0,0966 | 3,076296 | 0,46388 | 1,02 | 0,6 | 3,1378219 | 1,8457776 | 0,0048023 |
| ,25 | 47,27 | 200 | 95,67634 | 0,0957 | 3,0470172 | 0,46638 | 1,02 | 0,6 | 3,1079575 | 1,8282103 | 0,0048746 |
| ,44 | 55,67 | 200 | 103,2302 | 0,1032 | 3,287586 | 0,4607 | 1,02 | 0,6 | 3,3533377 | 1,9725516 | 0,0044629 |
| ,56 | 18,42 | 200 | 91,00965 | 0,091 | 2,8983966 | 0,48589 | 1,02 | 0,6 | 2,9563646 | 1,739038 | 0,0053389 |
| ,44 | 48,06 | 200 | 103,2302 | 0,1032 | 3,287586 | 0,46585 | 1,02 | 0,6 | 3,3533377 | 1,9725516 | 0,0045128 |
| ,76 | 49,40 | 200 | 92,38658 | 0,0924 | 2,9422478 | 0,46495 | 1,02 | 0,6 | 3,0010927 | 1,7653487 | 0,0050326 |
| ,94 | 30,73 | 200 | 49,49216 | 0,0495 | 1,5761834 | 0,47756 | 1,02 | 0,6 | 1,6077071 | 0,9457101 | 0,0096493 |
| 4,38 | 43,17 | 200 | 134,7457 | 0,1347 | 4,2912651 | 0,46915 | 1,02 | 0,6 | 4,3770904 | 2,574759 | 0,0034818 |
| 2,59 | 9,20 | 200 | 126,0806 | 0,1261 | 4,0153071 | 0,49212 | 1,02 | 0,6 | 4,0956132 | 2,4091842 | 0,0039032 |
| ,93 | 12,49 | 200 | 93,54103 | 0,0935 | 2,9790138 | 0,4899 | 1,02 | 0,6 | 3,0385941 | 1,7874083 | 0,0052372 |
| 5,04 | 3,14 | 200 | 137,8033 | 0,1378 | 4,3886386 | 0,49622 | 1,02 | 0,6 | 4,4764113 | 2,6331831 | 0,0036009 |

VI.2.3.5. Discussion des résultats obtenus

Nous avons constaté que la troisième condition d'auto curage n'est pas vérifiée pour l'ensemble des sous bassins, par contre les deux premières conditions sont remplies. Pour remédier à la situation plusieurs solutions existent comme :

a) Hydro curage hydrodynamique

L'hydro curage consiste à nettoyer les canalisations à l'aide d'eau sous haute pression comprise entre 50 et 300 bars selon la nature des travaux à réaliser. Une buse spéciale est utilisée avec un jet avant central pour désagréger les boues et des jets latéraux dirigés vers l'arrière qui assurent l'évacuation de celles-ci et l'avancement de la tête. L'auto progression de la buse est de l'ordre de 80 mètre selon l'état d'engorgement et le diamètre de la canalisation

Le curage se poursuit jusqu'à ce que l'écoulement soit clair et sans saccades. Un curage se fait toujours de l'aval vers l'amont, l'entrainement des boues se fait jusqu'au regard aval ou l'on peut pomper.

b) Augmentation de la charge hydraulique dans les canalisations

Cette solution implique la réalisation de liaison entre les gouttières des habitations et le réseau d'assainissement, cela peut fonctionner en rajoutant le débit des eaux de pluie au débit faible d'eaux usées, et par ce biais on pourra augmenter la capacité d'auto-curage de la canalisation. L'inconvénient de cette méthode est qu'elle peut fonctionner qu'en période hivernale.

c) Implantation de réservoirs de chasse

Lorsqu'il n'est pas possible de procéder régulièrement au curage des canalisations par des matériels hydrauliques, il convient de disposer en tête du réseau des dispositifs de chasse susceptibles de pallier la déficience d'autocurage dudit réseau. A cet égard, il y a lieu de notre que que l'action dynamique de ces systèmes ne s'exerce que sur de faibles distances.

Lorsqu'on pourra prevoir que l'emportance des réseaux ne justifiera pas d'emplio de moyens modernes de curage, des reservoirs de chasse pourront etre admis dans les cas suivants :

Réseaux séparatifs ou pseudo-séparatifs :

en tête des antennes lorsque la pente est inférieure à 2 %;

réseaux unitaires :

en tête des antennes lorsque la pente est inférieure à 1 %;

- lorsqu'il n'y a pas de bouche d'égout avant le premier déversement d'eaux usées;
- dans les régions où l'absence de pluie est constante pendant plusieurs mois.

Leur fonctionnement sera de préférence automatique. Toutefois, en cas d'insuffisance de l'alimentation en eau, on devra prévoir la possibilité d'une manœuvre manuelle notamment à l'occasion d'opérations de curage. Leur capacité sera au minimum de 500 litres et le fonctionnement assuré deux fois par jour.

Il est à noter que l'eau des chasses constitue une lourde charge pour les collectivités et qu'elle peut être une sujétion supplémentaire pour le fonctionnement des petites stations d'épurations.

Pour notre cas, et pour pallier au manque d'entretien des réseaux d'assainissement on optera pour la troisième solution qui est l'implantation de réservoirs de chasse.

VI.2.4. Détermination du nombre de réservoirs de chasse à placer

Le nombre de réservoir de chasse à implanter sur tout notre réseau est déterminé par la formule suivante :

$$\mathbf{N}r = \frac{\sum L_i}{L_{max}} \tag{VI.24}$$

Avec:

▲ N_r: Nombre de réservoirs dans un sous bassin ;

 $ightharpoonup \Sigma L_i$: Somme des longueurs des tronçons du sous bassin (m);

▲ D_{max}: Distance maximale entre deux réservoirs de chasse (100 m).

Le tableau (VI.4) ci-dessous résume le nombre de réservoir de chasse dans chaque sous bassin :

Tableau VI.5 : Nombre de réservoirs de chasse par sous bassins

| N° de sous bassins | longueur | Nombre de réservoirs de chasse |
|--------------------|----------|--------------------------------|
| S_1 | 368,52 | 04 |
| S_2 | 269,99 | 03 |
| S_3 | 501,35 | 05 |
| S ₄ | 3408,48 | 34 |
| S_5 | 2847,83 | 28 |
| S_6 | 935,35 | 09 |
| S ₇ | 1285,57 | 13 |
| TOTAL | 9617,09 | 96 |

VI.2.4.1. Calcul de la capacité des réservoirs de chasse

La distance maximale entre deux réservoirs de chasse étant fixée à 100 m, la formule nous permettant de calculer la capacité d'un réservoir est comme suit :

Volume d'un réservoir de chasse = $\frac{1}{10}$ du volume à nettoyer.

On aura par suite:

$$V_R = \frac{1}{10} \times \frac{\pi \times \emptyset^2}{4} Dmax \qquad V_R = \frac{1}{10} \times \frac{\pi \times 0.2^2}{4} 100 \qquad (VI.25)$$

$$V_R = 3501$$

VI.2.4.2. Calcul de volume d'eau annuel nécessaire

Pour la détermination du volume annuel nécessaire à notre réservoir de chasse, nous utiliserons la formule suivante :

$$\mathbf{V_T} = \mathbf{Nr} \times \mathbf{V_R} \tag{VI.26}$$

Avec:

 $▲ V_T : Volume total en (L);$

Arr V_R: Capacité du réservoir de chasse en (m³).

Donc:

$$V_T = 96 \times 350 = 336001$$

La fréquence de fonctionnement des réservoirs est à fixer suivant la disponibilité de l'eau dans le réseau d'alimentation en eau potable. Dans notre cas on opte pour un fonctionnement journalier (1 fois par jour) on aura :

$$V_{R(annuel)} = 33600 \times 365$$
 $V_{R(annuel)} = 12264 m^3$

Conclusion

Après avoir tracé le réseau d'assainissement d'eaux usées de LARBATACHE basse, tout en respectant le relief du terrain pour avoir un écoulement gravitaire, le dimensionnement de ce dernier nous a conduit à un diamètre 200 pour l'ensemble des canalisations. Les eaux usées ont été drainées vers sept exutoires distincts composés de bassins de décantation se jetant sur l'oued CHAABA à différents endroits de la zone d'étude ce choix a été fait suivant la topographie de la région. Ceci diminuera la concentration de la pollution dans un seul endroit et ainsi l'impact sur l'environnement. Vu la non vérification de la troisième condition d'auto-curage, nous avons opté pour l'implantation de réservoirs de chasse à différents points du réseau, c'est la solution la plus adéquate vu le manque d'entretien et le mode d'exploitation des réseaux d'assainissement dans la localité.

Chapitre VII: Les Bassins de décantation

Introduction

Après avoir dimensionné le réseau d'assainissement d'eaux usées de la zone d'étude, on a procédé à l'évacuation de ces dernières vers des bassins de décantation. Chaque sous bassin résultant du découpage de la zone d'étude comporte un exutoire de réception du flux accumulé se déversant dans un bassin de décantation avant le rejet dans le milieu naturel qui est le cours d'eau existant. Dans cette partie de notre travail, nous allons procéder au dimensionnement des 07 bassins de décantation tout en respectant les débits d'eaux usées accumulées à chaque exutoire.

VII.1. Généralités

VII.1.1. Définition de la décantation

La décantation, procédé qu'on utilise dans pratiquement toutes les usines d'épuration et de traitement des eaux, a pour but d'éliminer les particules en suspension dont la densité est supérieure à celle de l'eau. Ces particules sont en général des particules de floc ou des particules résultant de la précipitation qui a lieu lors des traitements d'adoucissement ou d'élimination du fer et du manganèse. Les particules s'accumulent au fond du bassin de décantation d'où on les extrait périodiquement. L'eau clarifiée, située près de la surface, est dirigée vers l'unité de filtration [18].

VII.1.2. Les différents types de décantation

Selon la concentration en solide et la nature des particules (densité et forme), on distingue quatre types de décantation :

a) La décantation de particules discrètes

Les particules conservent leurs propriétés initiales (forme, dimension et densité) au cours de leur chute. La vitesse de chute est alors indépendante de la concentration en solide.

b) La décantation de particules floculantes

Ce type de décantation est caractérisé par l'agglomération des particules au cours de leur chute. Les propriétés physiques de ces particules (forme, dimension, densité et vitesse de chute) sont donc modifiées pendant le processus.

c) La décantation freinée

Ce type de décantation est caractérisé par une concentration élevée de particules, ce qui entraîne la formation d'une couche de particules et par conséquent, l'apparition d'une démarcation nette entre les solides décantés et le liquide surnageant.

d) La décantation en compression de boues

Les particules entrent en contact les unes avec les autres et reposent sur les couches inférieures. Etant donné que notre bassin de décantation est indépendant de celui de coagulation, nous supposerons que le régime laminaire du décanteur ne contribue plus à la floculation et que nous sommes dans le cas d'une décantation de particules discrètes.

VII.1.3. Principe de la décantation

Pour que la décantation puisse se faire correctement, il faut que la vitesse de l'eau soit inférieure à la vitesse de sédimentation des particules (Vs). La vitesse de l'eau est appelée charge hydraulique superficielle ou vitesse de Hazen (V_H) et permet de dimensionner les décanteurs :

Lorsque la vitesse de sédimentation des particules (Vs) est inférieure à la vitesse de Hazen (V_H), les particules ne sont pas sédimentées et partent avec l'eau vers la sortie.

Lorsque la vitesse de sédimentation des particules (Vs) est supérieure à la vitesse de Hazen (V_H), les particules sont piégées par le décanteur et s'accumulent au fond du bac.

Par ailleurs, il est important de préciser pour qu'une décantation particulaire soit efficace, l'écoulement de l'eau à l'intérieur du décanteur doit être laminaire. L'écoulement turbulent, utilisé dans les séparateurs à hydrocarbures, est à proscrire.

Il existe deux types de décantations, détaillés ci-après : la décantation statique (décanteurs horizontaux) et la décantation lamellaire (décanteurs lamellaires). Pour notre cas on va utiliser des décanteurs horizontaux vu leur facilité de réalisation et leur moindre coût [19].

VII.1.4. Les décanteurs horizontaux

Le décanteur horizontal est constitué d'une cuve parallélépipédique : l'eau chargée de MES pénètre à une extrémité et l'eau décantée ressort à l'autre suivant un écoulement horizontal. Elle nécessite une surface de bassin de décantation importante avec une vitesse de sédimentation généralement faible.

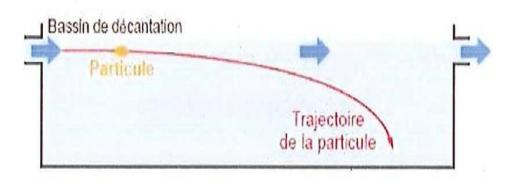


Figure VII.1 : Schéma d'un décanteur horizontal

Le principe de la décantation à flux horizontal est représenté de manière simplifiée par le modèle de Hazen. Selon ce modèle, une particule de vitesse de chute Vc décantant sur une hauteur H est retenue dans un bassin de longueur L et de surface horizontale S traversé par un débit Q si :

 $Vc \ge V_H$ avec V_H (vitesse de Hazen) = Q/S.

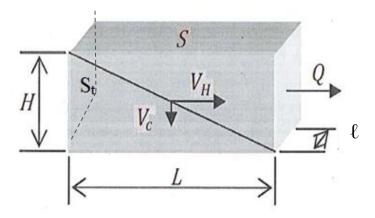


Figure VII.2 : Schéma d'un décanteur horizontal Théorie de Hazen

Théoriquement, l'efficacité d'un décanteur horizontal ne dépend que de sa vitesse de Hazen et non de sa hauteur ou de son temps de rétention (soit de 0,5 à 1,5 m/h). Cependant, les particules contenues dans l'eau floculée entrant dans le décanteur présentent toute une gamme de dimensions. Pendant leur parcours dans l'ouvrage les plus petites peuvent s'agglutiner entres elles, c'est le phénomène de coalescence. Leur taille, et donc la vitesse de sédimentation augmente avec le temps. La trajectoire devient de ce fait curviligne et l'efficacité de la décantation dépend donc aussi du temps de rétention.

VII.2. Dimensionnement des bassins de décantation

La particule, dans le décanteur, est animée par un mouvement uniforme dont le vecteur a pour composante horizontale (V_H) qui est la vitesse de l'eau dans le bassin, et pour composante verticale (V_C) la vitesse de chute (Figure VII.2).

Le dimensionnement du bassin de décantation repose sur la détermination de sa longueur (L), sa largeur (ℓ) et sa hauteur (H), de telle sorte que la condition de la décantation soit vérifiée. Les conditions de décantation se traduisent par :

Le temps de chute (T_C) < temps de séjour (T_{sej})

$$V_C = \frac{H}{T_C}$$

$$V_H = \frac{L}{T_{sej}}$$
 $T_C = \frac{H}{V_C}$

$$T_{sej} = \frac{L}{V_H}$$
(VII.1)

$$V_C = \frac{H}{T_C}$$
 \longrightarrow $T_C = \frac{H}{V_C}$ (VII.1)
$$V_H = \frac{L}{T_{sej}}$$
 \longrightarrow $T_{sej} = \frac{L}{V_H}$

On obtient donc:

$$\frac{H}{V_C} < \frac{L}{V_H}$$
 (VII.3)

Avec:

 \checkmark V_c: Vitesse de chute en (m/s);

▲ V_H: Vitesse de déplacement de l'eau dans le bassin en (m/s);

Arr T_c: Temps de chute en (mn);

Arr $T_{s\acute{e}i}$: Temps de séjour en (mn);

▲ L: Longueur du bassin en (m);

▲ H: Hauteur du bassin en (m).

Le temps de chute varie essentiellement de la taille des particules, le tableau (VII.1) cidessous résume divers temps de chute par mètre en fonction de la densité et de la taille des particules [20].

Tableau VII.1 : Temps de chute en fonction de la densité et du diamètre des particules

| Type de | Diamètre (mm) | Temps de chute | | | | | |
|----------------|------------------|-----------------|-----------------|----------------|--|--|--|
| particule | Diametre (iiiii) | Densité de 2,65 | Densité de 2,00 | Densité de 1,1 | | | |
| Gravier | 10,00 | 0,013 s | 0,02s | 0,20 s | | | |
| Sable grossier | 1,0 | 1,266 s | 2,09s | 20,90 s | | | |
| Sable fin | 0,1 | 126,66 s | 3,48 mn | 34,83 mn | | | |
| MES (E.U) | 0,01 | 3,52 h | 5,80 h | 58,00 h | | | |
| Bactéries | 0,001 | 14,65 j | 24,19 j | 241,9 J | | | |
| Colloïdales | 0,0001 | 4,12 a | 6,66 a | 66,59 a | | | |
| Colloïdales | 0,00001 | 412,2 a | 665,9 a | 6659 a | | | |
| Colloïdales | 0,000001 | 41222,7 a | 66590 a | 665905 a | | | |

A partir de tableau (VII.1), on peut tirer la vitesse de chute des matières en suspension contenues dans les eaux usées domestiques, pour des particules ayant un diamètre de 0,01 mm la vitesse de chute est de l'ordre de 0,02 m/h (t= 58 heure).

De la figure (VII.2) on a :

$$\mathbf{S}_{t} = \mathbf{H} \times \ell$$
 (VII.4)

Le débit est exprimé par :

$$Q = V_{H} \times S_{t}$$
 (VII.5)

Donc:

$$V_H = \frac{Q}{H \times \ell} \tag{VII.6}$$

Où:

▲ S_t: Section transversale du bassin de décantation (m²);

Arr Q: Débit d'eau usée entrant(m³/s).

De l'équaion (VII.3) et (VII.6) on aura :

$$\frac{H}{V_C} < \frac{L(H \times \ell)}{Q} \tag{VII.7}$$

D'où:

$$\frac{1}{V_C} < \frac{L \times \ell}{Q}$$
 (VII.8)

La section longitudinale du décanteur s'exprime comme suit :

$$\mathbf{S}_{l} = \mathbf{L} \times \mathbf{\ell}$$
 (VII.9)

On aura donc:

$$\frac{1}{v_c} < \frac{s_l}{q}$$
 \Longrightarrow $S_l > \frac{q}{v_c}$ (VII.10)

La longueur du bassin de décantation est généralement comprise entre 1 à 6 fois sa largeur, et sa hauteur entre 1,5 et 3 mètres, pour notre cas on prendra :

$$L= 3 \times \ell$$
Et $H= 2 m$

Par suite la section longitudinale devient :

$$S_l = 3 \times \ell^2 \tag{VII.11}$$

En remplaçant l'expression de la surface longitudinale dans l'équation (VII.9) on aura :

$$\ell > \sqrt{\frac{Q}{3 V_C}} \tag{VII.12}$$

Les dimensions de nos bassins de décantation sont résumées dans le tableau (VII.2) suivant :

Η Volume Bassin de **Q**_p $\mathbf{V}_{\mathbf{C}}$ l L $\mathbf{V}_{\mathbf{H}}$ Tc Tsej décantation (m^3/s) (m^3) (m/s)(m) (m) (m) (m/s)(h) (h) BDC-1- (S_1) 0,000498 0,0000055 6 18 2 216 0,000042 101,01 120,48 2 $BDC-2-(S_2)$ 0,00054 0,0000055 6 20 240 0,000045 101,01 123,46 0,00123 0,0000055 8 28 2 448 0,000077 101,01 101,17 BDC-3- (S_3) 0,00613 19 2 101,01 $BDC-4-(S_4)$ 0,0000055 64 2432 0,000161 110,20 $BDC-5-(S_5)$ 0,00305 0,0000055 13 44 2 1144 0,000117 101,01 104,19 BDC-6- (S_6) 0,00315 0,0000055 13 48 2 1248 0,000121 101,01 110,05 0,0000055 12 40 2 0,000105 101,01 106,24 $BDC-7-(S_7)$ 0,00251 960

Tableau VII.2 : Dimensions des bassins de décantation

VII.3. Entretien et maintenance des bassins de décantation

L'entretien devrait idéalement être réalisé après chaque 03 mois afin de ne pas réduire l'efficacité du décanteur et d'éviter les relargages. La récupération des boues peut être effectuée par pompage. Ces boues résiduaires seront déshydratées. Celles-ci sont ensuite évacuées directement vers la filière d'élimination (compostage, mise en centre d'enfouissement technique) ou stockées sur le site s'il existe, en vue de leur épandage en agriculture.

Conclusion

La zone d'étude possède sept bassins de décantation, ces derniers recueillent les eaux usées transportées par les canalisations de chaque sous bassins. On remarque que les dimensions du bassin de décantation du sous bassin S₄ sont les plus importantes et cela est dû au débit important que cette partie présente (Q_{S4}= 0,00613 m³/s), néanmoins la condition des temps de chute et de séjour est bien vérifiée pour l'ensemble des bassins. Certes le choix d'acheminer les eaux usées vers un exutoire jetant sur un oued n'est pas des plus avantageux, mais vu l'absence d'une station d'épuration dans la région, ça nous a imposé de drainer les eaux usées vers les exutoires menant à l'oued CHAABA se jetant sur oued EL HAMIZ. Pour diminuer l'impact direct sur l'environnement et avoir une durée de vie pour les bassins de décantation, un entretien régulier doit être effectué sur ces derniers et c'est par ce biais qu'on aura une meilleure efficacité.



Conclusion générale

Après avoir effectué une mise au point sur l'état du réseau d'alimentation en eau potable et de celui d'assainissement dans le chapitre « diagnostic des réseaux existants ».

Nous avons constaté que ces derniers nécessitent une rénovation par de nouvelles type de canalisations avec les nouvelles technologies vu leur vétusté et leur ancien mode de réalisation, aussi nous avons remarqué que le réservoir existant présente des signes de vieillissement (fissures, fuites ...etc.), sous dimensionné et ne suffira pas à subvenir aux besoins croissant de la communauté.

L'étude du réseau d'AEP effectuée à partir d'un nouveau réservoir projeté ayant une capacité de 1000 m³, nous a conduits à un dimensionnement optimal des canalisations en PEHD de diamètre variant de 25 à 400 mm.

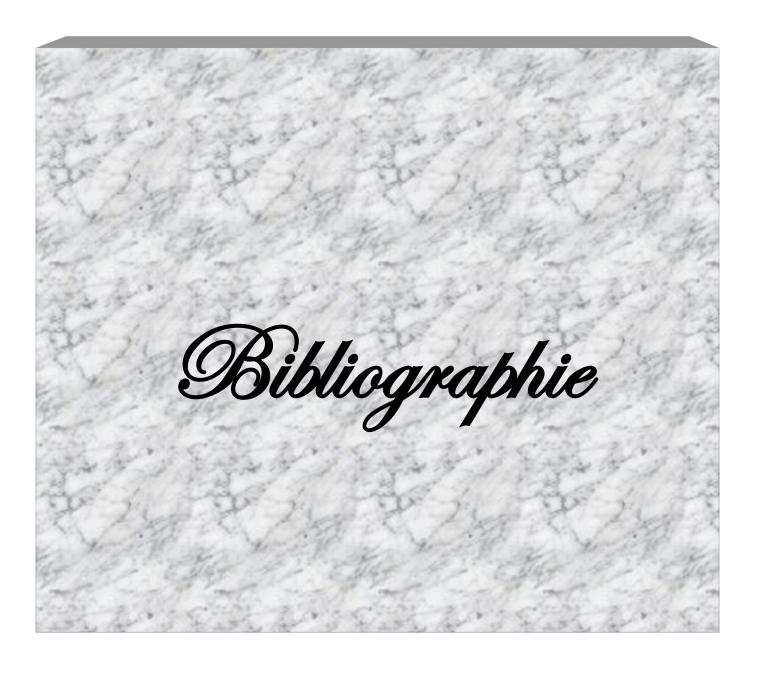
Les conditions de vitesse et de pression ont été simulées avec EPANET et nous avons enregistré des valeurs de fonctionnement acceptables sur l'ensemble du nouveau réseau ; la pression dans les nœuds est situé dans la fourchette $[15 \div 68]$ m, la vitesse dans les tronçons des canalisations est comprise entre 0,5 et 1,5 m/s.

Ainsi, avec ce nouveau réseau de distribution d'une longueur de 11,419 Km. La qualité et la continuité de service seront assurées pleinement à l'horizon d'étude qui est de 25 ans. Vu la situation critique que rencontre le réseau d'assainissement, l'étude de dimensionnement de ce dernier nous a permis d'adopter les recommandations suivantes :

- La réalisation d'un nouveau réseau d'assainissement ;
- Séparer le réseau d'assainissement en plusieurs sous bassins et exutoires ;
- Acheminer les eaux usées vers des exutoires différents composés de bassins de décantation.

Pour remédier à la situation du réseau d'assainissement, nous avons dimensionné le nouveau réseau tout en réévaluant les débits de rejet pour chaque sous bassin et nous avons obtenu des canalisations en béton de diamètre 200 mm pour l'ensemble du réseau et un logeur total de 9,6 Km. A partir du découpage de la zone d'étude qui s'est fait suivant la topographie, la répartition des habitations et les exutoires existants, nous avons pu drainés les eaux usées vers sept (07) bassins de décantation distincts se jetant sur l'effluent d'oued CHAABA qui se jette lui-même sur oued EL HAMIZ. Pour que toutes les conditions d'auto curage soit vérifiées, nous avons préconisé des réservoirs de chasse dimensionnés et implantés dans chaque sous bassin.

Pour une meilleure efficacité du rôle des bassins de décantation, un entretien périodique doit se faire en évacuant les boues décantées. Ce dernier va éviter l'obturation du bassin et par ce biais on aura une évacuation saine et continue vers le milieu récepteur. On a opté pour cette solution à cause du manque d'une station d'épuration à proximité de notre zone d'étude, et par cette dernière on évitera l'impact direct à l'environnement.



Références Bibliographiques

- [1]: Données pluviométriques 2013, station de KADDARA, Bureau d'étude.
- [2]: Annuaire statistique de la wilaya de BOUMERDES, D.P.A.T., 2004, 99p.
- [3]: Service technique de l'APC de LARBATACHE.
- [4]: Algérienne des eaux de KHEMIS EL KHECHNA.
- [5]: Direction des ressources en eau de BOUMERDES.
- [6]: BLANIC, R., "Les besoins en eau des agglomérations urbaines et des industries", *Revue de l'industrie Minérale-Mines*, pp. 732-752, Novembre1971.
- [7]: BACHAROU, T., HOUINOU, G., EDMOND, C. A., et ADJIBOICHA, M., (2012). "Régime de consommation en eau et son utilisation dans le calcul des réseaux d'alimentation en eau potable" Rev. Ivoir. Sci. Technol, 19, P. 159-174.
- [8]: Cours de M^r Salah BOUALEM, Docteur en Hydraulique spécialisé dans les phénomènes de coup de bélier en hydraulique, École Nationale de l'Hydraulique (E.N.S.H), Blida, Algérie.
- [9]: ROBERT, J., G.C.I-20552: Hydraulique urbain, *Université de Laval*, Québec, Canada, pages 28.
- [10]: BONNIN. J., "Hydraulique Urbaine", Tome I: Captage Réseaux d'adduction Réservoirs Réseaux de distribution Equipements Pompes Petites centrales hydraulique, 110 pages, Version 2005.
- [11]: ZOUNGRANA. D., L'Equipement Rural: cours d'approvisionnement en eau potable, BURKINA FASO, novembre 2003.
- [12]: Références web: www.almohandiss.com/chapitre 6/ réseau de distribution
- [13]: TARAR, A., "Projet d'adduction d'eau potable dans la ville d'AMZOER", TCHAD, Mémoire de fin d'étude, Ingéniorat, *Institut International d'Ingénierie de l'Eau et de l'Environnement*, 38 pages, 2012
- [14]: LEWIS, A. R., Manuel de l'utilisateur de l'Epanet 2.0, National Risk Management Research Laboratory, 200 pages, Septembre 2003.
- [15]: Fascicule n° 70 Ce document est disponible à la Direction des Journaux Officiels 26 rue Desaix 75727 PARIS Cedex 15 info@journal-officiel.gouv.fr
- [16]: KERLOC'H Bruno (C.E.T.E. NORD PICARDIE) et MAELSTAF Damien (DDE 80)
- [17]: SANBI, Z. " Etude du réseau de voirie, d'assainissement et d'eau potable du lotissement PLAISANCE dans la nouvelle ville de TAMESNA", Mémoire De Fin d'Etudes, Master Sciences et Techniques, Université Sidi Mohammed Ben Abdellah Faculté des Sciences et Techniques, Maroc, 57 Pages, 2015.

- [18]: Raymond Desjardins, édition de l'école polytechnique de Montréal (Québec) CANADA, le traitement des eaux 2^{ème} édition revue et améliorée, 1997
- [19]: Guide ENR HQE, l'information Haute Qualité Environnementale : Technique classique de dépollution des eaux pluviales / Les décanteurs. Chambéry métropole, http://www.graie.org/graie/graiedoc/reseaux/Racco/racc-biblio-guide-chambery-decanteur-13.pdf
- [20]: BESSEDIK, M., Traitement de l'eau (présentation de cours), https://ft.univ-tlemcen.dz/assets/uploads/pdf/departement/hyd/Traitement%20de%20leau%20M1%20TTE.pdf



Annexe 1 : Répartition des débits horaires en fonction du nombre d'habitants

| | Coefficient de répartition des débits horaires de l'agglomération (%) | | | | | | | | |
|--------|---|----------------------------------|------------------------------------|-----------------------------|---------------------------------|--|--|--|--|
| Heures | Moins de 10000 Habitants | de 10001 à 50000 Habitants | de 500001 à 100000 Habitants | Plus de 100000 Habitants | Agglomération de type rurale | | | | |
| 0-1 | 1 | 1,5 | 3 | 3,35 | 0,75 | | | | |
| 1-2 | 1 | 1,5 | 3,2 | 3,25 | 0,75 | | | | |
| 2-3 | 1 | 1,5 | 2,5 | 3,3 | 1 | | | | |
| 3-4 | 1 | 1,5 | 2,6 | 3,2 | 1 | | | | |
| 4-5 | 2 | 2,5 | 3,5 | 3,25 | 3 | | | | |
| 5-6 | 3 | 3,5 | 4,1 | 3,4 | 5,5 | | | | |
| 6-7 | 5 | 4,5 | 4,5 | 3,85 | 5,5 | | | | |
| 7-8 | 6,5 | 5,5 | 4,9 | 4,45 | 5,5 | | | | |
| 8-9 | 6,5 | 6,25 | 4,9 | 5,2 | 3,5 | | | | |
| 9-10 | 5,5 | 6,25 | 4,6 | 5,05 | 3,5 | | | | |
| 10-11 | 4,5 | 6,25 | 4,8 | 4,85 | 6 | | | | |
| 11-12 | 5,5 | 6,25 | 4,7 | 4,6 | 8,5 | | | | |
| 12-13 | 7 | 5 | 4,4 | 4,6 | 8,5 | | | | |
| 13-14 | 7 | 5 | 4,1 | 4,55 | 6 | | | | |
| 14-15 | 5,5 | 5,5 | 4,2 | 4,75 | 5 | | | | |
| 15-16 | 4,5 | 6 | 4,4 | 4,7 | 5 | | | | |
| 16-17 | 5 | 6 | 4,3 | 4,65 | 3,5 | | | | |
| 17-18 | 6,5 | 5,5 | 4,1 | 4,35 | 3,5 | | | | |
| 18-19 | 6,5 | 5 | 4,5 | 4,4 | 6 | | | | |
| 19-20 | 5 | 4,5 | 4,5 | 4,3 | 6 | | | | |
| 20-21 | 4,5 | 4 | 4,5 | 4,3 | 6 | | | | |
| 21-22 | 3 | 3 | 4,8 | 3,75 | 3 | | | | |
| 22-23 | 2 | 2 | 4,6 | 3,75 | 2 | | | | |
| 23-24 | 1 | 1,5 | 3,3 | 3,7 | 1 | | | | |

Annexe 2 : Coefficient de variation maximale horaire de la consommation

| | Coefficient de variation maximale horaire de la consommation (k _{max h}) | | | | | | | | | on (k m | ax h) | |
|---------|--|------|------|------|------|------|------|-----|------|---------|-------|------|
| Heures | 1,2 | 1,25 | 1,3 | 1,35 | 1,4 | 1,45 | 1,5 | 1,7 | 1,8 | 1,9 | 2 | 2,5 |
| 0 - 1 | 3,5 | 3,35 | 3,2 | 3 | 2,5 | 2 | 1,5 | 1 | 0,9 | 0,85 | 0,75 | 0,6 |
| 1 - 2 | 3,45 | 3,25 | 3,25 | 3,2 | 2,65 | 2,1 | 1,5 | 1 | 0,9 | 0,85 | 0,75 | 0,6 |
| 2 - 3 | 3,45 | 3,3 | 2,9 | 2,5 | 2,2 | 1,85 | 1,5 | 1 | 0,9 | 0,85 | 1 | 1,2 |
| 3 - 4 | 3,4 | 3,2 | 2,9 | 2,6 | 2,25 | 1,9 | 1,5 | 1 | 1 | 1 | 1 | 2 |
| 4 - 5 | 3,4 | 3,25 | 3,35 | 3,5 | 3,2 | 2,85 | 2,5 | 2 | 1,35 | 2,7 | 3 | 3,5 |
| 5 - 6 | 3,55 | 3,4 | 3,75 | 4,1 | 3,9 | 3,7 | 3,5 | 3 | 3,85 | 4,7 | 5,5 | 3,5 |
| 6 - 7 | 4 | 3,85 | 4,15 | 4,5 | 4,5 | 4,5 | 4,5 | 5 | 5,2 | 5,35 | 5,5 | 4,5 |
| 7 - 8 | 4,4 | 4,45 | 4,65 | 4,9 | 5,1 | 5,3 | 5,5 | 6,5 | 6,2 | 5,85 | 5,5 | 10,2 |
| 8 - 9 | 5 | 5,2 | 5,05 | 4,9 | 5,35 | 5,8 | 6,25 | 6,5 | 5,5 | 4,5 | 3,5 | 8,8 |
| 9 - 10 | 4,8 | 5,05 | 5,4 | 5,6 | 5,85 | 6,05 | 6,25 | 5,5 | 5,85 | 4,2 | 3,5 | 6,5 |
| 10 - 11 | 4,7 | 4,85 | 4,85 | 4,9 | 5,35 | 5,8 | 6,25 | 4,5 | 5 | 5,5 | 6 | 4,1 |
| 11 - 12 | 4,55 | 4,6 | 4,6 | 4,7 | 5,25 | 5,7 | 6,25 | 5,5 | 6,5 | 7,5 | 8,5 | 4,1 |
| 12 - 13 | 4,55 | 4,6 | 4,5 | 4,4 | 4,6 | 4,8 | 5 | 7 | 7,5 | 7,9 | 8,5 | 3,5 |
| 13 - 14 | 4,45 | 4,55 | 4,3 | 4,1 | 4,4 | 4,7 | 5 | 7 | 6,7 | 6,35 | 6 | 3,5 |
| 14 - 15 | 4,6 | 4,75 | 4,4 | 4,1 | 4,6 | 5,05 | 5,5 | 5,5 | 5,35 | 5,2 | 5 | 4,7 |
| 15 - 16 | 4,6 | 4,7 | 4,55 | 4,4 | 4,6 | 5,3 | 6 | 4,5 | 4,65 | 4,8 | 5 | 6,2 |
| 16 - 17 | 4,6 | 4,65 | 4,5 | 4,3 | 4,9 | 5,45 | 6 | 5 | 4,5 | 4 | 3,5 | 10,4 |
| 17 - 18 | 4,3 | 4,35 | 4,25 | 4,1 | 4,6 | 5,05 | 5,5 | 6,5 | 5,5 | 4,5 | 3,5 | 9,4 |
| 18 - 19 | 4,35 | 4,4 | 4,45 | 4,5 | 4,7 | 4,85 | 5 | 6,5 | 6,3 | 6,2 | 6 | 7,3 |
| 19 - 20 | 4,25 | 4,3 | 4,4 | 4,5 | 4,5 | 4,5 | 4,5 | 5 | 5,35 | 5,7 | 6 | 1,6 |
| 20 - 21 | 4,25 | 4,3 | 4,4 | 4,5 | 4,4 | 4,2 | 4 | 4,5 | 5 | 5,5 | 6 | 1,6 |
| 21 - 22 | 4,15 | 4,2 | 4,5 | 4,8 | 4,2 | 3,6 | 3 | 3 | 3 | 3 | 3 | 1 |
| 22 - 23 | 3,9 | 3,75 | 4,2 | 4,6 | 3,7 | 2,85 | 2 | 2 | 2 | 2 | 2 | 0,6 |
| 23 – 24 | 3,8 | 3,7 | 3,5 | 3,3 | 2,7 | 2,1 | 1,5 | 1 | 1 | 1 | 1 | 0,6 |

Annexe 3 : Diamètre commercialisé de PEHD de PN10

| Diamètre extérieur (mm) | Epaisseur (mm) | Diamètre intérieur (mm) | Pression nominale (bars) |
|----------------------------|----------------|----------------------------|--------------------------|
| 20 | 2,0 | 16 | 10 |
| 25 | 2,0 | 21 | 10 |
| 32 | 2,4 | 27,2 | 10 |
| 40 | 3,0 | 34 | 10 |
| 50 | 3,7 | 42,6 | 10 |
| 63 | 4,7 | 53,6 | 10 |
| 75 | 5,6 | 63,8 | 10 |
| 90 | 5,4 | 79,2 | 10 |
| 110 | 6,6 | 96,8 | 10 |
| 125 | 7,4 | 110,2 | 10 |
| 160 | 9,5 | 141 | 10 |
| 200 | 11,9 | 176,2 | 10 |
| 250 | 14,8 | 220,4 | 10 |
| 315 | 18,7 | 277,6 | 10 |
| 400 | 23,7 | 352,6 | 10 |
| 500 | 29,7 | 440,6 | 10 |

Annexe 4 : Débits en route et les débits aux nœuds cas de pointe

| N° des Nœuds | N° de Tronçon | Longueur (m) | Q _{sp} (l/s/m) | Qr (l/s) | Q _n (l/s) |
|-----------------|------------------|--------------|-------------------------|----------|----------------------|
| | 11-10 | 154 | | 1,283 | |
| 11 | 11-12 | 138 | 1 | 1,149 | 1,495 |
| | 11-13 | 67 | | 0,558 | 1 |
| 12 | 12-11 | 138 | 1 | 1,149 | 0,575 |
| 13 | 13-11 | 67 | | 0,558 | 1.092 |
| 13 | 13-14 | 409 | | 3,406 | 1,982 |
| 14 | 14-13 | 409 | | 3,406 | 1,703 |
| | 15-10 | 154 | | 1,283 | |
| 15 | 15-16 | 127 | | 1,058 | 1,374 |
| | 15-17 | 49 | | 0,408 | |
| 16 | 16-15 | 127 | | 1,058 | 0,529 |
| | 17-15 | 49 | | 0,408 | |
| 17 | 17-18 | 400 | | 3,331 | 2,265 |
| | 17-19 | 95 | | 0,791 | |
| 18 | 18-17 | 400 | | 3,331 | 1,666 |
| | 19-17 | 95 | | 0,791 | |
| 19 | 19-20 | 218 | | 1,816 | 1,420 |
| | 19-23 | 28 | | 0,233 | |
| | 20-19 | 218 | | 1,816 | |
| 20 | 20-21 | 106 | 0,00833 | 0,883 | 1,711 |
| | 20-22 | 87 | | 0,725 | |
| 21 | 21-20 | 106 | | 0,883 | 0,441 |
| 22 | 22-20 | 87 | | 0,725 | 0,362 |
| | 23-19 | 28 | | 0,233 | ŕ |
| 23 | 23-24 | 124 | | 1,033 | 2,219 |
| | 23-25 | 381 | | 3,173 | |
| 24 | 24-23 | 124 | | 1,033 | 0,516 |
| | 25-23 | 381 | | 3,173 | |
| 25 | 25-26 | 140 | | 1,166 | 2,319 |
| | 25-37 | 36 | | 0,300 | |
| | 26-25 | 140 | | 1,166 | |
| 26 | 26-27 | 180 | | 1,499 | 2,378 |
| | 26-28 | 251 | | 2,090 | _,_, |
| 27 | 27-26 | 180 |] | 1,499 | 0,750 |
| | 28-26 | 251 |] | 2,090 | |
| 28 | 28-29 | 83 |] [| 0,691 | 2,049 |
| | 28-30 | 158 |] | 1,316 |] |
| 29 | 29-28 | 83 |] | 0,691 | 0,346 |
| 30 | 30-28 | 158 |] | 1,316 | 0,658 |
| 31 | 31-32 | 329 |] | 2,740 | 1,370 |

Annexe 4 : Débits en route et les débits aux nœuds cas de pointe (suite)

| N° des Nœuds | N° de Tronçon | Longueur (m) | Q _{sp} (l/s/m) | Qr (l/s) | Q _n (l/s) |
|-----------------|------------------|-----------------|-------------------------|----------|----------------------|
| | 32-31 | 329 | | 2,740 | |
| 32 | 32-33 | 80 | 1 | 0,666 | 2,007 |
| | 32-35 | 73 | 1 | 0,608 | |
| 22 | 33-34 | 207 | 1 | 1,724 | 1.107 |
| 33 | 33-32 | 80 | 1 | 0,666 | 1,195 |
| 34 | 34-33 | 207 | 1 | 1,724 | 0,862 |
| | 35-36 | 111 | 1 | 0,924 | |
| 35 | 35-32 | 73 | 1 | 0,608 | 1,353 |
| | 35-38 | 141 | 1 | 1,174 | |
| 36 | 36-35 | 111 | - | 0,924 | 0,462 |
| | 37-38 | 40 | - | 0,333 | 5,152 |
| 37 | 37-25 | 36 | | 0,300 | 1,528 |
| σ, | 37-70 | 291 | | 2,424 | 1,828 |
| | 38-39 | 44 | 1 | 0,366 | |
| 38 | 38-35 | 141 | 1 | 1,174 | 0,937 |
| 30 | 38-37 | 40 | 1 | 0,333 | 0,237 |
| | 39-38 | 44 | 1 | 0,366 | |
| 39 | 39-40 | 196 | - | 1,632 | 2,257 |
| 3) | 39-43 | 302 | - | 2,515 | 2,237 |
| | 40-39 | 196 | - | 1,632 | |
| 40 | 40-42 | 106 | 0,00833 | 0,883 | 1,686 |
| 40 | 40-41 | 103 | 0,00033 | 0,858 | 1,000 |
| 41 | 41-40 | 103 | - | 0,858 | 0,429 |
| 42 | 42-40 | 106 | - | 0,883 | 0,441 |
| 72 | 43-44 | 136 | - | 1,133 | 0,441 |
| 43 | 43-39 | 302 | - | 2,515 | 2,111 |
| 43 | 43-45 | 69 | - | 0,575 | 2,111 |
| 44 | 44-43 | 136 | - | 1,133 | 0,566 |
| 44 | 45-43 | 69 | - | 0,575 | 0,300 |
| 45 | 45-46 | 66 | - | 0,575 | 1,037 |
| 43 | 45-53 | 114 | - | 0,949 | 1,037 |
| | 46-45 | 66 | - | 0,550 | |
| 46 | 46-48 | 60 | - | 0,500 | 1.020 |
| 40 | | | - | | 1,029 |
| 47 | 46-47 | 121 121 | - | 1,008 | 0.504 |
| 4/ | 47-46 | 60 | - | 1,008 | 0,504 |
| 10 | 48-46 | | - | 0,500 | 1,004 |
| 48 | 48-49 | 107 | - | 0,891 | |
| 40 | 48-50 | 74 | - | 0,616 | 0.446 |
| 49 | 49-48 | 107 | - | 0,891 | 0,446 |
| 50 | 50-48 | 74 | - | 0,616 | 1.240 |
| 50 | 50-51 | 107 | - | 0,891 | 1,249 |
| | 50-52 | 119 | | 0,991 | |

Annexe 4 : Débits en route et les débits aux nœuds cas de pointe (suite et fin)

| N° des | N° de | Longueur | Q _{sp} (l/s/m) | Qr (l/s) | Q _n (l/s) |
|--------|---------|--------------|-------------------------|----------|----------------------|
| Nœuds | Tronçon | (m) | Qsp (1/5/111) | Qr (I/S) | Qn (1/5) |
| 51 | 51-50 | 107 | | 0,891 | 0,446 |
| 52 | 52-50 | 119 | | 0,991 | 0,496 |
| | 53-45 | 114 | | 0,949 | |
| 53 | 53-55 | 43 | | 0,358 | 1,170 |
| | 53-54 | 124 | | 1,033 | |
| 54 | 54-53 | 124 | | 1,033 | 0,516 |
| | 55-53 | 43 | | 0,358 | |
| 55 | 55-56 | 207 | 1 | 1,724 | 2,082 |
| | 55-57 | 250 | 1 | 2,082 | |
| 56 | 56-55 | 207 | 1 | 1,724 | 0,862 |
| | 57-55 | 250 | 1 | 2,082 | |
| 57 | 57-58 | 151 | 1 | 1,258 | 1,782 |
| | 57-59 | 27 | 1 | 0,225 | · |
| 58 | 58-57 | 151 | 1 | 1,258 | 0,629 |
| | 59-57 | 27 | | 0,225 | |
| 59 | 59-60 | 201 | 1 | 1,674 | 1,141 |
| | 59-61 | 46 | 1 | 0,383 | |
| 60 | 60-59 | 201 | 1 | 1,674 | 0,837 |
| | 61-59 | 46 | 1 | 0,383 | , |
| 61 | 61-62 | 226 | 1 | 1,882 | 1,432 |
| | 61-63 | 72 | 0,00833 | 0,600 | ĺ |
| 62 | 62-61 | 226 | | 1,882 | 0,941 |
| 63 | 63-61 | 72 | 1 | 0,600 | 0,300 |
| 64 | 64-66 | 98 | 1 | 0,816 | 0,408 |
| 65 | 65-66 | 139 | 1 | 1,158 | 0,579 |
| | 66-64 | 98 | 1 | 0,816 | , |
| 66 | 66-65 | 139 | | 1,158 | 1,849 |
| | 66-67 | 207 | 1 | 1,724 | , |
| | 67-66 | 207 | 1 | 1,724 | |
| 67 | 67-68 | 195 | 1 | 1,624 | 2,428 |
| 0. | 67-69 | 181 | 1 | 1,507 | |
| 68 | 68-67 | 195 | 1 | 1,624 | 0,812 |
| | 69-67 | 181 | 1 | 1,507 | |
| 69 | 69-71 | 269 | 1 | 2,240 | 1,874 |
| 70 | 70-37 | 291 | 1 | 2,424 | 1,212 |
| , 0 | 71-69 | 269 | 1 | 2,240 | 1,212 |
| 71 | 71-5 | 135 | 1 | 1,124 | 2,061 |
| , 1 | 71-72 | 91 | 1 | 0,758 | |
| | 72-71 | 91 | 1 | 0,758 | |
| 72 | 72-73 | 85 | | 0,708 | 1,757 |
| 14 | 72-74 | 246 | | 2,049 | |
| 73 | 73-72 | 85 | | 0,708 | 0,354 |
| 74 | 74-72 | 246 | | 2,049 | 1,024 |

Annexe 5 : *Composants physiques de l'EPANET*

Nœuds de demande

Les nœuds de Demande sont les points du réseau ou les arcs se rejoignent. Ce sont des points d'entrée ou de sortie d'eau et peuvent également ne pas avoir de débit. Les données d'entrée minimales exigées pour les nœuds de demande sont :

- + L'altitude au-dessus d'un certain plan de référence (habituellement le niveau de la mer) ;
- + La demande en eau (débit prélevé sur le réseau);
- + La qualité initiale de l'eau.

Les résultats calculés aux nœuds de demande, chacun des intervalles de temps d'une simulation sont :

- → La charge hydraulique (ou hauteur piézométrique);
- **→** La pression;
- + La qualité de l'eau.

Réservoirs

Les réservoirs sont des nœuds avec une capacité de stockage, dont le volume d'eau stockée peut varier au cours du temps. Les données de base pour des réservoirs sont les suivantes :

- + L'altitude du radier (ou le niveau d'eau est zéro);
- → Le diamètre (ou sa forme s'il n'est pas cylindrique);
- + Les niveaux initial, minimal et maximal de l'eau;
- → La qualité initiale de l'eau.

Les principaux éléments calculés dans la simulation sont les suivants :

- → La charge (altitude de l'eau);
- → La pression (niveau de l'eau);
- → La qualité de l'eau.

Tuyaux

Les tuyaux sont des arcs qui transportent l'eau d'un point du réseau l'autre. EPANET suppose que tous les tuyaux sont pleins à tout instant. L'eau s'écoule de l'extrémité qui a la charge hydraulique la plus élevée (altitude + pression, ou énergie interne par poids d'eau) celle qui a la charge hydraulique la plus faible. Les données de base pour les tuyaux sont :

- → Les nœuds initial et final;
- + Le diamètre;
- + La longueur;
- + Le coefficient de rugosité (pour déterminer la perte de charge);
- + L'état (ouvert, ferme, ou avec un clapet anti-retour).

Les valeurs calculées pour les tuyaux incluent :

- + Le débit ;
- **→** La vitesse d'écoulement ;
- + La perte de charge;
- **→** Le facteur de friction de Darcy-Weisbach ;
- → La vitesse moyenne de réaction (le long du tuyau) ;
- → La qualité moyenne de l'eau (le long du tuyau).

Vannes

Les vannes sont des arcs qui limitent la pression ou le débit en un point précis du réseau. Leurs principaux paramètres d'entrée sont :

- + Les nœuds d'entrée et de sortie;
- + Le diamètre ;
- **→** La consigne de fonctionnement ;
- **→** L'état de la vanne.

Les éléments calculés en sortie de simulation pour une vanne sont le débit et la perte de charge hydraulique.

Les différents types de vannes qu'offre EPANET sont :

- → Vanne stabilisatrice aval (en anglais PRV);
- **→** Vanne stabilisatrice amont (en anglais PSV);
- ◆ Vanne brise-charge ou réducteur de pression (en anglais PBV) ;
- → Vanne régulatrice de débit ou limiteur de débit (en anglais FCV) ;
- → Vanne diaphragme (en anglais TCV);
- → Vanne d'usage général (en anglais GPV).

Annexe 6 : Etat des nœuds du réseau cas de pointe

| N° de Nœuds | Altitude (m) | Demande (l/s) | Charge (m) | Pression (m) |
|-------------|--------------|---------------|------------|--------------|
| 13 | 135,04 | 1,98 | 171,45 | 36,41 |
| 14 | 148,77 | 1,7 | 164,46 | 15,69 |
| 15 | 121,84 | 1,37 | 174,41 | 52,57 |
| 16 | 118,45 | 0,53 | 172,1 | 53,65 |
| 18 | 130,36 | 2,27 | 174,35 | 51,95 |
| 19 | 126,71 | 1,67 | 167,78 | 37,42 |
| 20 | 120,04 | 1,42 | 174,24 | 47,53 |
| 21 | 125,85 | 1,71 | 171,79 | 51,75 |
| 22 | 124,05 | 0,44 | 167,21 | 41,36 |
| 23 | 127,63 | 0,36 | 169,14 | 45,09 |
| 24 | 132,67 | 2,22 | 174,21 | 46,58 |
| 25 | 137,50 | 0,52 | 172,06 | 39,39 |
| 26 | 145,13 | 2,32 | 173,18 | 35,68 |
| 27 | 128,81 | 2,38 | 171,76 | 26,63 |
| 28 | 151,12 | 0,75 | 165,66 | 36,85 |
| 29 | 144,47 | 2,05 | 170,03 | 18,91 |
| 30 | 136,00 | 0,35 | 167,7 | 23,23 |
| 31 | 150,59 | 0,66 | 165,79 | 29,79 |
| 32 | 144,58 | 1,37 | 167,93 | 17,34 |
| 33 | 150,59 | 2,01 | 171,74 | 27,16 |
| 34 | 150,59 | 1,2 | 171,11 | 20,52 |
| 35 | 144,89 | 0,86 | 168,04 | 17,45 |
| 36 | 133,58 | 1,35 | 172,33 | 27,44 |
| 37 | 137,66 | 0,46 | 171,81 | 38,23 |
| 38 | 137,42 | 1,53 | 173,12 | 35,46 |
| 39 | 136,33 | 0,94 | 173,05 | 35,63 |
| 40 | 125,56 | 2,26 | 172,93 | 36,6 |
| 41 | 120,80 | 1,69 | 170,66 | 45,1 |
| 42 | 120,80 | 0,43 | 166,43 | 45,63 |
| 43 | 142,52 | 0,44 | 166,08 | 45,28 |
| 44 | 152,29 | 2,11 | 172,36 | 29,84 |
| 45 | 141,38 | 0,57 | 169,57 | 17,28 |
| 46 | 141,38 | 1,04 | 172,06 | 30,68 |
| 47 | 141,38 | 1,03 | 171,58 | 30,2 |
| 48 | 141,38 | 0,5 | 169,56 | 28,18 |
| 49 | 141,38 | 1 | 171,01 | 29,63 |
| 50 | 141,38 | 0,45 | 166,3 | 24,92 |
| 51 | 141,38 | 1,25 | 170,36 | 28,98 |
| 52 | 141,38 | 0,45 | 165,65 | 24,27 |
| 53 | 141,38 | 0,5 | 168,43 | 27,05 |
| 54 | 127,29 | 1,17 | 171,31 | 29,93 |
| 55 | 141,38 | 0,52 | 169,15 | 41,86 |
| 56 | 141,38 | 2,08 | 171,1 | 29,72 |
| 57 | 141,38 | 0,86 | 168,03 | 26,65 |
| 58 | 141,38 | 1,78 | 169,87 | 28,49 |
| <u> </u> | 141,38 | 0,63 | 166,14 | 24,76 |

Annexe 6 : Etat des nœuds du réseau cas de pointe (suite et fin)

| N° de Nœuds | Altitude (m) | Demande (l/s) | Charge (m) | Pression (m) |
|-------------|--------------|---------------|------------|--------------|
| 60 | 141,38 | 0,84 | 166,88 | 25,5 |
| 61 | 141,38 | 1,43 | 169,13 | 27,75 |
| 62 | 141,38 | 0,94 | 165,21 | 23,83 |
| 63 | 141,38 | 0,3 | 167,56 | 26,18 |
| 64 | 117,09 | 0,41 | 163,75 | 46,66 |
| 65 | 119,16 | 0,58 | 164,47 | 45,31 |
| 66 | 119,10 | 1,85 | 167,44 | 48,34 |
| 67 | 113,45 | 2,43 | 170,33 | 56,88 |
| 68 | 107,47 | 0,81 | 167,73 | 60,26 |
| 69 | 119,63 | 1,87 | 172,12 | 52,49 |
| 70 | 122,12 | 1,21 | 165,19 | 43,07 |
| 71 | 112,42 | 2,06 | 173,76 | 61,34 |
| 72 | 111,78 | 1,76 | 173,1 | 61,32 |
| 73 | 113,24 | 0,35 | 170,62 | 57,38 |
| 74 | 105,94 | 1,02 | 168,14 | 62,2 |

Annexe 7 : Etat des conduites du réseau cas de pointe

| Tronçon | Longueur (m) | D _{extérieur} (mm) | Débits (l/s) | Vitesse (m/s) | Perte de charge (m/Km) |
|----------|--------------|-----------------------------|-----------------|------------------|------------------------|
| Tuyau 17 | 49 | 315 | 55,42 | 0,71 | 1,3 |
| Tuyau 18 | 400 | 50 | 1,67 | 0,85 | 16,41 |
| Tuyau 19 | 95 | 315 | 51,49 | 0,66 | 1,13 |
| Tuyau 20 | 218 | 63 | 2,51 | 0,81 | 11,27 |
| Tuyau 21 | 106 | 25 | 0,44 | 0,9 | 43,14 |
| Tuyau 22 | 87 | 25 | 0,36 | 0,74 | 30,39 |
| Tuyau 23 | 28 | 315 | 47,55 | 0,61 | 0,98 |
| Tuyau 24 | 124 | 32 | 0,52 | 0,64 | 17,4 |
| Tuyau 25 | 381 | 250 | 44,82 | 0,91 | 2,71 |
| Tuyau 26 | 140 | 90 | 6,18 | 0,97 | 10,18 |
| Tuyau 27 | 180 | 32 | 0,75 | 0,93 | 33,85 |
| Tuyau 28 | 251 | 75 | 3,05 | 0,69 | 6,89 |
| Tuyau 29 | 83 | 25 | 0,35 | 0,7 | 28,05 |
| Tuyau 30 | 158 | 32 | 0,66 | 0,82 | 26,8 |
| Tuyau 31 | 36 | 250 | 36,32 | 0,74 | 1,81 |
| Tuyau 32 | 291 | 40 | 1,21 | 0,96 | 27,23 |
| Tuyau 33 | 40 | 250 | 33,58 | 0,68 | 1,56 |
| Tuyau 34 | 141 | 110 | 7,25 | 0,76 | 5,15 |
| Tuyau 35 | 11 | 25 | 0,46 | 0,94 | 46,87 |
| Tuyau 36 | 73 | 90 | 5,43 | 0,85 | 8,07 |
| Tuyau 37 | 80 | 63 | 2,06 | 0,66 | 7,86 |
| Tuyau 38 | 207 | 40 | 0,86 | 0,69 | 14,81 |
| Tuyau 39 | 329 | 50 | 1,37 | 0,7 | 11,57 |
| Tuyau 40 | 44 | 200 | 25,39 | 0,81 | 2,77 |
| Tuyau 41 | 196 | 63 | 2,56 | 0,82 | 11,61 |
| Tuyau 42 | 103 | 25 | 0,43 | 0,87 | 41,07 |
| Tuyau 43 | 106 | 25 | 0,44 | 0,9 | 43,14 |
| Tuyau 44 | 302 | 200 | 20,58 | 0,66 | 1,89 |
| Tuyau 45 | 136 | 32 | 0,57 | 0,7 | 20,5 |
| Tuyau 46 | 69 | 160 | 17,9 | 0,89 | 4,33 |
| Tuyau 47 | 66 | 90 | 5,17 | 0,81 | 7,38 |
| Tuyau 48 | 121 | 32 | 0,5 | 0,63 | 16,69 |
| Tuyau 49 | 60 | 75 | 3,64 | 0,82 | 9,45 |
| Tuyau 50 | 107 | 25 | 0,45 | 0,91 | 44,01 |
| Tuyau 51 | 74 | 63 | 2,19 | 0,7 | 8,8 |
| Tuyau 52 | 107 | 25 | 0,45 | 0,91 | 44,01 |
| Tuyau 53 | 119 | 32 | 0,5 | 0,62 | 16,22 |
| Tuyau 54 | 114 | 125 | 11,69 | 0,95 | 6,59 |
| Tuyau 55 | 124 | 32 | 0,52 | 0,64 | 17,4 |
| Tuyau 56 | 43 | 125 | 10,01 | 0,82 | 4,97 |
| Tuyau 57 | 207 | 40 | 0,86 | 0,69 | 14,81 |
| Tuyau 58 | 250 | 110 | 7,06 | 0,74 | 4,91 |
| Tuyau 59 | 151 | 32 | 0,63 | 0,78 | 24,73 |
| Tuyau 60 | 27 | 90 | 4,65 | 0,73 | 6,09 |

Annexe 7 : Etat des conduites du réseau cas de pointe (suite et fin)

| Tronçon | Longueur (m) | D _{extérieur} (mm) | Débits (l/s) | Vitesse (m/s) | Perte de charge (m/Km) |
|----------|-----------------|-----------------------------|-----------------|------------------|------------------------------|
| Tuyau 61 | 201 | 40 | 0,84 | 0,67 | 14,06 |
| Tuyau 62 | 46 | 63 | 2,67 | 0,86 | 12,58 |
| Tuyau 63 | 226 | 40 | 0,94 | 0,75 | 17,32 |
| Tuyau 64 | 72 | 25 | 0,3 | 0,61 | 21,81 |
| Tuyau 65 | 135 | 160 | 13,15 | 0,65 | 2,47 |
| Tuyau 66 | 91 | 75 | 3,13 | 0,71 | 7,22 |
| Tuyau 67 | 85 | 25 | 0,35 | 0,72 | 29,21 |
| Tuyau 68 | 246 | 40 | 1,02 | 0,81 | 20,14 |
| Tuyau 69 | 269 | 110 | 7,95 | 0,84 | 6,08 |
| Tuyau 70 | 181 | 90 | 6,08 | 0,96 | 9,87 |
| Tuyau 71 | 195 | 40 | 0,81 | 0,65 | 13,32 |
| Tuyau 72 | 207 | 63 | 2,84 | 0,91 | 13,99 |
| Tuyau 73 | 98 | 25 | 0,41 | 0,83 | 37,57 |
| Tuyau 74 | 139 | 32 | 0,58 | 0,72 | 21,34 |

Annexe 8: Etat des nœuds du réseau cas de pointe + incendie

| N° de Nœuds | Altitude (m) | Demande (l/s) | Charge (m) | Pression (m) |
|-------------|--------------|---------------|------------|--------------|
| 26 | 145,13 | 2,38 | 170,1 | 24,97 |
| 27 | 128,81 | 0,75 | 164 | 35,19 |
| 28 | 151,12 | 2,05 | 168,37 | 17,25 |
| 29 | 144,47 | 0,35 | 166,04 | 21,57 |
| 30 | 136,00 | 0,66 | 164,13 | 28,13 |
| 31 | 150,59 | 1,37 | 166,27 | 15,68 |
| 32 | 144,58 | 2,01 | 170,08 | 25,5 |
| 33 | 150,59 | 1,2 | 169,45 | 18,86 |
| 34 | 150,59 | 0,86 | 166,38 | 15,79 |
| 35 | 144,89 | 1,35 | 170,67 | 25,78 |
| 36 | 133,58 | 0,46 | 170,15 | 36,57 |
| 37 | 137,66 | 1,53 | 171,46 | 33,8 |
| 38 | 137,42 | 0,94 | 171,39 | 33,97 |
| 39 | 136,33 | 2,26 | 171,27 | 34,94 |
| 40 | 125,56 | 1,69 | 169 | 43,44 |
| 41 | 120,80 | 0,43 | 164,77 | 43,97 |
| 42 | 120,80 | 0,44 | 164,42 | 43,62 |
| 43 | 142,52 | 2,11 | 170,7 | 28,18 |
| 44 | 152,29 | 0,57 | 167,91 | 15,62 |
| 45 | 141,38 | 1,04 | 170,4 | 29,02 |
| 46 | 141,38 | 1,03 | 169,91 | 28,53 |
| 47 | 141,38 | 0,5 | 167,9 | 26,52 |
| 48 | 141,38 | 1 | 169,35 | 27,97 |
| 49 | 141,38 | 0,45 | 164,64 | 23,26 |
| 50 | 141,38 | 1,25 | 168,7 | 27,32 |
| 51 | 141,38 | 0,45 | 163,99 | 22,61 |
| 52 | 141,38 | 0,5 | 166,77 | 25,39 |
| 53 | 141,38 | 1,17 | 169,65 | 28,27 |
| 54 | 127,29 | 0,52 | 167,49 | 40,2 |
| 55 | 141,38 | 2,08 | 169,44 | 28,06 |
| 56 | 141,38 | 0,86 | 166,37 | 24,99 |
| 57 | 141,38 | 1,78 | 168,21 | 26,83 |
| 58 | 141,38 | 0,63 | 164,47 | 23,09 |
| 59 | 141,38 | 1,14 | 168,04 | 26,66 |
| 60 | 141,38 | 0,84 | 165,22 | 23,84 |
| 61 | 141,38 | 1,43 | 167,47 | 26,09 |
| 62 | 141,38 | 0,94 | 163,55 | 22,17 |
| 63 | 141,38 | 0,3 | 165,9 | 24,52 |
| 64 | 117,09 | 0,41 | 163,35 | 46,26 |
| 65 | 119,16 | 0,58 | 164,07 | 44,91 |
| 66 | 119,10 | 1,85 | 167,03 | 47,93 |
| 67 | 113,45 | 2,43 | 169,93 | 56,48 |
| 68 | 107,47 | 0,81 | 167,33 | 59,86 |
| 69 | 119,63 | 1,87 | 171,72 | 52,09 |

Annexe 8: Etat des nœuds du réseau cas de pointe + incendie (suite et fin)

| N° de Nœuds | Altitude (m) | Demande (l/s) | Charge (m) | Pression (m) |
|-------------|--------------|---------------|------------|--------------|
| 70 | 122,12 | 1,21 | 163,53 | 41,41 |
| 71 | 112,42 | 2,06 | 173,35 | 60,93 |
| 72 | 111,78 | 1,76 | 172,7 | 60,92 |
| 73 | 113,24 | 0,35 | 170,21 | 56,97 |
| 74 | 105,94 | 1,02 | 167,74 | 61,8 |

Annexe 9 : Etat des arcs du réseau cas de pointe + incendie

| Tronçon | Longueur (m) | Dextérieur (mm) | Débits (l/s) | Vitesse (m/s) | Perte de charge (m/Km) |
|----------|-----------------|--------------------|-----------------|------------------|------------------------------|
| Tuyau 26 | 140 | 90 | 6,18 | 0,97 | 10,18 |
| Tuyau 27 | 180 | 32 | 0,75 | 0,93 | 33,85 |
| Tuyau 28 | 251 | 75 | 3,05 | 0,69 | 6,89 |
| Tuyau 29 | 83 | 25 | 0,35 | 0,7 | 28,05 |
| Tuyau 30 | 158 | 32 | 0,66 | 0,82 | 26,8 |
| Tuyau 31 | 36 | 250 | 36,32 | 0,74 | 1,8 |
| Tuyau 32 | 291 | 40 | 1,21 | 0,96 | 27,23 |
| Tuyau 33 | 40 | 250 | 33,58 | 0,68 | 1,57 |
| Tuyau 34 | 141 | 110 | 7,25 | 0,76 | 5,15 |
| Tuyau 35 | 11 | 25 | 0,46 | 0,94 | 46,87 |
| Tuyau 36 | 73 | 90 | 5,43 | 0,85 | 8,07 |
| Tuyau 37 | 80 | 63 | 2,06 | 0,66 | 7,86 |
| Tuyau 38 | 207 | 40 | 0,86 | 0,69 | 14,81 |
| Tuyau 39 | 329 | 50 | 1,37 | 0,7 | 11,57 |
| Tuyau 40 | 44 | 200 | 25,39 | 0,81 | 2,77 |
| Tuyau 41 | 196 | 63 | 2,56 | 0,82 | 11,61 |
| Tuyau 42 | 103 | 25 | 0,43 | 0,87 | 41,07 |
| Tuyau 43 | 106 | 25 | 0,44 | 0,9 | 43,14 |
| Tuyau 44 | 302 | 200 | 20,58 | 0,66 | 1,89 |
| Tuyau 45 | 136 | 32 | 0,57 | 0,7 | 20,5 |
| Tuyau 46 | 69 | 160 | 17,9 | 0,89 | 4,33 |
| Tuyau 47 | 66 | 90 | 5,17 | 0,81 | 7,38 |
| Tuyau 48 | 121 | 32 | 0,5 | 0,63 | 16,69 |
| Tuyau 49 | 60 | 75 | 3,64 | 0,82 | 9,45 |
| Tuyau 50 | 107 | 25 | 0,45 | 0,91 | 44,01 |
| Tuyau 51 | 74 | 63 | 2,19 | 0,7 | 8,8 |
| Tuyau 52 | 107 | 25 | 0,45 | 0,91 | 44,01 |
| Tuyau 53 | 119 | 32 | 0,5 | 0,62 | 16,22 |
| Tuyau 54 | 114 | 125 | 11,69 | 0,95 | 6,59 |
| Tuyau 55 | 124 | 32 | 0,52 | 0,64 | 17,4 |
| Tuyau 56 | 43 | 125 | 10,01 | 0,82 | 4,97 |
| Tuyau 57 | 207 | 40 | 0,86 | 0,69 | 14,81 |
| Tuyau 58 | 250 | 110 | 7,06 | 0,74 | 4,91 |
| Tuyau 59 | 151 | 32 | 0,63 | 0,78 | 24,73 |
| Tuyau 60 | 27 | 90 | 4,65 | 0,73 | 6,09 |
| Tuyau 61 | 201 | 40 | 0,84 | 0,67 | 14,06 |

Annexe 9 : Etat des arcs du réseau cas de pointe + incendie (suite et fin)

| Tronçon | Longueur (m) | D _{extérieur} (mm) | Débits (l/s) | Vitesse (m/s) | Perte de charge (m/Km) |
|----------|--------------|-----------------------------|-----------------|------------------|------------------------------|
| Tuyau 62 | 46 | 63 | 2,67 | 0,86 | 12,58 |
| Tuyau 63 | 226 | 40 | 0,94 | 0,75 | 17,32 |
| Tuyau 64 | 72 | 25 | 0,3 | 0,61 | 21,81 |
| Tuyau 65 | 135 | 160 | 13,15 | 0,65 | 2,47 |
| Tuyau 66 | 91 | 75 | 3,13 | 0,71 | 7,22 |
| Tuyau 67 | 85 | 25 | 0,35 | 0,72 | 29,21 |
| Tuyau 68 | 246 | 40 | 1,02 | 0,81 | 20,14 |
| Tuyau 69 | 269 | 110 | 7,95 | 0,84 | 6,08 |
| Tuyau 70 | 181 | 90 | 6,08 | 0,96 | 9,87 |
| Tuyau 71 | 195 | 40 | 0,81 | 0,65 | 13,32 |
| Tuyau 72 | 207 | 63 | 2,84 | 0,91 | 13,99 |
| Tuyau 73 | 98 | 25 | 0,41 | 0,83 | 37,57 |
| Tuyau 74 | 139 | 32 | 0,58 | 0,72 | 21,34 |

Annexe 10: Caractéristiques des canalisations des sous bassins S_2

| | | | 1 ^{er} | collecte | ur | | | | |
|--------------------|---------------|----------------------------|--------------------------|----------------------------|------------------------------|---|---|--------------------------|-----------|
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (ml) | distance cumulée (ml) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite (m) | profondeur du regard (m) | Pente (%) |
| R69 | _ | _ | _ | 145,10 | 143,10 | _ | 143,10 | 2,00 | _ |
| R70 | R69-R70 | 55,0 0 | 55,00 | 141,05 | 139,05 | 143,10 | 139,05 | 3,50 | 7,35 |
| R71 | R70-R71 | 55,0 0 | 110,00 | 134,31 | 130,81 | 137,55 | 132,31 | 3,50 | 9,53 |
| R72 | R71-R72 | 49,9 7 | 159,97 | 128,88 | 123,88 | 130,81 | 126,38 | 2,50 | 8,86 |
| | | | 2 ^{èm} | e collecte | eur | | | | |
| R217 | _ | _ | _ | 130,30 | 127,90 | _ | 127,90 | 2,40 | _ |
| R218 | R217-R218 | 36,4 7 | 36,47 | 129,10 | 126,60 | 127,90 | 126,60 | 2,50 | 3,57 |
| R72 | R218-R72 | 10,7 7 | 47,24 | 128,88 | 126,38 | 126,60 | 126,38 | 2,50 | 2,05 |
| | | | 3 ^{èm} | e collecte | eur | | | | |
| R187 | _ | _ | _ | 134,48 | 129,98 | _ | 129,98 | 4,50 | _ |
| R72 | R187-R72 | 41,2 5 | 41,25 | 128,88 | 126,38 | 129,98 | 126,38 | 2,50 | 8,72 |
| | | | 4 ^{èm} | e collecte | eur | | | | |
| R72 | _ | _ | _ | 128,88 | 126,38 | _ | 126,38 | 2,50 | _ |
| R188 | R72-R188 | 12,7 2 | 12,72 | 128,50 | 126,00 | 126,38 | 126,00 | 2,50 | 2,93 |
| | | | 5 ^{èm} | ^{ie} collecte | eur | | | | |
| R 188 | _ | _ | _ | 128,50 | 126,00 | _ | 126,00 | 2,50 | _ |
| BDC-2- | R188-BDC-2- | 7,81 | 7,81 | 128,43 | 125,43 | 125,43 | 125,43 | 3,00 | 7,34 |
| Longueur Totale | | | | 26 | 59,99 | | | | |

Annexe 10 : Caractéristiques des canalisations des sous bassins S_3

| | | | 19 | er collecteu | ır | | | | |
|--------------------|---------------|---------------------------|-------------------------|----------------------------|------------------------------|--|-------------------------------------|-----------------------------|-----------|
| | | | _ | 0022000 | | | | | |
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite | profondeur du regard (m) | Pente (%) |
| R50 | | | | 130,74 | 128,94 | | 128,94 | 1,80 | |
| R51 | R50-R51 | 50,00 | 50,00 | 127,38 | 125,58 | 128,94 | 125,58 | 1,80 | 6,71 |
| R52 | R51-R52 | 50,00 | 100, | 125,78 | 124,28 | 125,58 | 124,28 | 1,50 | 2,61 |
| R53 | R52-R53 | 18,26 | 118,26 | 125,03 | 123,53 | 124,28 | 123,53 | 1,50 | 4,08 |
| R54 | R53-R54 | 50,04 | 168,29 | 123,80 | 122,30 | 123,53 | 122,30 | 1,50 | 2,45 |
| R55 | R54-R55 | 50,00 | 218,29 | 121,80 | 120,30 | 122,30 | 120,30 | 1,50 | 4,00 |
| R56 | R55-R56 | 23,43 | 241,72 | 120,37 | 118,87 | 120,30 | 118,87 | 1,50 | 6,11 |
| R57 | R56-R57 | 54,17 | 295,9 | 118,66 | 116,65 | 118,87 | 116,65 | 2,02 | 4,10 |
| R58 | R57-R58 | 7,87 | 303,76 | 118,52 | 114,97 | 116,65 | 114,97 | 3,55 | 21,36 |
| | | | 2 ^è | ^{me} collecte | ur | | | | |
| R140 | | | | 126,52 | 124,72 | | 124,72 | 1,80 | |
| R141 | R140-R141 | 78,42 | 78,42 | 123,45 | 121,65 | 124,72 | 121,65 | 1,80 | 3,91 |
| R142 | R141-R142 | 49,11 | 127,53 | 121,38 | 119,58 | 121,65 | 119,58 | 1,80 | 4,21 |
| R143 | R142-R143 | 18,21 | 145,74 | 120,43 | 119,23 | 119,58 | 119,23 | 2,20 | 1,90 |
| R58 | R143-R58 | 17,51 | 163,25 | 118,52 | 114,97 | 119,23 | 114,97 | 3,55 | 18,65 |
| | | | 3 ^{èi} | ^{me} collecte | ur | | | | |
| R58 | | | | 118,52 | 114,97 | | 114,97 | 3,55 | |
| BDC-3- | R58-BDC-3- | 34,34 | 34,34 | 118,25 | 114,26 | 114,97 | 114,26 | 3,99 | 2,05 |
| Longueur Totale | | | | 50 | 01,35 | | | • | |

Annexe 10 : Caractéristiques des canalisations des sous bassins S₄

| | | | | 1 ^{er} colle | cteur | | | | |
|-----------|---------------|---------------------------|-------------------------|----------------------------|------------------------------|--|-------------------------------------|-----------------------------|-----------|
| | | | | | | | | | |
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite | profondeur du regard (m) | Pente (%) |
| R236 | _ | _ | _ | 150,59 | 149,59 | _ | 149,59 | 1,00 | _ |
| R237 | R236-R237 | 13,86 | 13,86 | 150,59 | 149,39 | 149,59 | 149,39 | 1,20 | 1,44 |
| R238 | R237-R238 | 7,63 | 21,49 | 150,59 | 149,29 | 149,39 | 149,29 | 1,30 | 1,31 |
| R239 | R238-R239 | 46,92 | 68,41 | 150,59 | 149,21 | 149,29 | 149,21 | 1,38 | 0,17 |
| R240 | R239-R240 | 38,56 | 106,98 | 150,59 | 149,19 | 149,21 | 149,19 | 1,40 | 0,05 |
| R241 | R240-R241 | 47,91 | 154,88 | 150,59 | 149,16 | 149,19 | 149,16 | 1,42 | 0,05 |
| R242 | R241-R242 | 46,75 | 201,64 | 150,59 | 149,09 | 149,16 | 149,09 | 1,50 | 0,16 |
| R243 | R242-R243 | 51,10 | 252,74 | 150,59 | 148,89 | 149,09 | 148,89 | 1,70 | 0,39 |
| R244 | R243-R244 | 50,00 | 302,74 | 150,59 | 148,59 | 148,89 | 148,59 | 2,00 | 0,60 |
| R245 | R244-R245 | 49,98 | 352,71 | 150,59 | 148,39 | 148,59 | 148,39 | 2,20 | 0,40 |
| R246 | R245-R246 | 5,50 | 358,21 | 150,61 | 148,29 | 148,39 | 148,29 | 2,32 | 1,82 |
| R247 | R246-R247 | 45,90 | 404,11 | 150,59 | 148,09 | 148,29 | 148,09 | 2,50 | 0,44 |
| R175 | R247-R175 | 27,86 | 431,97 | 150,59 | 147,89 | 148,09 | 147,89 | 2,70 | 0,72 |
| | | | | 2ème colle | ecteur | | | | |
| R175 | _ | _ | _ | 150,59 | 147,89 | | 147,89 | 2,70 | _ |
| R176 | R175-R176 | 44,57 | 44,57 | 150,59 | 147,79 | 147,89 | 147,79 | 2,80 | 0,22 |
| R177 | R176-R177 | 50,00 | 94,57 | 150,59 | 147,69 | 147,79 | 147,69 | 2,90 | 0,20 |
| R178 | R177-R178 | 50,00 | 144,57 | 150,59 | 147,59 | 147,69 | 147,59 | 3,00 | 0,20 |
| R179 | R178-R179 | 50,00 | 194,57 | 150,59 | 147,39 | 147,59 | 147,39 | 3,20 | 0,40 |
| R180 | R179-R180 | 50,00 | 244,57 | 150,59 | 147,19 | 147,39 | 147,19 | 3,40 | 0,40 |
| R181 | R180-R181 | 43,01 | 287,58 | 150,59 | 146,99 | 147,19 | 146,99 | 3,60 | 0,46 |
| R182 | R181-R182 | 15,10 | 302,68 | 150,58 | 146,78 | 146,99 | 146,78 | 3,80 | 1,33 |
| | | | | 3eme colle | ecteur | | | | |
| R190 | _ | _ | _ | 152,38 | 148,58 | | 148,58 | 3,80 | _ |
| R182 | R190-R182 | 49,60 | 49,60 | 150,58 | 147,78 | 147,78 | 147,78 | 3,80 | 1,61 |

Annexe 10 : Caractéristiques des canalisations du sous bassin S_4 (suite)

| | Aimexe 1 | • Carac | | | | | Dussiii 54 | (suite) | |
|--------------|-----------------------|---------------------------|-------------------------|----------------------------|------------------------------|--|--|-----------------------------|---------------|
| | | | | 4eme colle | ecteur | | | | |
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite | profondeur du regard (m) | Pente (%) |
| R182 | _ | _ | | 150,58 | 146,78 | _ | 146,78 | 3,80 | |
| R191 | R182-R191 | 16,46 | 16,46 | 150,58 | 146,58 | 146,78 | 146,58 | 4,00 | 1,22 |
| R192 | R191-R192 | 50,06 | 66,52 | 150,59 | 146,39 | 146,58 | 146,39 | 4,20 | 0,40 |
| R193 | R192-R193 | 50,17 | 116,69 | 145,11 | 143,11 | 146,39 | 143,11 | 2,00 | 6,52 |
| R194 | R193-R194 | 44,23 | 160,92 | 142,09 | 140,09 | 143,11 | 140,09 | 2,00 | 6,83 |
| R195 | R194-R195 | 50,05 | 210,97 | 139,49 | 137,49 | 140,09 | 137,49 | 2,00 | 5,21 |
| R196 | R195-R196 | 48,13 | 259,1 | 137,57 | 135,57 | 137,49 | 135,57 | 2,00 | 3,99 |
| R197 | R196-R197 | 36,72 | 295,82 | 137,57 | 135,57 | 135,57 | 135,57 | 2,00 | 0,02 |
| R198 | R197-R198 | 33,59 | 329,41 | 137,27 | 135,27 | 135,57 | 135,27 | 2,00 | 0,89 |
| D100 | Ι | | Г | 5eme colle | , | - T | 105.07 | 2.00 | |
| R198 | - - | _ | _ | 137,27 | 135,27 | _ | 135,27 | 2,00 | |
| R206 | R198-R206 | 29,99 | 29,99 | 136,49 | 134,49 | 135,27 | 134,49 | 2,00 | 2,60 |
| R207 | R206-R207 | 25,92 | 55,91 | 135,65 | 133,45 | 134,49 | 133,45 | 2,20 | 4,02 |
| R208 | R207-R208 | 47,70 | 103,61 | 134,07 | 131,87 | 133,45 | 131,87 | 2,20 | 3,32 |
| R209 | R208-R209 | 50,59 | 154,2 | 132,05 | 129,85 | 131,87 | 129,85 | 2,20 | 4,00 |
| R210 | R209-R210 | 26,92 | 181,12 | 130,86 | 128,66 | 129,85 | 128,66 | 2,20 | 4,42 |
| R211 | R210-R211 | 38,91 | 220,03 | 129,71 | 127,31 | 128,66 | 127,31 | 2,40 | 3,46 |
| R212 | R211-R212 | 22,77 | 242,8 | 128,98 | 126,58 | 127,31 | 126,58 | 2,40 | 3,21 |
| R213 | R212-R213 | 50,04 | 292,83 | 128,58 | 126,08 | 126,58 | 126,08 | 2,50 | 1,01 |
| R186 R20 | R213-R186 R186-R20 | 50,00 | 334,9 384,9 | 128,85 | 125,66 124,66 | 126,08 125,66 | 125,66 124,66 | 3,19 | 0,98 |
| R214 | R20-R214 | 49,74 | 434,64 | 127,86 126,29 | 123,29 | 123,66 | 123,29 | 3,20 3,00 | 2,01 |
| R214 R215 | R214-R215 | 50,28 | 484,92 | 120,29 | 123,29 | 123,29 | 120,97 | 2,51 | 2,76 4,62 |
| R215 | R214-R213 | 25,78 | 510,7 | 122,33 | 120,37 | 120,97 | 120,37 | 2,00 | 2,47 |
| K210 | K213-K210 | 23,10 | 310,7 | 144,33 | 120,33 | 120,77 | 120,33 | 2,00 | <i>∠,</i> + / |
| | | | | 6eme colle | ecteur | | | | |
| R17 | _ | | _ | 132,43 | 130,45 | _ | 130,45 | 1,98 | |
| R18 | R17-R18 | 50,28 | 50,18 | 131,34 | 129,34 | 130,45 | 129,34 | 2,00 | 2,22 |
| R19 | R18-R19 | 33,27 | 83,45 | 129,13 | 126,63 | 129,34 | 126,63 | 2,50 | 8,13 |
| R20 | R19-R20 | 37,88 | 121,34 | 127,86 | 124,66 | 126,63 | 124,66 | 3,20 | 5,20 |

Annexe 10 : Caractéristiques des canalisations du sous bassin S_4 (suite)

| | | | | | | | Oussin 54 | | |
|-----------|---------------|---------------------------|-------------------------|----------------------------|------------------------------|--|--|-----------------------------|-----------|
| | | | | 7 ^{eme} colle | ecteur | | | | |
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite | profondeur du regard (m) | Pente (%) |
| R183 | _ | _ | | 135,28 | 133,28 | _ | 133,28 | 2,00 | _ |
| R184 | R183-R184 | 46,88 | 46,88 | 133,37 | 131,37 | 133,28 | 131,37 | 2,00 | 4,09 |
| R185 | R184-R185 | 54,48 | 101,36 | 130,86 | 128,36 | 131,37 | 128,36 | 2,50 | 5,51 |
| R186 | R185-R186 | 32,50 | 133,86 | 128,85 | 125,66 | 128,36 | 125,66 | 3,19 | 8,31 |
| | | | | 8eme colle | ecteur | | | | |
| R219 | _ | _ | _ | 127,29 | 125,49 | _ | 125,49 | 1,80 | _ |
| R220 | R219-R220 | 38,25 | 38,25 | 124,44 | 122,94 | 125,49 | 122,94 | 1,50 | 6,68 |
| R221 | R220-R221 | 11,78 | 50,03 | 123,86 | 122,36 | 122,94 | 122,36 | 1,50 | 4,93 |
| R222 | R221-R222 | 49,61 | 99,64 | 122,64 | 121,14 | 122,36 | 121,14 | 1,50 | 2,46 |
| R223 | R222-R223 | 28,12 | 127,76 | 122,49 | 120,99 | 121,14 | 120,99 | 1,50 | 0,52 |
| R216 | R223-R216 | 11,47 | 139,23 | 122,33 | 120,33 | 120,99 | 120,33 | 2,00 | 5,80 |
| | | | | 9 ^{éme} colle | ecteur | | | | |
| R216 | _ | _ | _ | 122,33 | 120,33 | _ | 120,33 | 2,00 | _ |
| R224 | R216-R224 | 49,53 | 49,53 | 121,65 | 119,65 | 120,33 | 119,65 | 2,00 | 1,37 |
| R225 | R224-R225 | 43,67 | 93,2 | 121,17 | 118,97 | 119,65 | 118,97 | 2,20 | 1,55 |
| R226 | R225-R226 | 48,43 | 141,63 | 120,29 | 117,89 | 118,97 | 117,89 | 2,40 | 2,23 |
| R227 | R226-R227 | 43,06 | 184,69 | 119,11 | 117,11 | 117,89 | 117,11 | 2,00 | 1,82 |
| R117 | R227-R117 | 15,18 | 199,87 | 119,04 | 116,64 | 117,11 | 116,64 | 2,40 | 3,12 |
| R 228 | R117-R228 | 50,96 | 250,83 | 118,15 | 116,15 | 116,64 | 116,15 | 2,00 | 0,95 |
| R 228 | R228-R229 | 49,33 | 300,16 | 116,69 | 114,69 | 116,15 | 114,69 | 2,00 | 2,97 |
| R 229 | R229-R230 | 32,92 | 333,08 | 115,85 | 113,85 | 114,69 | 113,85 | 2,00 | 2,53 |
| R 230 | R230-R231 | 22,29 | 355,37 | 115,40 | 113,40 | 113,85 | 113,40 | 2,00 | 2,02 |
| R 231 | R231-R232 | 10,90 | 366,27 | 115,02 | 112,82 | 113,40 | 112,82 | 2,20 | 5,40 |
| R 232 | R232-R233 | 39,10 | 405,37 | 114,61 | 112,21 | 112,82 | 112,21 | 2,40 | 1,56 |
| R 233 | R233-R234 | 46,56 | 451,93 | 113,16 | 110,96 | 112,21 | 110,96 | 2,20 | 2,67 |
| R 234 | R234-BDC-4- | 27,18 | 479,11 | 112,70 | 110,30 | 110,96 | 110,30 | 2,40 | 2,44 |

Annexe 10: Caractéristiques des canalisations du sous bassin S_4 (suite et fin)

| | | | 1 | 0 ^{éme} colle | ecteur | | | | |
|--------------------|---------------|---------------------------|-------------------------|----------------------------|------------------------------|--|--|-----------------------------|-----------|
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite | profondeur du regard (m) | Pente (%) |
| R104 | _ | _ | _ | 152,05 | 152,05 | _ | 152,05 | 1,80 | _ |
| R105 | R104-R105 | 50,00 | 50 | 145,80 | 145,80 | 152,05 | 145,80 | 1,80 | 12,48 |
| R106 | R105-R106 | 50,00 | 100, | 142,46 | 142,46 | 145,80 | 142,46 | 1,80 | 6,70 |
| R107 | R106-R107 | 50,00 | 150, | 139,64 | 139,64 | 142,46 | 139,64 | 1,50 | 5,63 |
| R108 | R107-R108 | 50,00 | 200, | 136,10 | 136,10 | 139,64 | 136,10 | 1,80 | 7,08 |
| R109 | R108-R109 | 32,14 | 232,14 | 134,89 | 134,89 | 136,10 | 134,89 | 1,50 | 3,74 |
| R110 | R109-R110 | 26,19 | 258,32 | 134,36 | 134,36 | 134,89 | 134,36 | 1,50 | 2,04 |
| R111 | R110-R111 | 50,00 | 308,32 | 134,07 | 134,07 | 134,36 | 134,07 | 1,80 | 0,59 |
| R112 | R111-R112 | 50,00 | 358,32 | 132,44 | 132,44 | 134,07 | 132,44 | 1,76 | 3,25 |
| R113 | R112-R113 | 50,00 | 408,32 | 128,30 | 128,30 | 132,44 | 128,30 | 1,80 | 8,28 |
| R114 | R113-R114 | 50,00 | 458,32 | 125,39 | 125,39 | 128,30 | 125,39 | 1,80 | 5,83 |
| R115 | R114-R115 | 50,00 | 508,32 | 122,40 | 122,40 | 125,39 | 122,40 | 1,80 | 5,97 |
| R116 | R115-R116 | 50,00 | 558,32 | 119,57 | 119,57 | 122,40 | 119,57 | 2,00 | 5,66 |
| R117 | R116-R117 | 51,69 | 610,01 | 116,64 | 116,64 | 119,57 | 116,64 | 2,40 | 5,68 |
| | | | 1 | 1ème colle | ecteur | | | | |
| R199 | | | | 155,25 | 154,05 | | 154,05 | 1,20 | |
| R200 | R199-R200 | 33,27 | 33,27 | 153,20 | 151,90 | 154,05 | 151,90 | 1,30 | 6,46 |
| R201 | R200-R201 | 15,29 | 48,56 | 152,02 | 150,72 | 151,90 | 150,72 | 1,30 | 7,67 |
| R202 | R201-R202 | 51,13 | 99,68 | 148,99 | 147,79 | 150,72 | 147,79 | 1,20 | 5,74 |
| R203 | R202-R203 | 50,02 | 149,7 | 145,77 | 144,57 | 147,79 | 144,57 | 1,20 | 6,44 |
| R204 | R203-R204 | 50,05 | 199,74 | 142,30 | 141,00 | 144,57 | 141,00 | 1,30 | 7,13 |
| R205 | R204-R205 | 50,02 | 249,76 | 139,77 | 138,47 | 141,00 | 138,47 | 1,30 | 5,06 |
| R198 | R205-R198 | 50,79 | 300,56 | 137,27 | 135,27 | 138,47 | 135,27 | 2,00 | 6,28 |
| Longueur Totale | | | | 3 | 3408,48 | | | | |

Annexe 10 : Caractéristiques des canalisations des sous bassins S_5

| | | | | 1 ^{er} collect | our | | | | |
|-----------|------------------|---------------------------|-------------------------|-------------------------------|---------------------------------|--|--|--------------------------------|-----------|
| | | | | 1 conect | eur | | | | |
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite | profondeur du regard (m) | Pente (%) |
| R98 | | | | 157,17 | 155,37 | | 155,37 | 1,80 | |
| R99 | R98-R99 | 50,00 | 50,00 | 152,66 | 150,86 | 155,37 | 150,86 | 1,80 | 9,03 |
| R100 | R99-R100 | 50,00 | 100,00 | 147,67 | 145,87 | 150,86 | 145,87 | 1,80 | 9,97 |
| R101 | R100-R101 | 50,00 | 150,00 | 143,84 | 142,09 | 145,87 | 142,09 | 1,75 | 7,56 |
| R102 | R101-R102 | 22,91 | 172,91 | 142,99 | 141,24 | 142,09 | 141,24 | 1,75 | 3,71 |
| R103 | R102-R103 | 15,04 | 187,94 | 142,94 | 141,14 | 141,24 | 141,14 | 1,80 | 0,67 |
| | | | | 2 ^{eme} collec | teur | | | | |
| R118 | | | | 144,92 | 143,12 | | 143,12 | 1,80 | |
| R103 | R118-R103 | 35,82 | 35,82 | 142,94 | 141,14 | 143,12 | 141,14 | 1,80 | 5,51 |
| R119 | R103-R119 | 43,89 | 79,71 | 140,86 | 139,06 | 141,14 | 139,06 | 1,80 | 4,74 |
| R120 | R119-R120 | 44,75 | 124,46 | 138,50 | 136,70 | 139,06 | 136,70 | 1,80 | 5,27 |
| R121 | R120-R121 | 36,65 | 161,11 | 135,68 | 133,88 | 136,70 | 133,88 | 1,80 | 7,72 |
| R122 | R121-R122 | 44,61 | 205,72 | 134,81 | 133,01 | 133,88 | 133,01 | 1,80 | 1,93 |
| R123 | R122-R123 | 34,54 | 240,26 | 133,17 | 131,37 | 133,01 | 131,37 | 1,80 | 4,77 |
| R59 | R123-R59 | 28,04 | 268,30 | 132,58 | 130,78 | 131,37 | 130,78 | 1,80 | 2,09 |
| | | | | 3 ^{eme} collec | teur | | | | |
| R157 | | | | 135,99 | 134,19 | | 134,19 | 1,80 | |
| R158 | R157-R158 | 62,91 | 62,91 | 133,01 | 131,21 | 134,19 | 131,21 | 1,80 | 4,75 |
| R59 | R158-R59 | 9,22 | 72,13 | 132,58 | 130,78 | 131,21 | 130,78 | 1,80 | 4,61 |
| | | | | 4 ^{eme} collec | teur | | | | |
| R59 | | | | 132,58 | 130,78 | | 130,78 | 1,80 | |
| R60 | R59-R60 | 19,90 | 19,90 | 132,87 | 130,37 | 130,78 | 130,37 | 2,50 | 2,04 |
| R61 | R60-R61 | 16,20 | 36,10 | 131,62 | 129,82 | 130,37 | 129,82 | 1,80 | 3,41 |
| R62 | R61-R62 | 42,27 | 78,38 | 129,39 | 127,89 | 129,82 | 127,89 | 1,50 | 4,57 |
| R63 | R62-R63 | 39,49 | 117,86 | 127,96 | 126,46 | 127,89 | 126,46 | 3,50 | 3,62 |
| R64 | R63-R64 | 11,02 | 128,89 | 125,02 | 123,52 | 124,46 | 123,52 | 1,50 | 8,51 |
| R65 | R64-R65 | 14,14 | 143,03 | 124,67 | 122,87 | 123,52 | 122,87 | 1,80 | 4,58 |
| R66 | R65-R66 | 43,24 | 186,27 | 123,76 | 121,95 | 122,87 | 121,95 | 1,81 | 2,13 |
| R67 | R66-R67 | 17,50 | 203,78 | 123,17 | 121,37 | 121,95 | 121,37 | 1,80 | 3,30 |
| R68 | R67-R68 | 50,00 | 253,78 | 122,66 | 120,66 | 121,37 | 120,66 | 2,00 | 1,43 |
| R15 | R68-R15 | 18,30 | 272,07 | 122,46 | 119,96 | 120,66 | 119,96 | 2,50 | 3,82 |

Annexe 10 : Caractéristiques des canalisations du sous bassin S_5 (suite)

| | | | | 5eme collec | teur | | | | |
|-----------|---------------|---------------------------|-------------------------|-------------------------------|------------------------------|--|--|-----------------------------|-----------|
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite | profondeur du regard (m) | Pente (%) |
| R9 | | | | 132,00 | 129,80 | | 129,80 | 2,20 | |
| R10 | R9-R10 | 49,99 | 49,99 | 129,46 | 127,46 | 129,80 | 127,46 | 2,00 | 4,67 |
| R11 | R10-R11 | 25,59 | 75,58 | 128,15 | 126,15 | 127,46 | 126,15 | 2,00 | 5,15 |
| R12 | R11-R12 | 49,72 | 125,30 | 126,19 | 124,39 | 126,15 | 124,39 | 1,80 | 3,54 |
| R13 | R12-R13 | 13,87 | 139,17 | 125,51 | 123,51 | 124,39 | 123,51 | 2,00 | 6,32 |
| R14 | R13-R14 | 48,50 | 187,67 | 124,32 | 121,52 | 123,51 | 121,52 | 2,80 | 4,11 |
| R15 | R14-R15 | 20,56 | 208,23 | 122,46 | 119,96 | 121,52 | 119,96 | 2,50 | 7,56 |
| R8 | R15-R8 | 27,12 | 235,35 | 120,86 | 118,76 | 119,96 | 118,76 | 2,10 | 4,44 |
| | | | | 6 ^{eme} collec | teur | | | | |
| R0 | | | | 141,38 | 139,58 | | 139,58 | 1,80 | |
| R1 | R0-R1 | 50,15 | 50,15 | 140,68 | 138,88 | 139,58 | 138,88 | 1,80 | 1,39 |
| R2 | R1-R2 | 27,33 | 77,48 | 137,42 | 135,62 | 138,88 | 135,62 | 1,80 | 11,93 |
| R3 | R2-R3 | 50,00 | 127,48 | 134,52 | 132,72 | 135,62 | 132,72 | 1,80 | 5,78 |
| R4 | R3-R4 | 50,00 | 177,48 | 131,00 | 129,20 | 132,72 | 129,20 | 1,80 | 7,04 |
| R5 | R4-R5 | 31,36 | 208,84 | 127,53 | 125,73 | 129,20 | 125,73 | 1,80 | 11,08 |
| R6 | R5-R6 | 50,11 | 258,95 | 121,64 | 119,84 | 125,73 | 119,84 | 1,80 | 11,75 |
| R7 | R6-R7 | 34,41 | 293,36 | 120,08 | 118,88 | 119,84 | 118,88 | 1,20 | 2,79 |
| R8 | R7-R8 | 27,36 | 320,72 | 120,86 | 118,76 | 118,88 | 118,76 | 2,10 | 0,46 |
| | | | | 7 ^{eme} collec | teur | | | | |
| R8 | | | | 120,86 | 118,76 | | 118,76 | 2,10 | |
| R16 | R8-R16 | 20,20 | 20,20 | 120,78 | 118,68 | 118,76 | 118,68 | 2,10 | 0,63 |
| | | | | 8 ^{eme} collec | teur | | | | |
| R16 | | | | 120,78 | 118,68 | | 118,68 | 2,10 | |
| R130 | R16-R130 | 15,86 | 15,86 | 120,90 | 118,50 | 118,68 | 118,50 | 2,40 | 1,19 |
| R131 | R130-R131 | 17,72 | 33,58 | 120,90 | 118,43 | 118,50 | 118,43 | 2,47 | 0,38 |
| R132 | R131-R132 | 24,29 | 57,88 | 120,69 | 118,34 | 118,43 | 118,34 | 2,36 | 0,38 |
| R133 | R132-R133 | 23,99 | 81,87 | 120,14 | 117,84 | 118,34 | 117,84 | 2,30 | 2,06 |
| R134 | R133-R134 | 17,12 | 98,99 | 120,14 | 117,74 | 117,84 | 117,74 | 2,40 | 0,58 |
| R135 | R134-R135 | 22,69 | 121,68 | 120,22 | 117,71 | 117,74 | 117,71 | 2,50 | 0,12 |

Annexe 10 : Caractéristiques des canalisations du sous bassin S_5 (suite)

| | | | | 9 ^{eme} collec | teur | | | | |
|-----------|---------------|---------------------------|-------------------------|-------------------------------|------------------------------|--|--|-----------------------------|-----------|
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite | profondeur du regard (m) | Pente (%) |
| R249 | | | | 124,43 | 122,93 | | 122,93 | 1,50 | |
| R139 | R249-R139 | 26,93 | 26,93 | 123,54 | 122,04 | 122,93 | 122,04 | 1,50 | 3,28 |
| R250 | R139-R250 | 21,54 | 48,47 | 122,51 | 120,91 | 122,04 | 120,91 | 1,60 | 5,25 |
| R135 | R250-R135 | 38,25 | 86,72 | 120,22 | 117,66 | 120,91 | 117,66 | 2,56 | 8,52 |
| R251 | R135-R251 | 9,93 | 96,64 | 119,86 | 117,36 | 117,71 | 117,36 | 2,50 | 2,95 |
| R252 | R251-R252 | 15,08 | 111,72 | 119,27 | 117,07 | 117,36 | 117,07 | 2,20 | 1,96 |
| R253 | R252-R253 | 8,41 | 120,13 | 119,37 | 116,87 | 117,07 | 116,87 | 2,50 | 2,29 |
| R254 | R253-R254 | 41,08 | 161,21 | 119,57 | 116,57 | 116,87 | 116,57 | 3,00 | 0,74 |
| R255 | R254-R255 | 25,54 | 186,75 | 119,11 | 116,11 | 116,57 | 116,11 | 3,00 | 1,82 |
| R256 | R255-R256 | 25,74 | 212,49 | 119,30 | 115,80 | 116,11 | 115,80 | 3,50 | 1,18 |
| | | | | 10 ^{eme} colle | cteur | | | | |
| R257 | | | | 124,52 | 122,52 | | 122,52 | 2,00 | |
| R258 | R257-R258 | 50,02 | 50,02 | 122,90 | 120,90 | 122,52 | 120,90 | 2,00 | 3,23 |
| R259 | R258-R259 | 50,04 | 100,06 | 121,50 | 119,50 | 120,90 | 119,50 | 2,00 | 2,81 |
| R260 | R259-R260 | 48,37 | 148,43 | 119,75 | 117,75 | 119,50 | 117,75 | 3,85 | 3,62 |
| R256 | R260-R256 | 11,11 | 159,54 | 119,30 | 115,80 | 115,90 | 115,80 | 3,50 | 0,84 |
| R261 | R256-R261 | 50,08 | 209,62 | 118,92 | 115,42 | 115,80 | 115,42 | 3,50 | 0,76 |
| R262 | R261-R262 | 50,10 | 259,72 | 117,99 | 114,99 | 115,42 | 114,99 | 3,00 | 0,87 |
| R263 | R262-R263 | 50,03 | 309,75 | 116,49 | 113,99 | 114,99 | 113,99 | 2,50 | 2,00 |
| R264 | R263-R264 | 50,07 | 359,82 | 114,76 | 112,76 | 113,99 | 112,76 | 2,00 | 2,44 |
| R265 | R264-R265 | 52,94 | 412,76 | 112,97 | 111,47 | 112,76 | 111,47 | 1,50 | 2,44 |
| R266 | R265-R266 | 49,76 | 462,52 | 110,57 | 109,07 | 111,47 | 109,07 | 1,50 | 4,82 |
| R267 | R266-R267 | 35,16 | 497,68 | 108,73 | 107,23 | 109,07 | 107,23 | 1,50 | 5,25 |
| R268 | R267-R268 | 19,87 | 517,55 | 107,32 | 105,82 | 107,23 | 105,82 | 1,50 | 7,06 |
| R269 | R268-R269 | 19,70 | 537,24 | 106,30 | 104,80 | 105,82 | 104,80 | 1,50 | 5,21 |
| R270 | R269-R270 | 27,80 | 565,04 | 105,69 | 104,31 | 104,80 | 104,31 | 1,38 | 1,74 |
| R168 | R270-R168 | 8,93 | 573,97 | 105,79 | 104,29 | 104,31 | 104,29 | 1,51 | 0,38 |
| R174 | R168-R174 | 6,33 | 580,30 | 105,88 | 103,88 | 104,29 | 103,88 | 2,00 | 6,53 |

Annexe 10 : Caractéristiques des canalisations du sous bassin S_5 (suite)

| | Amere | | | | | | | | |
|--|---|--|---|--|---|--|--|--|--------------------------------------|
| | | | | 11 ^{eme} collec | cteur | | | | |
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite | profondeur du regard (m) | Pente (%) |
| R169 | | | | 106,29 | 105,09 | | 105,09 | 1,20 | |
| R170 | R169-R170 | 19,87 | 19,87 | 106,63 | 104,93 | 105,09 | 104,93 | 1,70 | 0,78 |
| R171 | R170-R171 | 51,12 | 70,99 | 105,68 | 104,48 | 104,93 | 104,48 | 1,20 | 0,88 |
| R172 | R171-R172 | 48,53 | 119,52 | 105,47 | 104,27 | 104,48 | 104,27 | 1,20 | 0,44 |
| R173 | R172-R173 | 23,62 | 143,14 | 105,69 | 104,19 | 104,27 | 104,19 | 1,50 | 0,35 |
| R174 | R173-R174 | 13,61 | 156,75 | 105,88 | 103,88 | 104,19 | 103,88 | 2,00 | 2,26 |
| | | | | 12 ^{eme} collec | cteur | | | | |
| R174 | | | | 105,88 | 103,88 | | 103,88 | 2,00 | |
| R279 | R174-R279 | 7,12 | 7,12 | 105,97 | 103,72 | 103,88 | 103,72 | 2,25 | 2,26 |
| BDC-5- | R279-BDC- 5- | 7,07 | 14,19 | 106,06 | 103,56 | 103,72 | 103,56 | 2,50 | 2,26 |
| | | | | 13 ^{eme} collec | cteur | | | | |
| R271 | | | | 112,03 | 110,83 | | 110,83 | 1,20 | |
| R272 | R271-R272 | 19,43 | 19,43 | 112,45 | 110,45 | 110,83 | 110,45 | 2,00 | 1,94 |
| R273 | R272-R273 | 12,75 | 32,18 | 112,06 | 110,06 | 110,45 | 110,06 | 2,00 | 3,03 |
| R274 | R273-R274 | 22,35 | 54,53 | 110,89 | 109,69 | 110,06 | 109,69 | 1,20 | 1,66 |
| R275 | R274-R275 | 16,91 | 71,44 | 109,81 | 100 01 | 100 60 | 10001 | | |
| R276 | | 10,71 | 71,77 | 107,01 | 108,81 | 109,69 | 108,81 | 1,00 | 5,22 |
| K 270 | R275-R276 | 6,18 | 77,62 | 109,67 | 108,51 | 109,69 | 108,81 | 1,00 1,15 | 5,22 4,70 |
| R277 | R275-R276 R276-R277 | 1 | | | | | | | |
| | | 6,18 | 77,62 | 109,67 | 108,52 | 108,81 | 108,52 | 1,15 | 4,70 |
| R277 | R276-R277 | 6,18 33,18 | 77,62 110,80 | 109,67 109,12 | 108,52 107,87 | 108,81 108,52 | 108,52 107,87 | 1,15 1,25 | 4,70 1,95 |
| R277 R278 | R276-R277 R277-R278 | 6,18 33,18 50,08 | 77,62 110,80 160,89 182,59 | 109,67 109,12 107,34 | 108,52 107,87 106,14 105,70 eteur | 108,81 108,52 107,87 | 108,52 107,87 106,14 | 1,15 1,25 1,20 | 4,70 1,95 3,46 |
| R277 R278 | R276-R277 R277-R278 | 6,18 33,18 50,08 | 77,62 110,80 160,89 182,59 | 109,67 109,12 107,34 106,90 | 108,52 107,87 106,14 105,70 | 108,81 108,52 107,87 | 108,52 107,87 106,14 | 1,15 1,25 1,20 | 4,70 1,95 3,46 |
| R277 R278 R165 | R276-R277 R277-R278 R278-R165 | 6,18 33,18 50,08 | 77,62 110,80 160,89 182,59 | 109,67 109,12 107,34 106,90 14 ^{eme} collection | 108,52 107,87 106,14 105,70 eteur | 108,81 108,52 107,87 | 108,52 107,87 106,14 105,70 | 1,15 1,25 1,20 1,20 | 4,70 1,95 3,46 |
| R277 R278 R165 | R276-R277 R277-R278 R278-R165 R159-R160 R160-R161 | 6,18 33,18 50,08 21,70 | 77,62 110,80 160,89 182,59 22,78 33,06 | 109,67 109,12 107,34 106,90 14 ^{eme} collection | 108,52 107,87 106,14 105,70 eteur | 108,81 108,52 107,87 106,14 | 108,52 107,87 106,14 105,70 | 1,15 1,25 1,20 1,20 1,42 | 4,70 1,95 3,46 1,99 |
| R277 R278 R165 R165 R159 R160 | R276-R277 R277-R278 R278-R165 R159-R160 R160-R161 R161-R162 | 6,18 33,18 50,08 21,70 22,78 | 77,62 110,80 160,89 182,59 22,78 33,06 43,16 | 109,67 109,12 107,34 106,90 14 ^{eme} collect 108,65 108,13 | 108,52 107,87 106,14 105,70 cteur 107,23 106,93 | 108,81 108,52 107,87 106,14 | 108,52 107,87 106,14 105,70 107,23 106,93 | 1,15 1,25 1,20 1,20 1,42 1,42 | 4,70 1,95 3,46 1,99 |
| R277 R278 R165 R165 R159 R160 R161 | R276-R277 R277-R278 R278-R165 R159-R160 R160-R161 R161-R162 R162-R163 | 6,18 33,18 50,08 21,70 22,78 10,28 | 77,62 110,80 160,89 182,59 22,78 33,06 43,16 54,99 | 109,67 109,12 107,34 106,90 14^{eme} collec 108,65 108,13 107,95 | 108,52 107,87 106,14 105,70 eteur 107,23 106,93 106,75 106,53 106,27 | 108,81 108,52 107,87 106,14 107,23 106,93 | 108,52 107,87 106,14 105,70 107,23 106,93 106,75 | 1,15 1,25 1,20 1,20 1,42 1,20 1,20 | 1,95 3,46 1,99 1,32 1,74 |
| R277 R278 R165 R165 R159 R160 R161 R162 | R276-R277 R277-R278 R278-R165 R159-R160 R160-R161 R161-R162 | 6,18 33,18 50,08 21,70 22,78 10,28 10,10 | 77,62 110,80 160,89 182,59 22,78 33,06 43,16 | 109,67 109,12 107,34 106,90 14^{eme} collec 108,65 108,13 107,95 107,73 | 108,52 107,87 106,14 105,70 cteur 107,23 106,93 106,75 106,53 | 108,81 108,52 107,87 106,14 107,23 106,93 106,75 | 108,52 107,87 106,14 105,70 107,23 106,93 106,75 106,53 | 1,15 1,25 1,20 1,20 1,42 1,20 1,20 1,20 | 1,32 1,74 2,14 |

Annexe 10: Caractéristiques des canalisations du sous bassin S_5 (suite et fin)

| 15 ^{eme} collecteur | | | | | | | | | | |
|------------------------------|---------------|---------------------------|-------------------------|----------------------------|------------------------------|--|-------------------------------------|-----------------------------|-----------|--|
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite | profondeur du regard (m) | Pente (%) | |
| R166 | R165-R166 | 14,47 | 104,96 | 106,86 | 105,56 | 105,70 | 105,56 | 1,30 | 1,02 | |
| R167 | R166-R167 | 32,82 | 137,78 | 105,79 | 104,39 | 105,56 | 104,39 | 1,40 | 3,56 | |
| R168 | R167-R168 | 4,47 | 142,25 | 105,79 | 104,29 | 104,39 | 104,29 | 1,50 | 2,14 | |
| R136 | | | | 124,21 | 122,61 | | 122,61 | 1,60 | | |
| R137 | R136-R137 | 25,92 | 25,92 | 123,88 | 122,28 | 122,61 | 122,28 | 1,60 | 1,29 | |
| R138 | R137-R138 | 25,79 | 51,71 | 123,46 | 122,06 | 122,28 | 122,06 | 1,40 | 0,82 | |
| R139 | R138-R139 | 9,14 | 60,85 | 123,54 | 122,04 | 122,06 | 122,04 | 1,50 | 0,38 | |
| Longueur Totale | 2847,83 | | | | | | | | | |

Annexe 10: Caractéristiques des canalisations des sous bassins S_6

| | 1 ^{er} collecteur | | | | | | | | | | |
|-----------|----------------------------|---------------------------|-------------------------|----------------------------|------------------------------|--|--|-----------------------------|-----------|--|--|
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite (m) | profondeur du regard (m) | Pente (%) | | |
| R82 | | | | 112,48 | 110,68 | | 110,68 | 1,80 | | | |
| R83 | R82-R83 | 55,00 | 55,00 | 112,19 | 110,39 | 110,68 | 110,39 | 1,80 | 0,52 | | |
| R84 | R83-R84 | 55,00 | 110,00 | 110,48 | 108,78 | 110,39 | 108,78 | 1,70 | 2,92 | | |
| R85 | R84-R85 | 55,00 | 165,00 | 107,27 | 105,47 | 108,78 | 105,47 | 1,80 | 6,03 | | |
| R86 | R85-R86 | 55,71 | 220,71 | 105,37 | 103,57 | 105,47 | 103,57 | 1,80 | 3,40 | | |
| R87 | R86-R87 | 31,95 | 252,66 | 105,11 | 103,31 | 103,57 | 103,31 | 1,80 | 0,83 | | |
| R88 | R87-R88 | 17,13 | 269,79 | 105,08 | 103,28 | 103,31 | 103,28 | 1,80 | 0,15 | | |
| R89 | R88-R89 | 28,16 | 297,95 | 105,72 | 102,92 | 103,28 | 102,92 | 2,80 | 1,29 | | |
| R90 | R89-R90 | 23,89 | 321,84 | 105,94 | 102,54 | 102,92 | 102,54 | 3,40 | 1,58 | | |
| R91 | R90-R91 | 23,45 | 345,29 | 106,42 | 102,47 | 102,54 | 102,47 | 3,95 | 0,30 | | |
| R92 | R91-R92 | 11,48 | 356,77 | 106,52 | 102,02 | 102,47 | 102,02 | 4,50 | 3,86 | | |

Annexe 10: Caractéristiques des canalisations des sous bassins S_6 (Suite et fin)

| | 2 ^{eme} collecteur | | | | | | | | | | |
|-----------------------|-----------------------------|---------------------------|-------------------------|----------------------------|------------------------------|---|---|-----------------------------|-----------|--|--|
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite (m) | profondeur du regard (m) | Pente (%) | | |
| R124 | | | | 108,81 | 105,81 | | 105,81 | 3,00 | | | |
| R125 | R124-R125 | 49,47 | 49,47 | 108,58 | 105,38 | 105,81 | 105,38 | 3,20 | 0,86 | | |
| R126 | R125-R126 | 47,09 | 96,56 | 107,90 | 104,90 | 105,38 | 104,90 | 3,00 | 1,01 | | |
| R127 | R126-R127 | 43,64 | 140,20 | 107,48 | 104,28 | 104,90 | 104,28 | 3,20 | 1,43 | | |
| R81 | R127-R81 | 10,89 | 151,08 | 107,46 | 103,96 | 104,28 | 103,96 | 3,50 | 2,94 | | |
| R128 | R81-R128 | 25,20 | 176,28 | 106,96 | 103,46 | 103,96 | 103,46 | 3,50 | 1,95 | | |
| R129 | R128-R129 | 16,54 | 192,82 | 106,79 | 102,99 | 103,46 | 102,99 | 3,80 | 2,87 | | |
| R92 | R129-R92 | 18,86 | 211,68 | 106,52 | 102,02 | 102,99 | 102,02 | 4,50 | 5,11 | | |
| BDC-6- | R92-BDC- 6- | 11,92 | 223,60 | 106,38 | 101,56 | 102,02 | 101,56 | 11,92 | 3,89 | | |
| | | | | 3eme coll | ecteur | | | | | | |
| R 73 | | | | 118,91 | 116,91 | | 116,91 | 2,00 | | | |
| R74 | R73-R74 | 40,18 | 40,18 | 117,66 | 115,66 | 116,91 | 115,66 | 2,00 | 3,13 | | |
| R75 | R74-R75 | 55,00 | 95,18 | 116,34 | 113,70 | 115,66 | 113,70 | 2,64 | 3,55 | | |
| R76 | R75-R76 | 55,00 | 150,18 | 114,00 | 111,50 | 113,70 | 111,50 | 2,50 | 4,00 | | |
| R77 | R76-R77 | 43,09 | 193,27 | 111,94 | 109,44 | 111,50 | 109,44 | 2,50 | 4,78 | | |
| R78 | R77-R78 | 84,27 | 277,54 | 108,86 | 106,06 | 109,44 | 106,06 | 2,80 | 4,00 | | |
| R79 | R78-R79 | 17,74 | 295,28 | 108,67 | 105,67 | 106,06 | 105,67 | 3,00 | 2,19 | | |
| R80 | R79-R80 | 46,53 | 341,81 | 107,47 | 104,27 | 105,67 | 104,27 | 3,20 | 3,00 | | |
| R81 | R80-R81 | 12,93 | 354,74 | 107,46 | 103,96 | 104,27 | 103,96 | 3,50 | 2,43 | | |
| Longueur Totale(m) | | | | | 935,10 | | | | | | |

Annexe 10 : Caractéristiques des canalisations des sous bassins S₇

| 1 ^{er} collecteur | | | | | | | | | | |
|-----------------------------|--------------------|---------------------------|-------------------------|----------------------------|------------------------------|---|---|-----------------------------|--------------|--|
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite (m) | profondeur du regard (m) | Pente (%) | |
| R28 | | | | 141,38 | 139,38 | | 139,38 | 2,00 | | |
| R29 | R28-R29 | 12,67 | 12,67 | 141,38 | 138,88 | 139,38 | 138,88 | 2,50 | 3,95 | |
| R30 | R29-R30 | 32,63 | 45,30 | 141,38 | 138,58 | 138,88 | 138,58 | 2,80 | 0,92 | |
| R31 | R30-R31 | 13,95 | 59,25 | 141,38 | 138,40 | 138,58 | 138,40 | 2,98 | 1,27 | |
| R32 | R31-R32 | 17,21 | 76,47 | 141,38 | 138,18 | 138,40 | 138,18 | 3,20 | 1,27 | |
| R33 | R32-R33 | 12,83 | 89,29 | 141,38 | 137,98 | 138,18 | 137,98 | 3,40 | 1,59 | |
| R34 | R33-R34 | 9,55 | 98,84 | 141,38 | 137,77 | 137,98 | 137,77 | 3,60 | 2,10 | |
| R35 | R34-R35 | 39,78 | 138,62 | 141,38 | 137,58 | 137,77 | 137,58 | 3,80 | 0,50 | |
| R27 | R35-R27 | 51,68 | 190,30 | 141,38 | 137,38 | 137,58 | 137,38 | 4,00 | 0,39 | |
| 2 ^{eme} collecteur | | | | | | | | | | |
| R46 R47 | R46-R47 | 50.00 | 50,00 | 141,38 141,38 | 140,18 | 140 19 | 140,18 139,98 | 1,20 | 0.40 | |
| R47 | R40-R47 R47-R48 | 50,00 | 100,00 | 141,38 | 139,98 139,78 | 140,18 139,98 | 139,98 | 1,40 | 0,40 | |
| | R47-R48 R48-R49 | | 150,00 | 141,38 | 139,78 | | | 1,60 | 0,40 | |
| R49 R22 | R49-R22 | 50,00 | 200,40 | 141,38 | 139,18 | 139,78 139,18 | 139,18 138,88 | 2,20 | 1,20 0,60 | |
| K22 | N49-N22 | 30,40 | 200,40 | 141,36 | 130,00 | 139,10 | 130,00 | 2,30 | 0,00 | |
| | | | | 3eme coll | ecteur | | | | | |
| R42 | | | | 141,38 | 140,18 | | 140,18 | 1,20 | | |
| R43 | R42-R43 | 50,00 | 50,00 | 141,38 | 139,98 | 140,18 | 139,98 | 1,40 | 0,40 | |
| R44 | R43-R44 | 50,00 | 100,00 | 141,38 | 139,78 | 139,98 | 139,78 | 1,60 | 0,40 | |
| R45 | R44-R45 | 50,00 | 150,00 | 141,38 | 139,18 | 139,78 | 139,18 | 2,20 | 1,20 | |
| R23 | R45-R23 | 50,40 | 200,40 | 141,38 | 138,88 | 139,18 | 138,88 | 2,50 | 0,60 | |
| 4 ^{eme} collecteur | | | | | | | | | | |
| R36 | | | | 141,38 | 140,18 | | 140,18 | 1,20 | | |
| R37 | R36-R37 | 50,00 | 50,00 | 141,38 | 139,88 | 140,18 | 139,88 | 1,50 | 0,60 | |
| R38 | R37-R38 | 51,17 | 101,17 | 141,38 | 139,58 | 139,88 | 139,58 | 1,80 | 0,59 | |
| R39 | R38-R39 | 22,85 | 124,01 | 141,38 | 139,38 | 139,58 | 139,38 | 2,00 | 0,88 | |
| R40 | R39-R40 | 35,77 | 159,79 | 141,38 | 138,88 | 139,38 | 138,88 | 2,50 | 1,40 | |
| R41 | R40-R41 | 43,45 | 203,23 | 141,38 | 138,68 | 138,88 | 138,68 | 2,70 | 0,46 | |

Annexe 10: Caractéristiques des canalisations du sous bassin S_7 (suite et fin)

| 5 ^{eme} collecteur | | | | | | | | | | |
|-----------------------------|----------------|---------------------------|-------------------------|----------------------------|------------------------------|---|---|-----------------------------|-----------|--|
| N° regard | N° de tronçon | distance partielle (m) | distance cumulée (m) | cote du terrain naturel | cote radier du regard (m) | cote radier amont de la conduite (m) | cote radier avale de la conduite (m) | profondeur du regard (m) | Pente (%) | |
| R93 | | | | 141,38 | 140,18 | | 140,18 | 1,20 | | |
| R94 | R93-R94 | 50,00 | 50,00 | 141,38 | 139,88 | 140,18 | 139,88 | 1,50 | 0,60 | |
| R95 | R94-R95 | 50,00 | 100,00 | 141,38 | 139,58 | 139,88 | 139,58 | 1,80 | 0,60 | |
| R96 | R95-R96 | 50,00 | 150,00 | 141,38 | 139,38 | 139,58 | 139,38 | 2,00 | 0,40 | |
| R97 | R96-R97 | 50,00 | 200,00 | 141,38 | 138,88 | 139,38 | 138,88 | 2,50 | 1,00 | |
| R24 | R97-R24 | 25,39 | 225,39 | 141,38 | 138,58 | 138,88 | 138,58 | 2,80 | 1,18 | |
| | | | (| 6 ^{eme} colle | cteur | | | | | |
| R21 | | | | 141,38 | 139,38 | | 139,38 | 2,00 | | |
| R22 | R21-R22 | 14,56 | 14,56 | 141,38 | 138,88 | 139,38 | 138,88 | 2,50 | 3,43 | |
| R23 | R22-R23 | 42,75 | 57,31 | 141,38 | 138,78 | 138,88 | 138,78 | 2,60 | 0,38 | |
| R41 | R23-R41 | 26,50 | 83,81 | 141,38 | 138,68 | 138,88 | 138,68 | 2,70 | 0,46 | |
| R24 | R41-R24 | 45,99 | 129,80 | 141,38 | 138,58 | 138,88 | 138,58 | 2,80 | 0,39 | |
| R25 | R24-R25 | 51,22 | 181,03 | 141,38 | 137,88 | 138,58 | 137,88 | 3,50 | 1,37 | |
| R26 | R25-R26 | 41,28 | 222,31 | 141,38 | 137,58 | 137,88 | 137,58 | 3,80 | 0,73 | |
| R27 | R26-R27 | 34,44 | 256,75 | 141,38 | 137,38 | 137,58 | 137,38 | 4,00 | 0,58 | |
| BDC-7- | R27- BDC-7- | 9,09 | 265,84 | 141,38 | 136,93 | 137,38 | 136,93 | 4,45 | 5,24 | |
| Longueur Totale | 1285,57 | | | | | | | | | |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S₂

| N° de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Qmfe / Qmfs (I/s) | Cpe / Cps (I/s) | Ope / Ops (I/s) | Qp (I/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|--------------|--------|------------------|-----------------|-------------------|-----------------|-----------------|----------|---------|---------------|
| R69 | 55,00 | 0,002 | 0,110000 | 0 | 0 | 0 | 0,220 | 0,074 | 200 |
| R70 | 22,00 | 0,002 | 0,110000 | 0,110 | 4 | 0,440000 | 0,220 | 0,071 | 200 |
| R70 | 55,00 | 0,002 | 0,110000 | 0,110 | 4 | 0,440000 | 0,660 | 0,953 | 200 |
| R71 | 33,00 | 0,002 | 0,110000 | 0,220 | 4 | 0,880000 | 0,000 | 0,755 | 200 |
| R71 | 49,97 | 0,002 | 0,099940 | 0,220 | 4 | 0,880000 | 1,080 | 0,089 | 200 |
| R72 | 49,97 | 0,002 | 0,099940 | 0,320 | 4 | 1,279760 | 1,000 | 0,089 | 200 |
| R217 | 26.47 | 0.002 | 0.072022 | 0,000 | 0 | 0,000000 | 0.146 | 0.040 | 200 |
| R218 | 36,47 | 0,002 | 0,072933 | 0,073 | 4 | 0,291731 | 0,146 | 0,040 | 200 |
| R218 | 10.77 | 0.002 | 0.021547 | 0,073 | 4 | 0,291731 | 0.225 | 0.020 | 200 |
| R72 | 10,77 | 0,002 | 0,021547 | 0,094 | 4 | 0,377919 | 0,335 | 0,020 | 200 |
| R187 | 12.25 | 0.002 | 0.004500 | 0,414 | 4 | 1,657679 | 1 007 | 0.000 | 200 |
| R72 | 42,25 | 0,002 | 0,084500 | 0,499 | 4 | 1,995679 | 1,827 | 0,090 | 200 |
| R72 | 10.70 | 0.002 | 0.025444 | 0,499 | 4 | 1,995679 | 2.047 | 0.020 | 200 |
| R188 | 12,72 | 0,002 | 0,025444 | 0,524 | 4 | 2,097457 | 2,047 | 0,030 | 200 |
| R188 | 7 01 | 0.002 | 0.015611 | 0,524 | 4 | 2,097457 | 2 120 | 0.072 | 200 |
| BDC-2- | 7,81 | 0,002 | 0,015611 | 0,540 | 4 | 2,159900 | 2,129 | 0,073 | 200 |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S3

| $ m N^\circ$ de regard | Li(m) | Qmf Unitaire I/s | Omf route (1/s) | Omfe Omfs (I/s) | Cpe / Cps (I/s) | Ope Ops (I/s) | Qp (I/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|------------------------|-------|---------------------|--------------------|--------------------|-----------------|---------------|----------|---------|------------------|
| R 50 | 50,00 | 0,002 | 0,122669 | 0,00 | 4 | 0 | 0,245 | 0,067 | 200 |
| R 51 | 30,00 | 0,002 | 0,122007 | 0,12 | 4 | 0,4906752 | 0,243 | 0,007 | 200 |
| R 51 | 50,00 | 0,002 | 0,122669 | 0,12 | 4 | 0,4906752 | 0,736 | 0,026 | 200 |
| R 52 | 50,00 | 0,002 | 0,122009 | 0,25 | 4 | 0,9813504 | 0,730 | 0,020 | 200 |
| R 52 | 18,26 | 0,002 | 0,044799 | 0,25 | 4 | 0,9813504 | 1,071 | 0,040 | 200 |
| R 53 | 16,20 | 0,002 | 0,044799 | 0,29 | 4 | 1,1605449 | 1,071 | 0,040 | 200 |
| R 53 | 50.04 | 0,002 | 0,122767 | 0,29 | 4 | 1,1605449 | 1 406 | 0.024 | 200 |
| R 54 | 50,04 | 0,002 | 0,122767 | 0,41 | 4 | 1,6516126 | 1,406 | 0,024 | 200 |
| R 54 | 50.00 | 0,002 | 0,122669 | 0,41 | 4 | 1,6516126 | 1 907 | 0.040 | 200 |
| R 55 | 50,00 | 0,002 | 0,122009 | 0,54 | 4 | 2,1422878 | 1,897 | 0,040 | 200 |
| R 55 | 22.42 | 0,002 | 0,057483 | 0,54 | 4 | 2,1422878 | 2.257 | 0.061 | 200 |
| R 56 | 23,43 | 0,002 | 0,037483 | 0,59 | 4 | 2,3722182 | 2,257 | 0,061 | 200 |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S_3 (suite et fin)

| N° de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Omfe Omfs (I/s) | Cpe / Cps (I/s) | Ope Ops (1/s) | Op (Vs) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|--------------|--------------------|---------------------|-----------------|--------------------|-----------------|---------------|---------|---------|---------------|
| R 56 | 54,17 | 0,002 | 0,132899 | 0,59 | 4 | 2,3722182 | 2,638 | 0,041 | 200 |
| R 57 | J 4 ,17 | 0,002 | 0,132077 | 0,73 | 4 | 2,9038157 | 2,030 | 0,041 | 200 |
| R 57 | 7,87 | 0,002 | 0,019308 | 0,73 | 4 | 2,9038157 | 2,942 | 0,210 | 200 |
| R 58 | 7,07 | 0,002 | 0,019306 | 0,75 | 4 | 2,981048 | 2,942 | 0,210 | 200 |
| R 140 | 79.42 | 0,002 | 0,192394 | 0,00 | 4 | 0 | 0,385 | 0.040 | 200 |
| R 141 | 78,42 | 0,002 | 0,192394 | 0,19 | 4 | 0,7695749 | 0,383 | 0,040 | 200 |
| R 141 | 40.11 | 0.002 | 0.120495 | 0,19 | 4 | 0,7695749 | 1 011 | 0.042 | 200 |
| R 142 | 49,11 | 0,002 | 0,120485 | 0,31 | 4 | 1,2515161 | 1,011 | 0,042 | 200 |
| R 142 | 10.21 | 0.002 | 0.044676 | 0,31 | 4 | 1,2515161 | 1 2/1 | 0.010 | 200 |
| R 143 | 18,21 | 0,002 | 0,044676 | 0,36 | 4 | 1,43022 | 1,341 | 0,019 | 200 |
| R 143 | 17.51 | 0.002 | 0.042050 | 0,36 | 4 | 1,43022 | 1.516 | 0.106 | 200 |
| R 58 | 17,51 | 0,002 | 0,042959 | 0,40 | 4 | 1,6020545 | 1,516 | 0,186 | 200 |
| R 58 | | | | 1,15 | 3,83 | 4,3883206 | | | |
| BDC- 3- | 34,34 | 0,002 | 0,084249 | 1,23 | 3,75 | 4,612592 | 4,500 | 0,020 | 200 |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S4

| N° de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Omf route (1/s) | Omfe Omfs (I/s) | Cpe / Cps (I/s) | Ope Ops (I/s) | Qp (I/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|--------------|---------------|---------------------|--------------------|--------------------|-----------------|---------------|----------|---------|------------------|
| R 236 | 13,86 | 0,002 | 0,024931 | 0,00 | 4 | 0 | 0,050 | 0,014 | 200 |
| R 237 | 13,60 | 0,002 | 0,024731 | 0,02 | 4 | 0,0997248 | 0,030 | 0,014 | 200 |
| R 237 | 7,63 | 0,002 | 0,013719 | 0,02 | 4 | 0,0997248 | 0,127 | 0,013 | 200 |
| R 238 | 7,03 | 0,002 | 0,013719 | 0,04 | 4 | 0,1545997 | 0,127 | 0,013 | 200 |
| R 238 | 46.02 | 0.002 | 0.004207 | 0,04 | 4 | 0,1545997 | 0.222 | 0.0017 | 200 |
| R 239 | 46,92 | 0,002 | 0,084387 | 0,12 | 4 | 0,4921489 | 0,323 | 0,0017 | 200 |
| R 239 | 29.56 | 0.002 | 0.060252 | 0,12 | 4 | 0,4921489 | 0.621 | 0.0005 | 200 |
| R 240 | 38,56 | 0,002 | 0,069353 | 0,19 | 4 | 0,7695606 | 0,631 | 0,0005 | 200 |
| R 240 | 47.01 | 0.002 | 0.006150 | 0,19 | 4 | 0,7695606 | 0.042 | 0.0005 | 200 |
| R 241 | 47,91 | 0,002 | 0,086158 | 0,28 | 4 | 1,114194 | 0,942 | 0,0005 | 200 |
| R 241 | 1675 | 0.002 | 0.004002 | 0,28 | 4 | 1,114194 | 1 202 | 0.0016 | 200 |
| R 242 | 46,75 | 0,002 | 0,084083 | 0,36 | 4 | 1,4505278 | 1,282 | 0,0016 | 200 |
| R 242 | <i>5</i> 1.10 | 0.002 | 0.001002 | 0,36 | 4 | 1,4505278 | 1 (24 | 0.0020 | 200 |
| R 243 | 51,10 | 0,002 | 0,091903 | 0,45 | 4 | 1,8181396 | 1,634 | 0,0039 | 200 |
| R 243 | 50.00 | 0.002 | 0.000012 | 0,45 | 4 | 1,8181396 | 1 000 | 0.0060 | 200 |
| R 244 | 50,00 | 0,002 | 0,089913 | 0,54 | 4 | 2,1777918 | 1,998 | 0,0060 | 200 |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S₄ (suite)

| | | | | | (Suite | · / | | 1 | $\overline{}$ |
|------------------------|--------|---------------------|-----------------|--------------------|-----------------|---------------|---------|---------|---------------|
| $ m N^\circ$ de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Qmfe Qmfs (I/s) | Cpe / Cps (I/s) | Ope Ops (I/s) | Op (Vs) | I (m/m) | diamètre (mm) |
| R 244 | 49,98 | 0,002 | 0,089878 | 0,54 | 4 | 2,1777918 | 2,358 | 0,0040 | 200 |
| R 245 | 42,20 | 0,002 | 0,009070 | 0,63 | 4 | 2,5373057 | 2,336 | 0,0040 | 200 |
| R 245 | 5,50 | 0,002 | 0,009884 | 0,63 | 4 | 2,5373057 | 2,557 | 0,0180 | 200 |
| R 246 | 3,30 | 0,002 | 0,007004 | 0,64 | 4 | 2,576843 | 2,337 | 0,0100 | 200 |
| R 246 | 45,90 | 0,002 | 0,082549 | 0,64 | 4 | 2,576843 | 2,742 | 0,0043 | 200 |
| R 247 | 43,70 | 0,002 | 0,002347 | 0,73 | 4 | 2,9070382 | 2,742 | 0,0043 | 200 |
| R 247 | 27,86 | 0,002 | 0,050110 | 0,73 | 4 | 2,9070382 | 3,007 | 0,0071 | 200 |
| R 175 | 27,00 | 0,002 | 0,030110 | 0,78 | 4 | 3,1074777 | 3,007 | 0,0071 | 200 |
| R 175 | 44,57 | 0,002 | 0,080150 | 0,78 | 4 | 3,1074777 | 3,268 | 0,0220 | 200 |
| R 176 | 44,37 | 0,002 | 0,080130 | 0,86 | 4 | 3,4280795 | 3,208 | 0,0220 | 200 |
| R 176 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,86 | 4 | 3,4280795 | 3,608 | 0,0020 | 200 |
| R 177 | 30,00 | 0,002 | 0,009920 | 0,95 | 4 | 3,7877601 | 3,000 | 0,0020 | 200 |
| R 177 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,95 | 4 | 3,7877601 | 3,944 | 0,0020 | 200 |
| R 178 | 30,00 | 0,002 | 0,007720 | 1,04 | 3,96 | 4,1009485 | 3,744 | 0,0020 | 200 |
| R 178 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 1,04 | 3,96 | 4,1009485 | 4,222 | 0,0040 | 200 |
| R 179 | 30,00 | 0,002 | 0,007720 | 1,13 | 3,86 | 4,3439182 | 4,222 | 0,0040 | 200 |
| R 179 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 1,13 | 3,86 | 4,3439182 | 4,463 | 0,0040 | 200 |
| R 180 | 30,00 | 0,002 | 0,007720 | 1,22 | 3,77 | 4,5826543 | 4,403 | 0,0040 | 200 |
| R 180 | 43,01 | 0,002 | 0,077356 | 1,22 | 3,77 | 4,5826543 | 4,684 | 0,0046 | 200 |
| R 181 | 75,01 | 0,002 | 0,077330 | 1,29 | 3,7 | 4,7849996 | ,00- | 0,0040 | 200 |
| R 181 | 15,10 | 0,002 | 0,027149 | 1,29 | 3,7 | 4,7849996 | 4,820 | 0,0133 | 200 |
| R 182 | 13,10 | 0,002 | 0,027147 | 1,32 | 3,67 | 4,8554009 | 4,020 | 0,0133 | 200 |
| R 190 | 49,60 | 0,002 | 0,089201 | 0,00 | 0 | 0 | 0,178 | 0,0160 | 200 |
| R 182 | 47,00 | 0,002 | 0,007201 | 0,09 | 4 | 0,3568031 | 0,176 | 0,0100 | 200 |
| R 182 | 16,46 | 0,002 | 0,029600 | 1,41 | 3,61 | 5,0846226 | 5,122 | 0,0122 | 200 |
| R 191 | 10,40 | 0,002 | 0,027000 | 1,44 | 3,58 | 5,1600154 | 3,122 | 0,0122 | 200 |
| R 191 | 50,06 | 0,002 | 0,090022 | 1,44 | 3,58 | 5,1600154 | 5,274 | 0,0040 | 200 |
| R 192 | 50,00 | 0,002 | 0,070022 | 1,53 | 3,52 | 5,3874009 | 3,414 | 0,0040 | 200 |
| R 192 | 50,17 | 0,002 | 0,090232 | 1,53 | 3,52 | 5,3874009 | 5,500 | 0,0652 | 200 |
| R 193 | 50,17 | 0,002 | 0,090232 | 1,62 | 3,46 | 5,6126264 | 3,300 | 0,0052 | 200 |
| R 193 | 44,23 | 0,002 | 0,079549 | 1,62 | 3,46 | 5,6126264 | 5,711 | 0,0683 | 200 |
| R 194 | ++,23 | 0,002 | 0,017347 | 1,70 | 3,42 | 5,809131 | 5,711 | 0,0003 | 200 |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S₄ (suite)

| $ m N^\circ$ de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (1/s) | Qmfe Qmfs (1/s) | Cpe / Cps (I/s) | Qpe Qps (I/s) | Op (J/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|------------------------|--------|------------------|-----------------|-----------------|-----------------|-----------------------|--------------|---------|---------------|
| R 194 R 195 | 50,05 | 0,002 | 0,090006 | 1,70 1,79 | 3,42 3,37 | 5,809131 6,0293205 | 5,919 | 0,0521 | 200 |
| R 195 | | | | 1,79 | 3,37 | 6,0293205 | | | |
| R 196 | 48,13 | 0,002 | 0,086558 | 1,88 | 3,33 | 6,2390779 | 6,134 | 0,0399 | 200 |
| R 196 | 2 - 72 | 0.002 | 0.055040 | 1,88 | 3,33 | 6,2390779 | c 210 | 0.0002 | 200 |
| R 197 | 36,72 | 0,002 | 0,066042 | 1,94 | 3,29 | 6,3978866 | 6,318 | 0,0002 | 200 |
| R 197 | 22.50 | 0.002 | 0.060400 | 1,94 | 3,29 | 6,3978866 | <i>c</i> 470 | 0.0000 | 200 |
| R 198 | 33,59 | 0,002 | 0,060408 | 2,00 | 3,27 | 6,5422635 | 6,470 | 0,0089 | 200 |
| R 199 | 33,27 | 0,002 | 0,059830 | 0,00 | 0 | 0 | 0,120 | 0,0646 | 200 |
| R 200 | 33,27 | 0,002 | 0,039630 | 0,06 | 4 | 0,2393202 | 0,120 | 0,0040 | 200 |
| R 200 | 15,29 | 0,002 | 0,027491 | 0,06 | 4 | 0,2393202 | 0,294 | 0,0767 | 200 |
| R 201 | 13,27 | 0,002 | 0,027471 | 0,09 | 4 | 0,3492862 | 0,274 | 0,0707 | 200 |
| R 201 | 51,13 | 0,002 | 0,091946 | 0,09 | 4 | 0,3492862 | 0,533 | 0,0570 | 200 |
| R 202 | 31,13 | 0,002 | 0,071740 | 0,18 | 4 | 0,7170688 | 0,333 | 0,0370 | 200 |
| R 202 | 50,02 | 0,002 | 0,089949 | 0,18 | 4 | 0,7170688 | 0,897 | 0,0640 | 200 |
| R 203 | 30,02 | 0,002 | 0,007717 | 0,27 | 4 | 1,0768647 | 0,077 | 0,0010 | 200 |
| R 203 | 50,05 | 0,002 | 0,090002 | 0,27 | 4 | 1,0768647 | 1,257 | 0,0710 | 200 |
| R 204 | 30,03 | 0,002 | 0,00002 | 0,36 | 4 | 1,4368716 | 1,237 | 0,0710 | 200 |
| R 204 | 50,02 | 0,002 | 0,089955 | 0,36 | 4 | 1,4368716 | 1,617 | 0,0500 | 200 |
| R 205 | 30,02 | 0,002 | 0,007733 | 0,45 | 4 | 1,7966924 | 1,017 | 0,0300 | 200 |
| R 205 | 50,79 | 0,002 | 0,091348 | 0,45 | 4 | 1,7966924 | 1,979 | 0,0628 | 200 |
| R 198 | 30,77 | 0,002 | 0,071310 | 0,54 | 4 | 2,1620844 | 1,575 | 0,0020 | 200 |
| R 198 | 29,99 | 0,002 | 0,053940 | 2,54 | 3,07 | 7,8019833 | 7,863 | 0,0260 | 200 |
| R 206 | | 0,002 | 0,022710 | 2,60 | 3,05 | 7,9249495 | 7,002 | 0,0200 | 200 |
| R 206 | 25,92 | 0,002 | 0,046611 | 2,60 | 3,05 | 7,9249495 | 7,978 | 0,0400 | 200 |
| R 207 | | 0,002 | 0,010011 | 2,64 | 3,04 | 8,0308588 | 7,570 | 0,0.00 | |
| R 207 | 47,70 | 0,002 | 0,085784 | 2,64 | 3,04 | 8,0308588 | 8,128 | 0,0330 | 200 |
| R 208 | .,,,, | 0,002 | 0,000701 | 2,73 | 3,01 | 8,2249547 | 0,120 | 0,000 | |
| R 208 | 50,59 | 0,002 | 0,090976 | 2,73 | 3,01 | 8,2249547 | 8,327 | 0,0400 | 200 |
| R 209 | | -, | | 2,82 | 2,99 | 8,4296861 | -, | ,,,,,, | |
| R 209 | 26,92 | 0,002 | 0,048419 | 2,82 | 2,99 | 8,4296861 | 8,484 | 0,0440 | 200 |
| R 210 | | 2,002 | 2,2.0.12 | 2,87 | 2,98 | 8,5381987 | -, | 2,3.10 | |
| R 210 | 38,91 | 0,002 | 0,069971 | 2,87 | 2,98 | 8,5381987 | 8,616 | 0,0340 | 200 |
| R 211 | | 5,552 | 3,3377.1 | 2,94 | 2,96 | 8,6944805 | 5,510 | 3,32.0 | |
| R 211 | 22,77 | 0,002 | 0,040953 | 2,94 | 2,96 | 8,6944805 | 8,740 | 0,0320 | 200 |
| R 212 | , | , | , | 2,98 | 2,95 | 8,7856671 | , - | | - |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S₄ (suite)

| N° de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Qmfe Qmfs (I/s) | Cpe / Cps (I/s) | Ope Ops (I/s) | Op (I/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|--------------|--------|------------------|-------------------|-----------------|-----------------|------------------------|----------|---------|---------------|
| R 212 | 50,04 | 0,002 | 0,089985 | 2,98 3,07 | 2,95 | 8,7856671 8,9853184 | 8,885 | 0,0100 | 200 |
| R 213 | | | | 3,07 | 2,93 2,93 | 8,9853184 | | | |
| R 186 | 42,07 | 0,002 | 0,075654 | 3,15 | 2,91 | 9,1524433 | 9,069 | 0,0098 | 200 |
| R 183 | | | | 0,00 | 0 | 0 | | | |
| R 184 | 46,88 | 0,002 | 0,084307 | 0,08 | 4 | 0,3372286 | 0,169 | 0,0410 | 200 |
| R 184 | | | | 0,08 | 4 | 0,3372286 | | | |
| R 185 | 54,48 | 0,002 | 0,097982 | 0,18 | 4 | 0,7291547 | 0,533 | 0,0550 | 200 |
| R 185 | 22.50 | 0.000 | 0.050440 | 0,18 | 4 | 0,7291547 | 0.046 | 0.0020 | 200 |
| R 186 | 32,50 | 0,002 | 0,058440 | 0,24 | 4 | 0,9629138 | 0,846 | 0,0830 | 200 |
| R 186 | 50.00 | 0.002 | 0.000020 | 3,39 | 2,86 | 9,68007 | 0.770 | 0.0201 | 200 |
| R 20 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 3,48 | 2,84 | 9,8756302 | 9,778 | 0,0201 | 200 |
| R 17 | 50.20 | 0.002 | 0.000425 | 0,00 | 0 | 0 | 0.101 | 0.0220 | 200 |
| R 18 | 50,28 | 0,002 | 0,090425 | 0,09 | 4 | 0,3616992 | 0,181 | 0,0220 | 200 |
| R 18 | 33,27 | 0,002 | 0,059837 | 0,09 | 4 | 0,3616992 | 0,481 | 0,0813 | 200 |
| R 19 | 33,27 | 0,002 | 0,039637 | 0,15 | 4 | 0,6010491 | 0,461 | 0,0813 | 200 |
| R 19 | 37,88 | 0,002 | 0,068132 | 0,15 | 4 | 0,6010491 | 0,737 | 0,0520 | 200 |
| R 20 | 37,00 | 0,002 | 0,000132 | 0,22 | 4 | 0,8735763 | 0,737 | 0,0320 | 200 |
| R 20 | 49,74 | 0,002 | 0,089452 | 3,69 | 2,8 | 10,347409 | 10,443 | 0,0276 | 200 |
| R 214 | 77,77 | 0,002 | 0,007432 | 3,78 | 2,79 | 10,539411 | 10,443 | 0,0270 | 200 |
| R 214 | 50,28 | 0,002 | 0,090425 | 3,78 | 2,79 | 10,539411 | 10,636 | 0,0462 | 200 |
| R 215 | 30,20 | 0,002 | 0,000 123 | 3,87 | 2,77 | 10,73281 | 10,030 | 0,0102 | 200 |
| R 215 | 25,78 | 0,002 | 0,046360 | 3,87 | 2,77 | 10,73281 | 10,782 | 0,0247 | 200 |
| R 216 | | 0,002 | 3,01000 | 3,92 | 2,76 | 10,831702 | 10,702 | 0,0217 | |
| R 219 | 38,25 | 0,002 | 0,068787 | 0,00 | 0 | 0 | 0,138 | 0,0668 | 200 |
| R 220 | | - , | , , , , , , , , , | 0,07 | 4 | 0,2751483 | | - , | |
| R 220 | 11,78 | 0,002 | 0,021182 | 0,07 | 4 | 0,2751483 | 0,318 | 0,0493 | 200 |
| R 221 | , | , | , | 0,09 | 4 | 0,3598754 | , | , | |
| R 221 | 49,61 | 0,002 | 0,089225 | 0,09 | 4 | 0,3598754 | 0,538 | 0,0246 | 200 |
| R 222 | - | | | 0,18 | 4 | 0,7167755 | | | |
| R 222 | 28,12 | 0,002 | 0,050575 | 0,18 | 4 | 0,7167755 | 0,818 | 0,0052 | 200 |
| R 223 | | | | 0,23 | 4 | 0,9190746 | | | |
| R 223 | 11,47 | 0,002 | 0,020628 | 0,23 | 4 | 0,9190746 | 0,960 | 0,0580 | 200 |
| R 216 | | | | 0,25 | 4 | 1,0015848 | | | |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S₄ (suite)

| | | - r | T | | (SUITE | <i>:)</i> | | | |
|----------------|--------|------------------|-----------------|-----------------|-----------------|------------------------|----------|---------|---------------|
| N° de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (1/s) | Qmfe Qmfs (I/s) | Cpe / Cps (1/s) | Qpe Qps (I/s) | Op (I/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
| R 216 R 224 | 49,53 | 0,002 | 0,089073 | 4,17 4,26 | 2,72 2,71 | 11,362919 11,550756 | 11,457 | 0,0137 | 200 |
| R 224 | | | | 4,26 | 2,71 | 11,550756 | | | |
| R 225 | 43,67 | 0,002 | 0,078534 | 4,34 | 2,7 | 11,7159 | 11,633 | 0,0155 | 200 |
| R 225 | 40.40 | 0.002 | 0.007101 | 4,34 | 2,7 | 11,7159 | 11.007 | 0.0222 | 200 |
| R 226 | 48,43 | 0,002 | 0,087101 | 4,43 | 2,69 | 11,89856 | 11,807 | 0,0223 | 200 |
| R 226 | 12.06 | 0.002 | 0.077440 | 4,43 | 2,69 | 11,89856 | 11.000 | 0.0102 | 200 |
| R 227 | 43,06 | 0,002 | 0,077442 | 4,50 | 2,68 | 12,060536 | 11,980 | 0,0182 | 200 |
| R 227 | 15 10 | 0.002 | 0.027200 | 4,50 | 2,68 | 12,060536 | 12.000 | 0.0212 | 200 |
| R 117 | 15,18 | 0,002 | 0,027298 | 4,53 | 2,67 | 12,117539 | 12,089 | 0,0312 | 200 |
| R 104 | 50.00 | 0.002 | 0.000020 | 0,00 | 0 | 0 | 0.100 | 0.1249 | 200 |
| R 105 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,09 | 4 | 0,3596806 | 0,180 | 0,1248 | 200 |
| R 105 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,09 | 4 | 0,3596806 | 0.540 | 0.0670 | 200 |
| R 106 | 30,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,18 | 4 | 0,7193611 | 0,540 | 0,0670 | 200 |
| R 106 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,18 | 4 | 0,7193611 | 0,899 | 0,0563 | 200 |
| R 107 | 30,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,27 | 4 | 1,0790417 | 0,099 | 0,0303 | 200 |
| R 107 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,27 | 4 | 1,0790417 | 1,259 | 0,0708 | 200 |
| R 108 | 30,00 | 0,002 | 0,009920 | 0,36 | 4 | 1,4387223 | 1,239 | 0,0708 | 200 |
| R 108 | 32,14 | 0,002 | 0,057793 | 0,36 | 4 | 1,4387223 | 1,554 | 0,0374 | 200 |
| R 109 | 32,14 | 0,002 | 0,031173 | 0,42 | 4 | 1,6698928 | 1,334 | 0,0374 | 200 |
| R 109 | 26,19 | 0,002 | 0,047092 | 0,42 | 4 | 1,6698928 | 1,764 | 0,0204 | 200 |
| R 110 | 20,17 | 0,002 | 0,047072 | 0,46 | 4 | 1,8582619 | 1,704 | 0,0204 | 200 |
| R 110 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,46 | 4 | 1,8582619 | 2,038 | 0,0059 | 200 |
| R 111 | 50,00 | 0,002 | 0,007720 | 0,55 | 4 | 2,2179425 | 2,030 | 0,0037 | 200 |
| R 111 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,55 | 4 | 2,2179425 | 2,398 | 0,0325 | 200 |
| R 112 | | 0,002 | 0,000/20 | 0,64 | 4 | 2,5776231 | | 0,0020 | |
| R 112 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,64 | 4 | 2,5776231 | 2,757 | 0,0828 | 200 |
| R 113 | | -, | | 0,73 | 4 | 2,9373037 | | -,,,,,, | |
| R 113 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,73 | 4 | 2,9373037 | 3,117 | 0,0583 | 200 |
| R 114 | , | , - " | | 0,82 | 4 | 3,2969842 | | , | |
| R 114 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,82 | 4 | 3,2969842 | 3,477 | 0,0597 | 200 |
| R 115 | , | | , | 0,91 | 4 | 3,6566648 | · | , | |
| R 115 | 50,00 | 0,002 | 0,089920 | 0,91 | 4 | 3,6566648 | 3,834 | 0,0566 | 200 |
| R 116 | | | | 1,00 | 3,99 | 4,0112322 | | | |
| R 116 | 51,69 | 0,002 | 0,092962 | 1,00 | 3,99 | 4,0112322 | 4,138 | 0,0568 | 200 |
| R 117 | | | | 1,10 | 3,89 | 4,2640745 | | | |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S₄ (suite et fin)

| N° de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Omfe Omfs (1/s) | Cpe / Cps (I/s) | Qpe Qps (I/s) | Qp (I/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|--------------|--------|------------------|-----------------|-----------------|-----------------|---------------|----------|---------|---------------|
| R 117 | 50,96 | 0,002 | 0,091644 | 5,63 | 2,55 | 14,372467 | 14,465 | 0,0095 | 200 |
| R 228 | 30,70 | 0,002 | 0,071044 | 5,72 | 2,55 | 14,558026 | 14,403 | 0,0073 | 200 |
| R 228 | 49,33 | 0,002 | 0,088714 | 5,72 | 2,55 | 14,558026 | 14,648 | 0,0297 | 200 |
| R 229 | 47,33 | 0,002 | 0,000714 | 5,81 | 2,54 | 14,737287 | 14,040 | 0,0277 | 200 |
| R 229 | 32,92 | 0,002 | 0,059202 | 5,81 | 2,54 | 14,737287 | 14,797 | 0,0253 | 200 |
| R 230 | 32,92 | 0,002 | 0,039202 | 5,87 | 2,53 | 14,856717 | 14,/9/ | 0,0233 | 200 |
| R 230 | 22.20 | 0,002 | 0,040093 | 5,87 | 2,53 | 14,856717 | 14 907 | 0.0202 | 200 |
| R 231 | 22,29 | 0,002 | 0,040093 | 5,91 | 2,53 | 14,937512 | 14,897 | 0,0202 | 200 |
| R 231 | 10.00 | 0.002 | 0.010506 | 5,91 | 2,53 | 14,937512 | 14.057 | 0.0540 | 200 |
| R 232 | 10,90 | 0,002 | 0,019596 | 5,93 | 2,53 | 14,976976 | 14,957 | 0,0540 | 200 |
| R 232 | 20.10 | 0.002 | 0,070324 | 5,93 | 2,53 | 14,976976 | 15,048 | 0,0156 | 200 |
| R 233 | 39,10 | 0,002 | 0,070324 | 6,00 | 2,52 | 15,118463 | 13,048 | 0,0136 | 200 |
| R 233 | 16.56 | 0.002 | 0.092725 | 6,00 | 2,52 | 15,118463 | 15 202 | 0.0267 | 200 |
| R 234 | 46,56 | 0,002 | 0,083735 | 6,08 | 2,51 | 15,286657 | 15,203 | 0,0267 | 200 |
| R 234 | | | | 6,08 | 2,51 | 15,286657 | | | |
| BDC- 4- | 27,18 | 0,002 | 0,048882 | 6,13 | 2,51 | 15,384708 | 15,336 | 0,0244 | 200 |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S5

| $ m N^\circ$ de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Omfe Omfs (1/s) | Cpe / Cps (I/s) | Qpe Qps (I/s) | Qp (I/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|------------------------|--------|---------------------|-----------------|--------------------|-----------------|------------------|----------|---------|---------------|
| R98 | 50,00 | 0,001 | 0,053550 | 0,000 | 0 | 0 | 0,107 | 0,0903 | 200 |
| R99 | 50,00 | 0,001 | 0,033330 | 0,054 | 4 | 0,2141982 | 0,107 | 0,0703 | 200 |
| R99 | 50,00 | 0,001 | 0,053550 | 0,054 | 4 | 0,2141982 | 0,321 | 0,10 | 200 |
| R100 | 30,00 | 0,001 | 0,033330 | 0,107 | 4 | 0,4283964 | 0,321 | 0,10 | 200 |
| R100 | 50,00 | 0,001 | 0,053550 | 0,107 | 4 | 0,4283964 | 0,535 | 0,0755 | 200 |
| R101 | 30,00 | 0,001 | 0,033330 | 0,161 | 4 | 0,6425945 | 0,333 | 0,0733 | 200 |
| R101 | 22,91 | 0,001 | 0,024536 | 0,161 | 4 | 0,6425945 | 0,692 | 0,0371 | 200 |
| R102 | 22,91 | 0,001 | 0,024336 | 0,185 | 4 | 0,7407401 | 0,092 | 0,0371 | 200 |
| R102 | 15.04 | 0.001 | 0,016108 | 0,185 | 4 | 0,7407401 | 0.772 | 0.0067 | 200 |
| R103 | 15,04 | 0,001 | 0,010108 | 0,201 | 4 | 0,805171 | 0,773 | 0,0067 | 200 |
| R118 | 35,82 | 0,001 | 0,038368 | 0,000 | 4 | 0 | 0,077 | 0,0551 | 200 |
| R103 | 33,62 | 0,001 | 0,036308 | 0,038 | 4 | 0,1534712 | 0,077 | 0,0331 | 200 |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S_5 (suite)

| $ m N^\circ$ de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Qmfe Qmfs (I/s) | Cpe /Cps (1/s) | Ope Ops (I/s) | Qp (I/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|------------------------|---------|---------------------|-----------------|--------------------|----------------|------------------|----------------------------|---------|---------------|
| R103 | 43,89 | 0,001 | 0,047006 | 0,240 | 4 | 0,9586421 | 1,053 | 0,0474 | 200 |
| R119 | 15,07 | 0,001 | 0,017000 | 0,287 | 4 | 1,1466653 | 1,033 | 0,0171 | 200 |
| R119 | 44,75 | 0,001 | 0,047927 | 0,287 | 4 | 1,1466653 | 1,243 | 0,0527 | 200 |
| R120 | ,,, | 0,001 | 0,017727 | 0,335 | 4 | 1,3383727 | 1,2 .5 | 0,0227 | |
| R120 | 36,65 | 0,001 | 0,039252 | 0,335 | 4 | 1,3383727 | 1,417 | 0,0771 | 200 |
| R121 | 30,03 | 0,001 | 0,037232 | 0,374 | 4 | 1,4953799 | 1,117 | 0,0771 | 200 |
| R121 | 44,61 | 0,001 | 0,047777 | 0,374 | 4 | 1,4953799 | 1,591 | 0,0193 | 200 |
| R122 | 11,01 | 0,001 | 0,017777 | 0,422 | 4 | 1,6864876 | 1,571 | 0,0173 | 200 |
| R122 | 34,54 | 0,001 | 0,036992 | 0,422 | 4 | 1,6864876 | 1,760 | 0,0476 | 200 |
| R123 | 3 1,3 1 | 0,001 | 0,030772 | 0,459 | 4 | 1,8344557 | 1,700 | 0,0170 | 200 |
| R123 | 28,04 | 0,001 | 0,030031 | 0,459 | 4 | 1,8344557 | 1,895 | 0,0209 | 200 |
| R59 | 20,01 | 0,001 | 0,030031 | 0,489 | 4 | 1,954578 | 1,075 | 0,0207 | 200 |
| R157 | 62,91 | 0,001 | 0,067376 | 0,000 | 4 | 0 | 0,135 | 0,0475 | 200 |
| R158 | 02,71 | 0,001 | 0,007370 | 0,067 | 4 | 0,2695041 | 0,133 | 0,0473 | 200 |
| R158 | 9,22 | 0,001 | 0,009875 | 0,067 | 4 | 0,2695041 | 0,289 | 0,0461 | 200 |
| R59 | | 0,001 | 0,007073 | 0,077 | 4 | 0,3090023 | 0,207 | 0,0101 | 200 |
| R59 | 19,90 | 0,001 | 0,021313 | 0,566 | 4 | 2,2635803 | 2,306 | 0,0204 | 200 |
| R60 | 17,70 | 0,001 | 0,021313 | 0,587 | 4 | 2,3488312 | 2,300 | 0,0201 | 200 |
| R60 | 16,20 | 0,001 | 0,017350 | 0,587 | 4 | 2,3488312 | 2,384 | 0,0341 | 200 |
| R61 | 10,20 | 0,001 | 0,017550 | 0,605 | 4 | 2,4182314 | 2,501 | 0,0311 | 200 |
| R61 | 42,27 | 0,001 | 0,045271 | 0,605 | 4 | 2,4182314 | 2,509 | 0,0456 | 200 |
| R62 | 12,27 | 0,001 | 0,015271 | 0,650 | 4 | 2,5993145 | 2,507 | 0,0150 | 200 |
| R62 | 39,49 | 0,001 | 0,042293 | 0,650 | 4 | 2,5993145 | 2,684 | 0,0362 | 200 |
| R63 | 37,17 | 0,001 | 0,012273 | 0,692 | 4 | 2,7684882 | 2,001 | 0,0302 | 200 |
| R63 | 11,02 | 0,001 | 0,011802 | 0,692 | 4 | 2,7684882 | 2,792 | 0,0851 | 200 |
| R64 | | 5,001 | 5,011002 | 0,704 | 4 | 2,8156975 | | 5,5551 | |
| R64 | 14,14 | 0,001 | 0,015144 | 0,704 | 4 | 2,8156975 | 2,846 | 0,0458 | 200 |
| R65 | 1 .,1 . | 0,001 | 0,010111 | 0,719 | 4 | 2,8762728 | 2,0.0 | 0,0120 | |
| R65 | 43,24 | 0,001 | 0,046310 | 0,719 | 4 | 2,8762728 | 2,969 | 0,0213 | 200 |
| R66 | 10,41 | 0,001 | 3,0 10310 | 0,765 | 4 | 3,0615113 | | 0,0213 | |
| R66 | 17,50 | 0,001 | 0,018742 | 0,765 | 4 | 3,0615113 | 3,099 | 0,0330 | 200 |
| R67 | 17,50 | 0,001 | 0,010/42 | 0,784 | 4 | 3,1364807 | 3,077 | 0,0330 | 200 |
| R67 | 50,00 | 0,001 | 0,053550 | 0,784 | 4 | 3,1364807 | 3,244 | 0,0142 | 200 |
| R68 | 20,00 | 0,001 | 0,00000 | 0,838 | 4 | 3,3506789 | <i>⊃</i> ,∠ ⊤ ⊤ | 0,0172 | 200 |
| R68 | 18,30 | 0,001 | 0,019599 | 0,838 | 4 | 3,3506789 | 3,390 | 0,0382 | 200 |
| R15 | 10,50 | 0,001 | 0,017077 | 0,857 | 4 | 3,4290754 | | 0,0302 | 200 |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S_5 (suite)

| $ m N^\circ$ de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (1/s) | OmfeQmfs (I/s) | Cpe /Cps (I/s) | Ope Ops (I/s) | Op (I/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|------------------------|--------|---------------------|-----------------|----------------|----------------|---------------|----------|---------|---------------|
| R9 | 49,99 | 0,001 | 0,053539 | 0,000 | 4 | 0 | 0,107 | 0,0467 | 200 |
| R10 | 12,22 | 0,001 | 0,033337 | 0,054 | 4 | 0,2141553 | 0,107 | 0,0107 | 200 |
| R10 | 25,59 | 0,001 | 0,027407 | 0,054 | 4 | 0,2141553 | 0,269 | 0,0515 | 200 |
| R11 | 20,00 | 0,001 | 0,027.107 | 0,081 | 4 | 0,323782 | 0,20 | 0,0010 | |
| R11 | 49,72 | 0,001 | 0,053250 | 0,081 | 4 | 0,323782 | 0,430 | 0,0354 | 200 |
| R12 | 12,72 | 0,001 | 0,033230 | 0,134 | 4 | 0,5367806 | 0,130 | 0,0331 | 200 |
| R12 | 13,87 | 0,001 | 0,014855 | 0,134 | 4 | 0,5367806 | 0,566 | 0,0632 | 200 |
| R13 | 10,07 | 0,001 | 0,011000 | 0,149 | 4 | 0,5961992 | 0,200 | 0,0022 | |
| R13 | 48,50 | 0,001 | 0,051943 | 0,149 | 4 | 0,5961992 | 0,700 | 0,0411 | 200 |
| R14 | 10,50 | 0,001 | 0,051715 | 0,201 | 4 | 0,8039714 | 0,700 | 0,0111 | 200 |
| R14 | 20,56 | 0,001 | 0,022020 | 0,201 | 4 | 0,8039714 | 0,848 | 0,0756 | 200 |
| R15 | 20,50 | 0,001 | 0,022020 | 0,223 | 4 | 0,8920497 | | 0,0750 | 200 |
| R15 | 27,12 | 0,001 | 0,029045 | 1,080 | 4 | 4,3211252 | 4,379 | 0,0444 | 200 |
| R8 | 27,12 | 0,001 | 0,027043 | 1,109 | 4 | 4,4373063 | 7,577 | 0,0444 | 200 |
| R0 | 50,15 | 0,001 | 0,053710 | 0,000 | 4 | 0 | 0,107 | 0,0139 | 200 |
| R1 | 30,13 | 0,001 | 0,033710 | 0,054 | 4 | 0,2148408 | 0,107 | 0,0137 | 200 |
| R1 | 27,33 | 0,001 | 0,029270 | 0,054 | 4 | 0,2148408 | 0,273 | 0,1190 | 200 |
| R2 | 21,33 | 0,001 | 0,027270 | 0,083 | 4 | 0,3319215 | 0,273 | 0,1170 | 200 |
| R2 | 50,00 | 0,001 | 0,053550 | 0,083 | 4 | 0,3319215 | 0,439 | 0,0578 | 200 |
| R3 | 30,00 | 0,001 | 0,055550 | 0,137 | 4 | 0,5461197 | 0,437 | 0,0376 | 200 |
| R3 | 50,00 | 0,001 | 0,053550 | 0,137 | 4 | 0,5461197 | 0,653 | 0,0704 | 200 |
| R4 | 30,00 | 0,001 | 0,033330 | 0,190 | 4 | 0,7603179 | 0,033 | 0,0704 | 200 |
| R4 | 31,36 | 0,001 | 0,033586 | 0,190 | 4 | 0,7603179 | 0,827 | 0,1100 | 200 |
| R5 | 31,30 | 0,001 | 0,033300 | 0,224 | 4 | 0,894663 | 0,027 | 0,1100 | 200 |
| R5 | 50,11 | 0,001 | 0,053667 | 0,224 | 4 | 0,894663 | 1,002 | 0,1170 | 200 |
| R6 | 50,11 | 0,001 | 0,033007 | 0,277 | 4 | 1,1093324 | 1,002 | 0,1170 | 200 |
| R6 | 34,41 | 0,001 | 0,036853 | 0,277 | 4 | 1,1093324 | 1,183 | 0,0280 | 200 |
| R7 | 37,71 | 0,001 | 0,030033 | 0,314 | 4 | 1,2567436 | 1,103 | 0,0200 | 200 |
| R7 | 27,36 | 0,001 | 0,029302 | 0,314 | 4 | 1,2567436 | 1,315 | 0,0046 | 200 |
| R8 | 27,30 | 0,001 | 0,027302 | 0,343 | 4 | 1,3739528 | 1,313 | 0,0040 | 200 |
| R8 | 20,20 | 0,001 | 0,021634 | 1,453 | 3,57 | 5,1925413 | 5,220 | 0,0063 | 200 |
| R16 | 20,20 | 0,001 | 0,021034 | 1,474 | 3,56 | 5,2473452 | 3,220 | 0,0003 | 200 |
| R16 | 15,86 | 0,001 | 0,016986 | 1,474 | 3,56 | 5,2473452 | 5,269 | 0,0119 | 200 |
| R130 | 13,00 | 0,001 | 0,010900 | 1,491 | 3,55 | 5,2902598 | 5,209 | 0,0119 | <u> </u> |
| R130 | 17,72 | 0,001 | 0,018978 | 1,491 | 3,55 | 5,2902598 | 5,314 | 0,0038 | 200 |
| R131 | 17,72 | 0,001 | 0,010976 | 1,510 | 3,53 | 5,3380901 | 3,314 | 0,0056 | 200 |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S₅ (Suite)

| N° de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Qmfe Qmfs (I/s) | Cpe /Cps (I/s) | Ope Ops (I/s) | Qp (I/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|--------------|--------|---------------------|-----------------|--------------------|----------------|------------------|----------|---------|---------------|
| R131 | 24,29 | 0,001 | 0,026014 | 1,510 | 3,53 | 5,3380901 | 5,371 | 0,0038 | 200 |
| R132 | | | | 1,536 | 3,52 | 5,4034579 | | | |
| R132 | 23,99 | 0,001 | 0,025693 | 1,536 | 3,52 | 5,4034579 | 5,436 | 0,0206 | 200 |
| R133 | | | | 1,562 | 3,5 | 5,4678002 | | | |
| R133 | 17,12 | 0,001 | 0,018335 | 1,562 | 3,5 | 5,4678002 | 5,491 | 0,0058 | 200 |
| R134 | | | | 1,580 | 3,49 | 5,5135874 | | | |
| R134 R135 | 22,69 | 0,001 | 0,024301 | 1,580 | 3,49 | 5,5135874 | 5,544 | 0,0012 | 200 |
| R136 | | | | 1,605 0,000 | 3,47 | 5,5741087 | | | |
| R137 | 25,92 | 0,001 | 0,027760 | 0,000 | 4 | 0,1110403 | 0,056 | 0,0128 | 200 |
| R137 | | | | 0,028 | 4 | 0,1110403 | | | |
| R138 | 25,79 | 0,001 | 0,027621 | 0,028 | 4 | 0,2215238 | 0,166 | 0,0082 | 200 |
| R138 | | | | 0,055 | 4 | 0,2215238 | | | |
| R139 | 9,14 | 0,001 | 0,009789 | 0,065 | 4 | 0,2606792 | 0,241 | 0,0038 | 200 |
| R249 | | | | 0,000 | 4 | 0 | | | |
| R139 | 26,93 | 0,001 | 0,028842 | 0,029 | 4 | 0,1153671 | 0,058 | 0,0328 | 200 |
| R139 | 21.71 | 0.001 | 0.0220.66 | 0,094 | 4 | 0,3760463 | 0.400 | 0.0525 | 200 |
| R250 | 21,54 | 0,001 | 0,023066 | 0,117 | 4 | 0,4683096 | 0,422 | 0,0525 | 200 |
| R250 | 20.25 | 0.001 | 0.040065 | 0,117 | 4 | 0,4683096 | 0.550 | 0.0050 | 200 |
| R135 | 38,25 | 0,001 | 0,040965 | 0,158 | 4 | 0,6321712 | 0,550 | 0,0852 | 200 |
| R135 | 0.02 | 0.001 | 0.010625 | 1,763 | 3,38 | 5,9634596 | 5.076 | 0.0205 | 200 |
| R251 | 9,93 | 0,001 | 0,010635 | 1,773 | 3,38 | 5,9894095 | 5,976 | 0,0295 | 200 |
| R251 | 15,08 | 0,001 | 0,016151 | 1,773 | 3,38 | 5,9894095 | 6,009 | 0,0196 | 200 |
| R252 | 13,08 | 0,001 | 0,010131 | 1,790 | 3,37 | 6,0287606 | 0,009 | 0,0190 | 200 |
| R252 | 8,41 | 0,001 | 0,009007 | 1,790 | 3,37 | 6,0287606 | 6,040 | 0,0229 | 200 |
| R253 | 0,11 | 0,001 | 0,007007 | 1,799 | 3,36 | 6,0506768 | 0,010 | 0,022) | 200 |
| R253 | 41,08 | 0,001 | 0,043996 | 1,799 | 3,36 | 6,0506768 | 6,104 | 0,0074 | 200 |
| R254 | .1,00 | 0,001 | 0,0 .0>> 0 | 1,843 | 3,34 | 6,1574307 | | 0,007 | |
| R254 | 25,54 | 0,001 | 0,027353 | 1,843 | 3,34 | 6,1574307 | 6,190 | 0,0182 | 200 |
| R255 | 7- | , , | , : | 1,870 | 3,33 | 6,2235561 | , | , - ' | |
| R255 | 25,74 | 0,001 | 0,027567 | 1,870 | 3,33 | 6,2235561 | 6,257 | 0,0118 | 200 |
| R256 | , , | | , | 1,898 | 3,31 | 6,2900142 | , - | , - | |
| R257 | 50,02 | 0,001 | 0,053571 | 0,000 | 4 | 0 | 0,107 | 0,0323 | 200 |
| R258 | | | | 0,054 | 4 | 0,2142839 | | | |
| R258 | 50,04 | 0,001 | 0,053592 | 0,054 | 4 | 0,2142839 | 0,321 | 0,0281 | 200 |
| R259 | | | | 0,107 | 4 | 0,4286534 | | | |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S_5 (Suite)

| N° de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Qmfe Qmfs (I/s) | Cpe/Cps (I/s) | Ope Ops (I/s) | Op (1/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|--------------|--------|---------------------|-----------------|--------------------|---------------|----------------------|-----------------|---|---------------|
| R259 | 48,37 | 0,001 | 0,051804 | 0,107 | 4 | 0,4286534 | 0,532 | 0,0362 | 200 |
| R260 | +0,57 | 0,001 | 0,03100+ | 0,159 | 4 | 0,6358687 | 0,332 | 0,0302 | 200 |
| R260 | 11,11 | 0,001 | 0,011899 | 0,159 | 4 | 0,6358687 | 0,660 | 0,0084 | 200 |
| R256 | 11,11 | 0,001 | 0,0110)) | 0,171 | 4 | 0,6834635 | | 0,0001 | 200 |
| R256 | 50,08 | 0,001 | 0,053635 | 2,068 | 3,24 | 6,6980221 | 6,761 | 0,0764 | 200 |
| R261 | | 0,001 | 0,000000 | 2,122 | 3,22 | 6,8247937 | | 0,0701 | |
| R261 | 50,10 | 0,001 | 0,053657 | 2,122 | 3,22 | 6,8247937 | 6,888 | 0,0087 | 200 |
| R262 | | ,,,,,, | | 2,176 | 3,19 | 6,9510338 | | ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,, | |
| R262 | 50,03 | 0,001 | 0,053582 | 2,176 | 3,19 | 6,9510338 | 7,014 | 0,0199 | 200 |
| R263 | | ,,,,,, | | 2,229 | 3,17 | 7,0765379 | | 0,0-22 | |
| R263 | 50,07 | 0,001 | 0,053625 | 2,229 | 3,17 | 7,0765379 | 7,139 | 0,0244 | 200 |
| R264 | , | | , | 2,283 | 3,15 | 7,2016025 | | , | |
| R264 | 52,94 | 0,001 | 0,056698 | 2,283 | 3,15 | 7,2016025 | 7,267 | 0,0244 | 200 |
| R265 | | , | , | 2,340 | 3,13 | 7,3332693 | | ŕ | |
| R265 | 49,76 | 0,001 | 0,053293 | 2,340 | 3,13 | 7,3332693 | 7,395 | 0,0481 | 200 |
| R266 | | | , | 2,393 | 3,12 | 7,4565149 | | ŕ | |
| R266 | 35,16 | 0,001 | 0,037656 | 2,393 | 3,12 | 7,4565149 | 7,500 | 0,0525 | 200 |
| R267 | | | | 2,431 | 3,1 | 7,543309 | | | |
| R267 | 19,87 | 0,001 | 0,021281 | 2,431 | 3,1 | 7,543309 | 7,568 | 0,0706 | 200 |
| R268 | | | | 2,452 | 3,1 | 7,5922553 | | | |
| R268 | 19,70 | 0,001 | 0,021099 | 2,452 | 3,1 | 7,5922553 | 7,616 | 0,0521 | 200 |
| R269 | | | | 2,473 | 3,09 | 7,64071 | | | |
| R269 R270 | 27,80 | 0,001 | 0,029774 | 2,473 2,503 | 3,09 | 7,64071 7,7089662 | 7,675 | 0,0174 | 200 |
| R270 | | | | 2,503 | 3,08 | 7,7089662 | | | |
| R168 | 8,93 | 0,001 | 0,009564 | 2,512 | 3,08 | 7,7308618 | 7,720 | 0,0038 | 200 |
| R271 | | | | 0,000 | 4 | 0 | | | |
| R272 | 19,43 | 0,001 | 0,020809 | 0,021 | 4 | 0,0832374 | 0,042 | 0,0194 | 200 |
| R272 | | | | 0,021 | 4 | 0,0832374 | | | |
| R273 | 12,75 | 0,001 | 0,013655 | 0,034 | 4 | 0,1378579 | 0,111 | 0,0303 | 200 |
| R273 | | | | 0,034 | 4 | 0,1378579 | | | |
| R274 | 22,35 | 0,001 | 0,023937 | 0,058 | 4 | 0,2336045 | 0,186 | 0,0165 | 200 |
| R274 | | | | 0,058 | 4 | 0,2336045 | | | |
| R275 | 16,91 | 0,001 | 0,018110 | 0,077 | 4 | 0,3060464 | 0,270 | 0,0522 | 200 |
| R275 | | | | 0,077 | 4 | 0,3060464 | | | |
| R276 | 6,18 | 0,001 | 0,006619 | 0,083 | 4 | 0,3325213 | 0,319 | 0,0469 | 200 |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S_5 (Suite)

| $ m N^\circ$ de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Omf route (I/s) | Qmfe Qmfs (I/s) | Cpe /Cps (I/s) | Ope Ops (I/s) | Qp (I/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|------------------------|--------|---------------------|-----------------|--------------------|----------------|------------------|-------------|---------|---------------|
| R276 | 33,18 | 0,001 | 0,035535 | 0,083 | 4 | 0,3325213 | 0,404 | 0,0195 | 200 |
| R277 | 33,10 | 0,001 | 0,033333 | 0,119 | 4 | 0,4746632 | | 0,0175 | 200 |
| R277 | 50,08 | 0,001 | 0,053635 | 0,119 | 4 | 0,4746632 | 0,582 | 0,0346 | 200 |
| R278 | 50,00 | 0,001 | 0,055055 | 0,172 | 4 | 0,6892041 | 0,502 | 0,0510 | 200 |
| R278 | 21,70 | 0,001 | 0,023241 | 0,172 | 4 | 0,6892041 | 0,736 | 0,0199 | 200 |
| R165 | 21,70 | 0,001 | 0,023211 | 0,196 | 4 | 0,7821661 | 0,750 | 0,0177 | 200 |
| R159 | 22,78 | 0,001 | 0,024397 | 0,000 | 4 | 0 | 0,049 | 0,0132 | 200 |
| R160 | 22,70 | 0,001 | 0,021377 | 0,024 | 4 | 0,0975887 | 0,017 | 0,0132 | 200 |
| R160 | 10,28 | 0,001 | 0,011010 | 0,024 | 4 | 0,0975887 | 0,120 | 0,0174 | 200 |
| R161 | 10,20 | 0,001 | 0,011010 | 0,035 | 4 | 0,1416278 | 0,120 | 0,0174 | 200 |
| R161 | 10,10 | 0,001 | 0,010817 | 0,035 | 4 | 0,1416278 | 0,163 | 0,0214 | 200 |
| R162 | 10,10 | 0,001 | 0,010017 | 0,046 | 4 | 0,1848959 | 0,103 | 0,0214 | 200 |
| R162 | 11,83 | 0,001 | 0,012670 | 0,046 | 4 | 0,1848959 | 0,210 | 0,0219 | 200 |
| R163 | 11,65 | 0,001 | 0,012070 | 0,059 | 4 | 0,2355752 | 0,210 | 0,0219 | 200 |
| R163 | 19,57 | 0,001 | 0,020959 | 0,059 | 4 | 0,2355752 | 0,277 | 0,0184 | 200 |
| R164 | 19,37 | 0,001 | 0,020939 | 0,080 | 4 | 0,3194123 | 0,277 | 0,0104 | 200 |
| R164 | 15,93 | 0,001 | 0,017061 | 0,080 | 4 | 0,3194123 | 0,354 | 0,0129 | 200 |
| R165 | 13,93 | 0,001 | 0,017001 | 0,097 | 4 | 0,3876559 | 0,334 | 0,0129 | 200 |
| R165 | 14,47 | 0,001 | 0,015497 | 0,292 | 4 | 1,1698219 | 1,201 | 0,0102 | 200 |
| R166 | 14,47 | 0,001 | 0,015497 | 0,308 | 4 | 1,2318109 | 1,201 | 0,0102 | 200 |
| R166 | 32,82 | 0,001 | 0,035150 | 0,308 | 4 | 1,2318109 | 1,302 | 0,0355 | 200 |
| R167 | 32,62 | 0,001 | 0,033130 | 0,343 | 4 | 1,3724106 | 1,302 | 0,0333 | 200 |
| R167 | 4,47 | 0,001 | 0,004787 | 0,343 | 4 | 1,3724106 | 1,382 | 0,0214 | 200 |
| R168 | 4,47 | 0,001 | 0,004767 | 0,348 | 4 | 1,3915599 | 1,362 | 0,0214 | 200 |
| R168 | 6,33 | 0,001 | 0,006779 | 2,860 | 2,98 | 8,5181649 | 8,526 | 0,0653 | 200 |
| R174 | 0,33 | 0,001 | 0,000117 | 2,867 | 2,98 | 8,5333418 | 0,520 | 0,0033 | 200 |
| R169 | 19,87 | 0,001 | 0,021281 | 0,000 | 4 | 0 | 0,043 | 0,0078 | 200 |
| R170 | 17,67 | 0,001 | 0,021201 | 0,021 | 4 | 0,0851224 | 0,043 | 0,0076 | 200 |
| R170 | 51,12 | 0,001 | 0,054749 | 0,021 | 4 | 0,0851224 | 0,195 | 0,0087 | 200 |
| R171 | 31,12 | 0,001 | 0,00+149 | 0,076 | 4 | 0,3041186 | 0,193 | 0,0067 | 200 |
| R171 | 48,53 | 0,001 | 0,051975 | 0,076 | 4 | 0,3041186 | 0,408 | 0,0044 | 200 |
| R172 | +0,33 | 0,001 | 0,031713 | 0,128 | 4 | 0,5120193 | | 0,0044 | 200 |
| R172 | 23,62 | 0,001 | 0,025297 | 0,128 | 4 | 0,5120193 | 0,563 | 0,0034 | 200 |
| R173 | 23,02 | 0,001 | 0,043497 | 0,153 | 4 | 0,6132065 | 0,505 | 0,0034 | 200 |
| R173 | 13,61 | 0,001 | 0,014576 | 0,153 | 4 | 0,6132065 | 0,642 | 0,0226 | 200 |
| R174 | 13,01 | 0,001 | 0,014370 | 0,168 | 4 | 0,6715113 | 0,042 | 0,0220 | 200 |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S_5 (suite et fin)

| N° de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Omfe Omfs (1/s) | Cpe /Cps (I/s) | Qpe Qps (I/s) | (J/s) dO | I (m/m) | diamètre (mm) |
|--------------|--------|---------------------|--------------------|--------------------|----------------|------------------|----------|---------|------------------|
| R174 | 7,12 | 0,001 | 0,007625 | 3,035 | 2,94 | 8,9073312 | 8,916 | 0,0226 | 200 |
| R279 | 7,12 | 0,001 | 0,007023 | 3,042 | 2,93 | 8,9242375 | 0,910 | 0,0220 | 200 |
| R279 | 7,07 | 0,001 | 0,007572 | 3,042 | 2,93 | 8,9242375 | 8,933 | 0,0226 | 200 |
| BDC-5- | 7,07 | 0,001 | 0,007372 | 3,050 | 2,93 | 8,9410183 | 0,933 | 0,0220 | 200 |

Annexe 11: Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S₆

| N° de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Omfe Omfs (Vs) | Cpe / Cps (I/s) | Ope Ops (I/s) | Op (1/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|--------------|--------|---------------------|-----------------|-------------------|-----------------|---------------|----------|---------|---------------|
| R73 | 40,18 | 0,003 | 0,135350 | 0,000 | 0 | 0 | 0,271 | 0,0313 | 200 |
| R74 | 10,10 | 0,003 | 0,133330 | 0,135 | 4 | 0,5413994 | 0,271 | 0,0313 | 200 |
| R74 | 55,00 | 0,003 | 0,185272 | 0,135 | 4 | 0,5413994 | 0,912 | 0,0355 | 200 |
| R75 | 33,00 | 0,003 | 0,103272 | 0,321 | 4 | 1,2824887 | 0,712 | 0,0333 | 200 |
| R75 | 55,00 | 0,003 | 0,185272 | 0,321 | 4 | 1,2824887 | 1,653 | 0,0400 | 200 |
| R76 | 33,00 | 0,003 | 0,103272 | 0,506 | 4 | 2,023578 | 1,055 | 0,0400 | 200 |
| R76 | 43,09 | 0,003 | 0,145152 | 0,506 | 4 | 2,023578 | 2,314 | 0,0478 | 200 |
| R77 | 43,09 | 0,003 | 0,143132 | 0,651 | 4 | 2,6041877 | 2,314 | 0,0478 | 200 |
| R77 | 84,27 | 0,003 | 0,283871 | 0,651 | 4 | 2,6041877 | 3,172 | 0,0400 | 200 |
| R78 | 04,27 | 0,003 | 0,2030/1 | 0,935 | 4 | 3,7396713 | 3,172 | 0,0400 | 200 |
| R78 | 17,74 | 0,003 | 0,059759 | 0,935 | 4 | 3,7396713 | 3,863 | 0,0219 | 200 |
| R79 | 1/,/4 | 0,003 | 0,039739 | 0,995 | 4,01 | 3,9853517 | 3,803 | 0,0219 | 200 |
| R79 | 46,53 | 0,003 | 0,156740 | 0,995 | 4,01 | 3,9853517 | 4,198 | 0,0300 | 200 |
| R80 | 40,33 | 0,003 | 0,130740 | 1,151 | 3,83 | 4,4097279 | 4,190 | 0,0300 | 200 |
| R80 | 12,93 | 0,003 | 0,043556 | 1,151 | 3,83 | 4,4097279 | 4,468 | 0,0243 | 200 |
| R81 | 12,93 | 0,003 | 0,043330 | 1,195 | 3,79 | 4,5253294 | 4,400 | 0,0243 | 200 |
| R124 | 49,47 | 0,003 | 0,166644 | 0,000 | 0 | 0 | 0,333 | 0,0086 | 200 |
| R125 | 49,47 | 0,003 | 0,100044 | 0,167 | 4 | 0,6665761 | 0,333 | 0,0080 | 200 |
| R125 | 47.00 | 0.002 | 0.159627 | 0,167 | 4 | 0,6665761 | 0.094 | 0.0101 | 200 |
| R126 | 47,09 | 0,003 | 0,158627 | 0,325 | 4 | 1,3010833 | 0,984 | 0,0101 | 200 |
| R126 | 12 61 | 0.002 | 0.147005 | 0,325 | 4 | 1,3010833 | 1 505 | 0.0142 | 200 |
| R127 | 43,64 | 0,003 | 0,147005 | 0,472 | 4 | 1,889104 | 1,595 | 0,0143 | 200 |
| R127 | 10,89 | 0,003 | 0,036684 | 0,472 | 4 | 1,889104 | 1,962 | 0,0294 | 200 |
| R81 | 10,69 | 0,003 | 0,030084 | 0,509 | 4 | 2,0358396 | 1,902 | 0,0294 | 200 |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S_6 (suite et fin)

| $ m N^\circ$ de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Omfe Omfs (1/s) | Cpe / Cps (I/s) | Ope Ops (I/s) | Qp (I/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|------------------------|--------------|---------------------|----------------------|--------------------|-----------------|------------------------|----------|---------|---------------|
| R81 R128 | 25,20 | 0,003 | 0,084888 | 1,704 1,789 | 3,42 3,37 | 5,8192684 6,0269021 | 5,923 | 0,0195 | 200 |
| R128 | | | | | | 6,0269021 | | | |
| R129 | 16,54 | 0,003 | 0,055716 | 1,789 1,845 | 3,37 3,34 | 6,1621501 | 6,095 | 0,0287 | 200 |
| R129 | | | | 1,845 | 3,34 | 6,1621501 | | | |
| R92 | 18,86 | 0,003 | 0,063532 | 1,908 | 3,31 | 6,3154255 | 6,239 | 0,0511 | 200 |
| R82 | | | 0,185272 | 0,000 | 0 | 0 | | | |
| R83 | 55,00 | 0,003 | 0,185272 0,185272 | 0,185 | 4 | 0,7410893 | 0,371 | 0,00516 | 200 |
| R83 | 77 00 | 0.002 | 0.105050 | 0,185 | 4 | 0,7410893 | 1 110 | 0.02020 | 200 |
| R84 | 55,00 | 0,003 | 0,185272 | 0,371 | 4 | 1,4821786 | 1,112 | 0,02920 | 200 |
| R84 | 55.00 | 0.002 | 0.195272 | 0,371 | 4 | 1,4821786 | 1 052 | 0.06020 | 200 |
| R85 | 55,00 | 0,003 | 0,185272 | 0,556 | 4 | 2,2232679 | 1,853 | 0,06030 | 200 |
| R85 | 55 71 | 0,003 | 0,187664 | 0,556 | 4 | 2,2232679 | 2,599 | 0,03400 | 200 |
| R86 | 55,71 | 0,003 | 0,18/004 | 0,743 | 4 | 2,9739239 | 2,399 | 0,03400 | 200 |
| R86 | 31,95 | 0,003 | 0,107626 | 0,743 | 4 | 2,9739239 | 3,189 | 0,00830 | 200 |
| R87 | 31,93 | 0,003 | 0,107020 | 0,851 | 4 | 3,4044294 | 3,109 | 0,00830 | 200 |
| R87 | 17,13 | 0,003 | 0,057704 | 0,851 | 4 | 3,4044294 | 3,520 | 0,00150 | 200 |
| R88 | 17,13 | 0,003 | 0,037704 | 0,909 | 4 | 3,6352451 | 3,320 | 0,00130 | 200 |
| R88 | 28,16 | 0,003 | 0,094859 | 0,909 | 4 | 3,6352451 | 3,823 | 0,01290 | 200 |
| R89 | 20,10 | 0,003 | 0,074037 | 1,004 | 4 | 4,0100902 | 3,023 | 0,01270 | 200 |
| R89 | 23,89 | 0,003 | 0,080476 | 1,004 | 4 | 4,0100902 | 4,120 | 0,01580 | 200 |
| R90 | 23,07 | 0,003 | 0,000+70 | 1,084 | 3,9 | 4,229278 | 7,120 | 0,01300 | 200 |
| R90 | 23,45 | 0,003 | 0,078993 | 1,084 | 3,9 | 4,229278 | 4,335 | 0,00300 | 200 |
| R91 | 23,43 | 0,003 | 0,070773 | 1,163 | 3,82 | 4,4409332 | ,555 | 0,00500 | 200 |
| R91 | 11,48 | 0,003 | 0,038671 | 1,163 | 3,82 | 4,4409332 | 6,757 | 0,03860 | 200 |
| R92 | 11,10 | 0,003 | 3,030071 | 3,110 | 2,92 | 9,0735332 | 0,737 | 3,03000 | |
| R 92 | 11,92 | 0,003 | 0,040154 | 3,110 | 2,92 | 9,0735332 | 9,118 | 0,03890 | 200 |
| BDC-6- | ,-2 | 0,000 | 3,0.0121 | 3,150 | 2,91 | 9,1621341 | ,,,,, | 3,02070 | |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S7

| N° de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Omfe Omfs (I/s) | Cpe / Cps (1/s) | Ope Ops (I/s) | Op (I/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|--------------|---------------|---------------------|-----------------|--------------------|-----------------|---------------|----------|---------|---------------|
| R46 R47 | 50,00 | 0,002 | 0,097622 | 0,0000 | 0 4 | 0,3904883 | 0,195 | 0,0040 | 200 |
| R47 | 7 0.00 | | 0.00= 400 | 0,0976 | 4 | 0,3904883 | 0.=04 | 0.0040 | • • • • |
| R48 | 50,00 | 0,002 | 0,097622 | 0,1952 | 4 | 0,7809765 | 0,781 | 0,0040 | 200 |
| R48 | 50.00 | 0.002 | 0.007622 | 0,1952 | 4 | 0,7809765 | 1 267 | 0.0120 | 200 |
| R49 | 50,00 | 0,002 | 0,097622 | 0,2929 | 4 | 1,1714648 | 1,367 | 0,0120 | 200 |
| R49 | 50.40 | 0.002 | 0.009402 | 0,2929 | 4 | 1,1714648 | 1.054 | 0.0060 | 200 |
| R22 | 50,40 | 0,002 | 0,098403 | 0,3913 | 4 | 1,5650764 | 1,954 | 0,0060 | 200 |
| R21 | 14,60 | 0,002 | 0,028506 | 0,0000 | 4 | 0 | 0,057 | 0,0343 | 200 |
| R22 | 14,60 | 0,002 | 0,028300 | 0,0285 | 4 | 0,1140226 | 0,037 | 0,0343 | 200 |
| R42 | 50,00 | 0,002 | 0,097622 | 0,0000 | 4 | 0 | 0,195 | 0,0040 | 200 |
| R43 | 30,00 | 0,002 | 0,097022 | 0,0976 | 4 | 0,3904883 | 0,193 | 0,0040 | 200 |
| R43 | 50,00 | 0,002 | 0,097622 | 0,0976 | 4 | 0,3904883 | 0,781 | 0,0040 | 200 |
| R44 | 30,00 | 0,002 | 0,097022 | 0,1952 | 4 | 0,7809765 | 0,781 | 0,0040 | 200 |
| R44 | 50,00 | 0,002 | 0,097622 | 0,1952 | 4 | 0,7809765 | 1,367 | 0,0012 | 200 |
| R45 | 30,00 | 0,002 | 0,097022 | 0,2929 | 4 | 1,1714648 | 1,307 | 0,0012 | 200 |
| R45 | 50,40 | 0,002 | 0,098403 | 0,2929 | 4 | 1,1714648 | 1,954 | 0,0060 | 200 |
| R23 | 30,40 | 0,002 | 0,096403 | 0,3913 | 4 | 1,565077 | 1,934 | 0,0000 | 200 |
| R22 | 42,80 | 0,002 | 0,083564 | 0,4198 | 4 | 1,6790989 | 2,686 | 0,0038 | 200 |
| R23 | 42,60 | 0,002 | 0,063304 | 0,5033 | 4 | 2,0133569 | 2,080 | 0,0038 | 200 |
| R36 | 50,00 | 0,002 | 0,097622 | 0,0000 | 0 | 0 | 0,195 | 0,0060 | 200 |
| R37 | 30,00 | 0,002 | 0,097022 | 0,0976 | 4 | 0,3904883 | 0,193 | 0,0000 | 200 |
| R37 | 50,80 | 0,002 | 0,099184 | 0,0976 | 4 | 0,3904883 | 0,784 | 0,00600 | 200 |
| R38 | 30,00 | 0,002 | 0,077104 | 0,1968 | 4 | 0,7872243 | 0,704 | 0,00000 | 200 |
| R38 | 22,85 | 0,002 | 0,044613 | 0,1968 | 4 | 0,7872243 | 1,270 | 0,00880 | 200 |
| R39 | 22,03 | 0,002 | 0,044013 | 0,2414 | 4 | 0,9656775 | 1,270 | 0,00000 | 200 |
| R39 | 35,77 | 0,002 | 0,069839 | 0,2414 | 4 | 0,9656775 | 1,588 | 0,01400 | 200 |
| R40 | 33,77 | 0,002 | 0,007037 | 0,3113 | 4 | 1,2450328 | 1,500 | 0,01400 | 200 |
| R40 | 43,45 | 0,002 | 0,084834 | 0,3113 | 4 | 1,2450328 | 2,037 | 0,00460 | 200 |
| R41 | 13,13 | 0,002 | 0,001031 | 0,3961 | 4 | 1,5843671 | 2,037 | 0,00100 | 200 |
| R23 | 26,62 | 0,002 | 0,051974 | 0,8946 | 4 | 3,5784339 | 5,472 | | 200 |
| R41 | 20,02 | 0,002 | 0,001777 | 0,9466 | 4 | 3,7863298 | 5,772 | | 200 |
| R93 | 50,00 | 0,002 | 0,097622 | 0,0000 | 4 | 0 | 0,195 | 0,00600 | 200 |
| R94 | 50,00 | 0,002 | 0,071022 | 0,0976 | 4 | 0,3904883 | 0,173 | 0,00000 | 200 |
| R94 | 50,00 | 0,002 | 0,097622 | 0,0976 | 4 | 0,3904883 | 0,781 | 0,00600 | 200 |
| R95 | 50,00 | 0,002 | 0,071022 | 0,1952 | 4 | 0,7809765 | 0,701 | 0,00000 | 200 |

Annexe 11 : Dimensionnement des conduites et calcul des différents débits du sous bassin S₇ (suite et fin)

| N° de regard | Li (m) | Qmf Unitaire I/s | Qmf route (I/s) | Qmfe Qmfs (I/s) | Cpe / Cps (I/s) | Ope Ops (I/s) | Op (1/s) | I (m/m) | diamètre (mm) |
|--------------|--------|---------------------|-----------------|--------------------|-----------------|---------------|----------|---|---|
| R95 | 50,00 | 0,002 | 0,097622 | 0,1952 | 4 | 0,7809765 | 1,367 | 0,00400 | 200 |
| R96 | 20,00 | 0,002 | 0,0077022 | 0,2929 | 4 | 1,1714648 | 1,507 | 0,00.00 | 200 |
| R96 | 50,00 | 0,002 | 0,097622 | 0,2929 | 4 | 1,1714648 | 1,952 | 0,01000 | 200 |
| R97 | | ,,,,, | | 0,3905 | 4 | 1,5619531 | | ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,, | |
| R97 | 25,4 | 0,002 | 0,049592 | 0,3905 | 4 | 1,5619531 | 2,442 | 0,01180 | 200 |
| R24 | - , | -, | | 0,4401 | 4 | 1,7603211 | , | -,- | |
| R41 | 45,99 | 0,002 | 0,089793 | 1,3427 | 3,66 | 4,9108568 | 7,481 | 0,00390 | 200 |
| R24 | , | <i>'</i> | , | 1,4325 | 3,59 | 5,1408433 | , | ĺ | |
| R24 | 51,23 | 0,002 | 0,100026 | 1,8725 | 3,33 | 6,2298471 | 9,465 | 0,01360 | 200 |
| R25 | | Í | , | 1,9726 | 3,28 | 6,4700693 | , | ŕ | |
| R25 | 41,30 | 0,002 | 0,080636 | 1,9726 | 3,28 | 6,4700693 | 9,801 | 0,00726 | 200 |
| R26 | | , | , | 2,0532 | 3,24 | 6,6620707 | , | , | |
| R26 | 34,48 | 0,002 | 0,067320 | 2,0532 | 3,24 | 6,6620707 | 10,073 | 0,00580 | 200 |
| R27 | | | | 2,1205 | 3,22 | 6,8213044 | | | |
| R28 | 12,71 | 0,002 | 0,024818 | 0,0000 | 0 | 0 | 0,050 | 0,03940 | 200 |
| R29 | | | | 0,0248 | 4 | 0,0992738 | | | |
| R29 | 32,64 | 0,002 | 0,063731 | 0,0248 | 4 | 0,0992738 | 0,276 | 0,00920 | 200 |
| R30 | | | | 0,0885 | 4 | 0,3541963 | | | |
| R30 | 13,95 | 0,002 | 0,027237 | 0,0885 | 4 | 0,3541963 | 0,586 | 0,01270 | 200 |
| R31 | | | | 0,1138 | 4 | 0,4631425 | | | |
| R32 | 17,21 | 0,002 | 0,033602 | 0,1138 | 4 | 0,5975486 | 0,762 | 0,01270 | 200 |
| R32 | | | | 0,1494 | 4 | 0,5975486 | | | |
| R33 | 12,83 | 0,002 | 0,025050 | 0,1744 | 4 | 0,6977479 | 0,946 | 0,01580 | 200 |
| R33 | | | | 0,1744 | 4 | 0,6977479 | | | |
| R34 | 9,55 | 0,002 | 0,018646 | 0,1931 | 4 | 0,7723311 | 1,084 | 0,02100 | 200 |
| R34 | | | | 0,1931 | 4 | 0,7723311 | | | |
| R35 | 39,80 | 0,002 | 0,077707 | 0,2708 | 4 | 1,0831598 | 1,314 | 0,00500 | 200 |
| R35 | | 0.000 | 0.1005.1 | 0,2708 | 4 | 1,0831598 | | 0.00555 | • |
| R27 | 51,70 | 0,002 | 0,100941 | 2,4923 | 3,08 | 7,6851155 | 4,926 | 0,00390 | 200 |
| R 27 | 0.00 | 0.002 | 0.0155.10 | 2,4923 | 5 | 12,461305 | 16001 | 0.052.10 | 200 |
| BDC-7- | 9,09 | 0,002 | 0,017748 | 2,5100 | 3,08 | 7,7257646 | 16,324 | 0,05240 | 200 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 01

| | | | | | | | | | | conditions | d'auto-cı | ırage | |
|-------------|-------|-------|------|-------------------------------------|-------------------------------------|--------|-------------|---------------|----------------------|----------------------|-----------|----------------|---------|
| N° | T | L | Ø | $\mathbf{Q}_{\mathbf{p}\mathbf{s}}$ | $\mathbf{V}_{\mathbf{p}\mathbf{s}}$ | Qmin | rv | rv | 1ère | 2ème | 3èı | ne condit | ion |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | (m^3/s) | (m/s) | (l/s) | $(r_H=0,5)$ | $(r_{H}=0,2)$ | condition V (m/s) | condition V (m/s) | rQ | r _H | H (m) |
| R146-R147 | 7,39 | 50,97 | 200 | 0,0966 | 3,08 | 0,4639 | 1,02 | 0,6 | 3,13782 | 1,84578 | 0,00480 | 0,00238 | 0,00048 |
| R147-R148 | 7,25 | 47,27 | 200 | 0,0957 | 3,05 | 0,4664 | 1,02 | 0,6 | 3,10796 | 1,82821 | 0,00487 | 0,00242 | 0,00048 |
| R148-R149 | 8,44 | 55,67 | 200 | 0,1032 | 3,29 | 0,4607 | 1,02 | 0,6 | 3,35334 | 1,97255 | 0,00446 | 0,00222 | 0,00044 |
| R149-R150 | 6,56 | 18,42 | 200 | 0,091 | 2,90 | 0,4859 | 1,02 | 0,6 | 2,95636 | 1,73904 | 0,00534 | 0,00265 | 0,00053 |
| R150-R151 | 8,44 | 48,06 | 200 | 0,1032 | 3,29 | 0,4659 | 1,02 | 0,6 | 3,35334 | 1,97255 | 0,00451 | 0,00224 | 0,00045 |
| R151-R152 | 6,76 | 49,40 | 200 | 0,0924 | 2,94 | 0,4649 | 1,02 | 0,6 | 3,00109 | 1,76535 | 0,00503 | 0,00250 | 0,00050 |
| R152-R153 | 1,94 | 30,73 | 200 | 0,0495 | 1,58 | 0,4776 | 1,02 | 0,6 | 1,60771 | 0,94571 | 0,00965 | 0,00480 | 0,00096 |
| R154-R155 | 14,38 | 43,17 | 200 | 0,1347 | 4,29 | 0,4692 | 1,02 | 0,6 | 4,37709 | 2,57476 | 0,00348 | 0,00173 | 0,00035 |
| R155-R156 | 12,59 | 9,20 | 200 | 0,1261 | 4,02 | 0,4921 | 1,02 | 0,6 | 4,09561 | 2,40918 | 0,00390 | 0,00194 | 0,00039 |
| R156-R157 | 6,93 | 12,49 | 200 | 0,0935 | 2,98 | 0,4899 | 1,02 | 0,6 | 3,03859 | 1,78741 | 0,00524 | 0,00260 | 0,00052 |
| R153-BDC-1- | 15,04 | 3,14 | 200 | 0,1378 | 4,39 | 0,4962 | 1,02 | 0,6 | 4,47641 | 2,63318 | 0,00360 | 0,00179 | 0,00036 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 02

| | | | | | | | | | | conditions | d'auto-cu | ırage | |
|-------------|------|-------|------|-------------------------------------|-------------|--------|-----------------------|-----------------------|----------------------|----------------------|-----------|----------------|---------|
| N° | т | L | ø | $\mathbf{Q}_{\mathbf{p}\mathbf{s}}$ | $ m V_{ps}$ | Qmin | rv | rv | 1ère | 2ème | 3èı | ne condit | ion |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | (m^3/s) | (m/s) | (l/s) | (r _H =0,5) | (r _H =0,2) | condition V (m/s) | condition V (m/s) | rQ | r _H | H(m) |
| R69-R70 | 7,35 | 55,00 | 200 | 0,0963 | 3,07 | 0,4850 | 1,02 | 0,6 | 3,12932 | 1,84078 | 0,00503 | 0,00250 | 0,00050 |
| R70-R71 | 9,53 | 55,00 | 200 | 0,1097 | 3,49 | 0,4850 | 1,02 | 0,6 | 3,56330 | 2,09606 | 0,00442 | 0,00220 | 0,00044 |
| R71-R72 | 8,86 | 49,97 | 200 | 0,1058 | 3,37 | 0,4900 | 1,02 | 0,6 | 3,43576 | 2,02104 | 0,00463 | 0,00230 | 0,00046 |
| R217-R218 | 3,57 | 36,47 | 200 | 0,0671 | 2,14 | 0,5035 | 1,02 | 0,6 | 2,18092 | 1,28290 | 0,00750 | 0,00373 | 0,00075 |
| R218-R72 | 2,05 | 10,77 | 200 | 0,0509 | 1,62 | 0,5292 | 1,02 | 0,6 | 1,65266 | 0,97215 | 0,01040 | 0,00517 | 0,00103 |
| R187-R72 | 8,72 | 41,25 | 200 | 0,1049 | 3,34 | 0,4987 | 1,02 | 0,6 | 3,40851 | 2,00500 | 0,00475 | 0,00236 | 0,00047 |
| R72-R188 | 2,93 | 12,72 | 200 | 0,0608 | 1,94 | 0,5273 | 1,02 | 0,6 | 1,97579 | 1,16223 | 0,00867 | 0,00431 | 0,00086 |
| R188-BDC-2- | 7,34 | 7,81 | 200 | 0,0963 | 3,07 | 0,5322 | 1,02 | 0,6 | 3,12719 | 1,83952 | 0,00553 | 0,00275 | 0,00055 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 03

| | | | | | | | | | | | s d'auto-cu | rage | |
|------------|-------|--------------|------|---------------------|-------------------------------------|--------|---------------|---------------------------|----------------------|----------------------|-------------|----------------|---------|
| N° | Ι | L | Ø | Qps | $\mathbf{V}_{\mathbf{p}\mathbf{s}}$ | Qmin | rv | $\mathbf{r}_{\mathbf{V}}$ | 1 ^{ère} | 2 ^{ème} | 3èn | ne conditi | on |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | (m ³ /s) | (m/s) | (l/s) | $(r_{H}=0,5)$ | $(r_H=0,2)$ | condition V (m/s) | condition V (m/s) | rq | r _H | H(m) |
| R50-R51 | 6,71 | 50,00 | 200 | 0,0920 | 2,93 | 1,1687 | 1,02 | 0,6 | 2,989973 | 1,758808 | 0,012697 | 0,00632 | 0,00126 |
| R51-R52 | 2,61 | 50,00 | 200 | 0,0574 | 1,83 | 1,1687 | 1,02 | 0,6 | 1,864775 | 1,096926 | 0,020358 | 0,01016 | 0,00203 |
| R52-R53 | 4,08 | 18,26 | 200 | 0,0718 | 2,29 | 1,2076 | 1,02 | 0,6 | 2,331504 | 1,371473 | 0,016825 | 0,00839 | 0,00168 |
| R53-R54 | 2,45 | 50,04 | 200 | 0,0556 | 1,77 | 1,1686 | 1,02 | 0,6 | 1,806713 | 1,062772 | 0,021012 | 0,01049 | 0,0021 |
| R54-R55 | 4,00 | 50,00 | 200 | 0,0711 | 2,26 | 1,1687 | 1,02 | 0,6 | 2,308533 | 1,357961 | 0,016445 | 0,0082 | 0,00164 |
| R55-R56 | 6,11 | 23,43 | 200 | 0,0878 | 2,80 | 1,2013 | 1,02 | 0,6 | 2,853164 | 1,678332 | 0,013677 | 0,00681 | 0,00136 |
| R56-R57 | 4,10 | 54,17 | 200 | 0,0719 | 2,29 | 1,1636 | 1,02 | 0,6 | 2,337211 | 1,37483 | 0,016172 | 0,00806 | 0,00161 |
| R57-R58 | 21,36 | 7,87 | 200 | 0,1642 | 5,23 | 1,2203 | 1,02 | 0,6 | 5,334659 | 3,138035 | 0,007431 | 0,00369 | 0,00074 |
| R140-R141 | 3,91 | 78,42 | 200 | 0,0703 | 2,24 | 1,1338 | 1,02 | 0,6 | 2,282414 | 1,342597 | 0,016137 | 0,00804 | 0,00161 |
| R141-R142 | 4,21 | 49,11 | 200 | 0,0729 | 2,32 | 1,1698 | 1,02 | 0,6 | 2,368357 | 1,393151 | 0,016044 | 0,008 | 0,0016 |
| R142-R143 | 1,90 | 18,21 | 200 | 0,0490 | 1,56 | 1,2077 | 1,02 | 0,6 | 1,591046 | 0,93591 | 0,024657 | 0,01233 | 0,00247 |
| R143-R58 | 18,65 | 17,51 | 200 | 0,1535 | 4,89 | 1,2085 | 1,02 | 0,6 | 4,984774 | 2,93222 | 0,007876 | 0,00391 | 0,00078 |
| R58-BDC-3- | 2,05 | 34,34 | 200 | 0,0509 | 1,62 | 1,1879 | 1,02 | 0,6 | 1,652658 | 0,972152 | 0,023349 | 0,01167 | 0,00233 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins 04

| | | | | | | | | | | conditions | s d'autocu | rage | |
|-----------|------|-------|------|-------------------------------------|-------------|--------|-----------------------------|---------------|----------------------|----------------------|---------------------------|---------------------------|---------|
| N° | ī | L | Ø | 0 | $ m V_{ps}$ | Qmin | MX7 | rv | 1ère | 2ème | 3èı | ne condit | ion |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | Q _{ps} (m ³ /s) | (m/s) | (l/s) | rv (r _H =0,5) | $(r_{H}=0,2)$ | condition V (m/s) | condition V (m/s) | \mathbf{r}_{Q} | \mathbf{r}_{H} | H(m) |
| R236-R237 | 1,44 | 13,86 | 200 | 0,1323 | 4,21 | 6,1175 | 1,02 | 0,6 | 4,29768 | 2,52805 | 0,04624 | 0,02346 | 0,00469 |
| R237-R238 | 1,31 | 7,63 | 200 | 0,0981 | 3,13 | 6,1231 | 1,02 | 0,6 | 3,18801 | 1,87530 | 0,06239 | 0,03210 | 0,00642 |
| R238-R239 | 0,17 | 46,92 | 200 | 0,2434 | 7,75 | 6,0878 | 1,02 | 0,6 | 7,90681 | 4,65106 | 0,02501 | 0,01251 | 0,00250 |
| R239-R240 | 0,05 | 38,56 | 200 | 0,2207 | 7,03 | 6,0953 | 1,02 | 0,6 | 7,16795 | 4,21644 | 0,02762 | 0,01384 | 0,00277 |
| R240-R241 | 0,05 | 47,91 | 200 | 0,2459 | 7,83 | 6,0869 | 1,02 | 0,6 | 7,98935 | 4,69962 | 0,02475 | 0,01238 | 0,00248 |
| R241-R242 | 0,16 | 46,75 | 200 | 0,243 | 7,74 | 6,088 | 1,02 | 0,6 | 7,89256 | 4,64268 | 0,02506 | 0,01254 | 0,00251 |
| R242-R243 | 0,39 | 51,10 | 200 | 0,254 | 8,09 | 6,0841 | 1,02 | 0,6 | 8,25139 | 4,85376 | 0,02395 | 0,01198 | 0,00240 |
| R243-R244 | 0,60 | 50,00 | 200 | 0,2512 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,16158 | 4,80093 | 0,02422 | 0,01211 | 0,00242 |
| R244-R245 | 0,40 | 49,98 | 200 | 0,2512 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,16000 | 4,80000 | 0,02422 | 0,01212 | 0,00242 |
| R245-R246 | 1,82 | 5,50 | 200 | 0,0833 | 2,65 | 6,1251 | 1,02 | 0,6 | 2,70605 | 1,59180 | 0,07353 | 0,03826 | 0,00765 |
| R246-R247 | 0,44 | 45,90 | 200 | 0,2407 | 7,67 | 6,0887 | 1,02 | 0,6 | 7,82020 | 4,60012 | 0,02529 | 0,01266 | 0,00253 |
| R247-R175 | 0,72 | 27,86 | 200 | 0,1876 | 5,97 | 6,105 | 1,02 | 0,6 | 6,09290 | 3,58406 | 0,03255 | 0,01635 | 0,00327 |
| R175-R176 | 0,22 | 44,57 | 200 | 0,2372 | 7,55 | 6,0899 | 1,02 | 0,6 | 7,70576 | 4,53280 | 0,02567 | 0,01285 | 0,00257 |
| R176-R177 | 0,20 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,16190 | 4,80112 | 0,02422 | 0,01211 | 0,00242 |
| R177-R178 | 0,20 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,16190 | 4,80112 | 0,02422 | 0,01211 | 0,00242 |
| R178-R179 | 0,40 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,16190 | 4,80112 | 0,02422 | 0,01211 | 0,00242 |
| R179-R180 | 0,40 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,16190 | 4,80112 | 0,02422 | 0,01211 | 0,00242 |
| R180-R181 | 0,46 | 43,01 | 200 | 0,233 | 7,42 | 6,0913 | 1,02 | 0,6 | 7,57024 | 4,45308 | 0,02614 | 0,01309 | 0,00262 |
| R181-R182 | 1,33 | 15,10 | 200 | 0,1381 | 4,40 | 6,1164 | 1,02 | 0,6 | 4,48477 | 2,63810 | 0,04430 | 0,02244 | 0,00449 |
| R190-R182 | 1,61 | 49,60 | 200 | 0,2502 | 7,97 | 6,0854 | 1,02 | 0,6 | 8,12883 | 4,78167 | 0,02432 | 0,01216 | 0,00243 |
| R182-R191 | 1,22 | 16,46 | 200 | 0,1442 | 4,59 | 6,1152 | 1,02 | 0,6 | 4,68281 | 2,75460 | 0,04242 | 0,02146 | 0,00429 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 04 (suite)

| | | | | | | | | 0 1 | | conditions | s d'auto-cu | rage | |
|-----------|------|-------|------|-------------------------------------|-------------------|--------|-----------------------|---------------|----------------------|----------------------|-------------|----------------|---------|
| N° | I | L | Ø | $\mathbf{Q}_{\mathbf{p}\mathbf{s}}$ | $\mathbf{V_{ps}}$ | Qmin | rv | rv | 1ère | 2ème | 3èn | ne conditi | on |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | (m^3/s) | (m/s) | (l/s) | (r _H =0,5) | $(r_{H}=0,2)$ | condition V (m/s) | condition V (m/s) | rQ | r _H | H(m) |
| R191-R192 | 0,40 | 50,06 | 200 | 0,2514 | 8,01 | 6,085 | 1,02 | 0,6 | 8,166539 | 4,803847 | 0,024204 | 0,01211 | 0,00242 |
| R192-R193 | 6,52 | 50,17 | 200 | 0,2517 | 8,02 | 6,0849 | 1,02 | 0,6 | 8,176023 | 4,809425 | 0,024176 | 0,01209 | 0,00242 |
| R193-R194 | 6,83 | 44,23 | 200 | 0,2363 | 7,53 | 6,0902 | 1,02 | 0,6 | 7,676772 | 4,515748 | 0,025771 | 0,0129 | 0,00258 |
| R194-R195 | 5,21 | 50,05 | 200 | 0,2514 | 8,01 | 6,085 | 1,02 | 0,6 | 8,165781 | 4,8034 | 0,024207 | 0,01211 | 0,00242 |
| R195-R196 | 3,99 | 48,13 | 200 | 0,2465 | 7,85 | 6,0867 | 1,02 | 0,6 | 8,007862 | 4,710507 | 0,024691 | 0,01235 | 0,00247 |
| R196-R197 | 0,02 | 36,72 | 200 | 0,2153 | 6,86 | 6,097 | 1,02 | 0,6 | 6,994783 | 4,114578 | 0,028315 | 0,01419 | 0,00284 |
| R197-R198 | 0,89 | 33,59 | 200 | 0,2059 | 6,56 | 6,0998 | 1,02 | 0,6 | 6,689758 | 3,935152 | 0,029619 | 0,01486 | 0,00297 |
| R198-R206 | 2,60 | 29,99 | 200 | 0,1946 | 6,20 | 6,103 | 1,02 | 0,6 | 6,321462 | 3,718507 | 0,031362 | 0,01575 | 0,00315 |
| R206-R207 | 4,02 | 25,92 | 200 | 0,1809 | 5,76 | 6,1067 | 1,02 | 0,6 | 5,876368 | 3,456687 | 0,033757 | 0,01697 | 0,00339 |
| R207-R208 | 3,32 | 47,70 | 200 | 0,2454 | 7,82 | 6,0871 | 1,02 | 0,6 | 7,971959 | 4,689388 | 0,024804 | 0,01241 | 0,00248 |
| R208-R209 | 4,00 | 50,59 | 200 | 0,2527 | 8,05 | 6,0845 | 1,02 | 0,6 | 8,209695 | 4,829232 | 0,024075 | 0,01204 | 0,00241 |
| R209-R210 | 4,42 | 26,92 | 200 | 0,1844 | 5,87 | 6,1058 | 1,02 | 0,6 | 5,989232 | 3,523078 | 0,033116 | 0,01665 | 0,00333 |
| R210-R211 | 3,46 | 38,91 | 200 | 0,2216 | 7,06 | 6,095 | 1,02 | 0,6 | 7,199814 | 4,235184 | 0,027499 | 0,01378 | 0,00276 |
| R211-R212 | 3,21 | 22,77 | 200 | 0,1696 | 5,40 | 6,1095 | 1,02 | 0,6 | 5,508154 | 3,240091 | 0,036031 | 0,01814 | 0,00363 |
| R212-R213 | 1,01 | 50,04 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,085 | 1,02 | 0,6 | 8,164834 | 4,802844 | 0,024209 | 0,01211 | 0,00242 |
| R213-R186 | 0,98 | 42,07 | 200 | 0,2305 | 7,34 | 6,0922 | 1,02 | 0,6 | 7,486489 | 4,403817 | 0,026434 | 0,01324 | 0,00265 |
| R186-R20 | 2,01 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,161896 | 4,801115 | 0,024218 | 0,01211 | 0,00242 |
| R20-R214 | 2,76 | 49,74 | 200 | 0,2506 | 7,98 | 6,0853 | 1,02 | 0,6 | 8,140623 | 4,788602 | 0,024283 | 0,01215 | 0,00243 |
| R214-R215 | 4,62 | 50,28 | 200 | 0,252 | 8,02 | 6,0848 | 1,02 | 0,6 | 8,184766 | 4,814568 | 0,02415 | 0,01208 | 0,00242 |
| R215-R216 | 2,47 | 25,78 | 200 | 0,1804 | 5,75 | 6,1068 | 1,02 | 0,6 | 5,860488 | 3,447346 | 0,033849 | 0,01702 | 0,0034 |
| R17-R18 | 2,22 | 50,28 | 200 | 0,252 | 8,02 | 6,0848 | 1,02 | 0,6 | 8,184768 | 4,814569 | 0,02415 | 0,01208 | 0,00242 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 04 (suite)

| | | | | | | | | | | condition | s d'autocu | rage | |
|-----------|-------|-------|------|-------------------------------------|--------------------------|---------------|----------------|----------------------------|----------------------|----------------------|------------|----------------|---------|
| N° | Ī | L | Ø | | T 7 | 0. | - | | 1ère | 2ème | 3èn | ne conditi | on |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | Q _{ps} (m ³ /s) | V _{ps} (m/s) | Qmin (l/s) | rv (rh=0,5) | r _V (rh=0,2) | condition V (m/s) | condition V (m/s) | rQ | r _H | H(m) |
| R18-R19 | 8,13 | 33,27 | 200 | 0,205 | 6,53 | 6,1001 | 1,02 | 0,6 | 6,658083 | 3,91652 | 0,029762 | 0,01493 | 0,00299 |
| R19-R20 | 5,20 | 37,88 | 200 | 0,2187 | 6,97 | 6,0959 | 1,02 | 0,6 | 7,104565 | 4,179156 | 0,027872 | 0,01397 | 0,00279 |
| R183-R184 | 4,09 | 46,88 | 200 | 0,2433 | 7,75 | 6,0879 | 1,02 | 0,6 | 7,90305 | 4,648853 | 0,025023 | 0,01252 | 0,0025 |
| R184-R185 | 5,51 | 54,48 | 200 | 0,2623 | 8,35 | 6,081 | 1,02 | 0,6 | 8,519903 | 5,011708 | 0,023185 | 0,01159 | 0,00232 |
| R185-R186 | 8,31 | 32,50 | 200 | 0,2026 | 6,45 | 6,1008 | 1,02 | 0,6 | 6,579863 | 3,870508 | 0,030119 | 0,01511 | 0,00302 |
| R219-R220 | 6,68 | 38,25 | 200 | 0,2198 | 7,00 | 6,0956 | 1,02 | 0,6 | 7,138648 | 4,199205 | 0,027738 | 0,0139 | 0,00278 |
| R220-R221 | 4,93 | 11,78 | 200 | 0,1219 | 3,88 | 6,1194 | 1,02 | 0,6 | 3,961355 | 2,330209 | 0,050181 | 0,02554 | 0,00511 |
| R221-R222 | 2,46 | 49,61 | 200 | 0,2503 | 7,97 | 6,0854 | 1,02 | 0,6 | 8,130289 | 4,782523 | 0,024314 | 0,01216 | 0,00243 |
| R222-R223 | 0,52 | 28,12 | 200 | 0,1884 | 6,00 | 6,1047 | 1,02 | 0,6 | 6,121101 | 3,600648 | 0,032397 | 0,01628 | 0,00326 |
| R223-R216 | 5,80 | 11,47 | 200 | 0,1203 | 3,83 | 6,1197 | 1,02 | 0,6 | 3,909186 | 2,299521 | 0,050853 | 0,02589 | 0,00518 |
| R104-R105 | 12,48 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,161896 | 4,801115 | 0,024218 | 0,01211 | 0,00242 |
| R105-R106 | 6,70 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,161896 | 4,801115 | 0,024218 | 0,01211 | 0,00242 |
| R106-R107 | 5,63 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,161896 | 4,801115 | 0,024218 | 0,01211 | 0,00242 |
| R107-R108 | 7,08 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,161896 | 4,801115 | 0,024218 | 0,01211 | 0,00242 |
| R108-R109 | 3,74 | 32,14 | 200 | 0,2014 | 6,42 | 6,1011 | 1,02 | 0,6 | 6,543329 | 3,849017 | 0,030289 | 0,0152 | 0,00304 |
| R109-R110 | 2,04 | 26,19 | 200 | 0,1818 | 5,79 | 6,1065 | 1,02 | 0,6 | 5,906599 | 3,47447 | 0,033583 | 0,01689 | 0,00338 |
| R110-R111 | 0,59 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,161896 | 4,801115 | 0,024218 | 0,01211 | 0,00242 |
| R111-R112 | 3,25 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,161896 | 4,801115 | 0,024218 | 0,01211 | 0,00242 |
| R112-R113 | 8,28 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,161896 | 4,801115 | 0,024218 | 0,01211 | 0,00242 |
| R113-R114 | 5,83 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,161896 | 4,801115 | 0,024218 | 0,01211 | 0,00242 |
| R114-R115 | 5,97 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,161896 | 4,801115 | 0,024218 | 0,01211 | 0,00242 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 04 (suite)

| | | | | | | | | | | conditions | s d'auto-cu | rage | |
|-----------|------|-------|------|-------------------------------------|----------------------------|--------|---------------------------|---------------------------|----------------------|----------------------|-------------|----------------|---------|
| N° | I | L | ø | $\mathbf{Q}_{\mathbf{p}\mathbf{s}}$ | $\mathbf{V}_{\mathbf{ps}}$ | Qmin | $\mathbf{r}_{\mathbf{V}}$ | $\mathbf{r}_{\mathbf{V}}$ | 1 ^{ère} | 2ème | 3èn | ne conditi | on |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | (m^3/s) | (m/s) | (l/s) | (r _H =0,5) | (r _H =0,2) | condition V (m/s) | condition V (m/s) | rQ | r _H | H (m) |
| R115-R116 | 5,66 | 50,00 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,0851 | 1,02 | 0,6 | 8,161896 | 4,801115 | 0,024218 | 0,01211 | 0,00242 |
| R116-R117 | 5,68 | 51,69 | 200 | 0,2555 | 8,14 | 6,0835 | 1,02 | 0,6 | 8,298802 | 4,881648 | 0,023813 | 0,01191 | 0,00238 |
| R199-R200 | 6,46 | 33,27 | 200 | 0,2050 | 6,53 | 6,1001 | 1,02 | 0,6 | 6,65767 | 3,916277 | 0,029764 | 0,01493 | 0,00299 |
| R200-R201 | 7,67 | 15,29 | 200 | 0,1389 | 4,42 | 6,1163 | 1,02 | 0,6 | 4,512962 | 2,654684 | 0,044025 | 0,02229 | 0,00446 |
| R201-R202 | 5,74 | 51,13 | 200 | 0,2541 | 8,09 | 6,084 | 1,02 | 0,6 | 8,253311 | 4,854889 | 0,023946 | 0,01198 | 0,0024 |
| R202-R203 | 6,44 | 50,02 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,085 | 1,02 | 0,6 | 8,163204 | 4,801885 | 0,024214 | 0,01211 | 0,00242 |
| R203-R204 | 7,13 | 50,05 | 200 | 0,2514 | 8,01 | 6,085 | 1,02 | 0,6 | 8,165599 | 4,803293 | 0,024207 | 0,01211 | 0,00242 |
| R204-R205 | 5,06 | 50,02 | 200 | 0,2513 | 8,00 | 6,085 | 1,02 | 0,6 | 8,163487 | 4,802051 | 0,024214 | 0,01211 | 0,00242 |
| R205-R198 | 6,28 | 50,79 | 200 | 0,2532 | 8,07 | 6,0843 | 1,02 | 0,6 | 8,226443 | 4,839084 | 0,024025 | 0,01202 | 0,0024 |
| R216-R224 | 1,37 | 49,53 | 200 | 0,2501 | 7,96 | 6,0855 | 1,02 | 0,6 | 8,123359 | 4,778447 | 0,024335 | 0,01217 | 0,00243 |
| R224-R225 | 1,55 | 43,67 | 200 | 0,2348 | 7,48 | 6,0907 | 1,02 | 0,6 | 7,627672 | 4,486866 | 0,025939 | 0,01298 | 0,0026 |
| R225-R226 | 2,23 | 48,43 | 200 | 0,2473 | 7,88 | 6,0865 | 1,02 | 0,6 | 8,032918 | 4,725246 | 0,024613 | 0,01231 | 0,00246 |
| R226-R227 | 1,82 | 43,06 | 200 | 0,2332 | 7,43 | 6,0913 | 1,02 | 0,6 | 7,574448 | 4,455558 | 0,026123 | 0,01308 | 0,00262 |
| R227-R117 | 3,12 | 15,18 | 200 | 0,1384 | 4,41 | 6,1164 | 1,02 | 0,6 | 4,497088 | 2,645346 | 0,044181 | 0,02238 | 0,00448 |
| R117-R228 | 0,95 | 50,96 | 200 | 0,2537 | 8,08 | 6,0842 | 1,02 | 0,6 | 8,239744 | 4,846908 | 0,023986 | 0,012 | 0,0024 |
| R228-R229 | 2,97 | 49,33 | 200 | 0,2496 | 7,95 | 6,0857 | 1,02 | 0,6 | 8,106967 | 4,768804 | 0,024385 | 0,0122 | 0,00244 |
| R229-R230 | 2,53 | 32,92 | 200 | 0,2039 | 6,49 | 6,1004 | 1,02 | 0,6 | 6,622615 | 3,895656 | 0,029923 | 0,01501 | 0,003 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 04 (suite et fin)

| | | | | | | | | | | condition | s d'autocu | rage | |
|---------------|------|-------|-----------|----------------------------|--------------------------|---------------|-----------------------------|-----------------------------|----------------------|------------------------------|------------|----------------|---------|
| NTO | т | т | Ø | 0 | ▼ 7 | 0. | | | 1ère | A òmo | 3èn | ne conditi | on |
| N° Tronçon | (%) | (m) | Ø (mm) | Qps (m ³ /s) | V _{ps} (m/s) | Qmin (I/s) | rv (r _H =0,5) | rv (r _H =0,2) | condition V (m/s) | 2ème condition V (m/s) | rQ | r _H | H(m) |
| R230-R231 | 2,02 | 22,29 | 200 | 0,1678 | 5,34 | 6,11 | 1,02 | 0,6 | 5,450035 | 3,205903 | 0,036417 | 0,01834 | 0,00367 |
| R231-R232 | 5,40 | 10,90 | 200 | 0,1173 | 3,74 | 6,1202 | 1,02 | 0,6 | 3,81019 | 2,241288 | 0,052178 | 0,0266 | 0,00532 |
| R232-R233 | 1,56 | 39,10 | 200 | 0,2222 | 7,08 | 6,0948 | 1,02 | 0,6 | 7,217964 | 4,245861 | 0,02743 | 0,01374 | 0,00275 |
| R233-R234 | 2,67 | 46,56 | 200 | 0,2425 | 7,72 | 6,0881 | 1,02 | 0,6 | 7,876169 | 4,633041 | 0,02511 | 0,01256 | 0,00251 |
| R234-BDC-4- | 2,44 | 27,18 | 200 | 0,1853 | 5,90 | 6,1056 | 1,02 | 0,6 | 6,01777 | 3,539865 | 0,032958 | 0,01656 | 0,00331 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 05

| | | | | | | | | | | conditions | d'autocu | rage | |
|-----------|------|-------|------|-------------------------------------|--------------------------|---------------------------|--------------------------------------|--------------------------------------|----------------------|----------------------|----------|----------------|---------|
| N° | т | т | Ø | 0 | X 7 | 0. | M | 10 | 1ère | 2éme | 3èı | ne condit | ion |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | Q _{ps} (m ³ /s) | V _{ps} (m/s) | Q _{min} (I/s) | r _V (r _H =0,5) | r _V (r _H =0,2) | condition V (m/s) | condition V (m/s) | rQ | r _H | H (m) |
| R98-R99 | 9,03 | 50,00 | 200 | 0,1068 | 3,40 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 3,46813 | 2,04007 | 0,02832 | 0,01419 | 0,00284 |
| R99-R100 | 9,97 | 50,00 | 200 | 0,1122 | 3,57 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 3,64437 | 2,14375 | 0,02695 | 0,01350 | 0,00270 |
| R100-R101 | 7,56 | 50,00 | 200 | 0,0977 | 3,11 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 3,17316 | 1,86656 | 0,03095 | 0,01554 | 0,00311 |
| R101-R102 | 3,71 | 22,91 | 200 | 0,0684 | 2,18 | 3,0377 | 1,02 | 0,6 | 2,22328 | 1,30781 | 0,04438 | 0,02248 | 0,00450 |
| R102-R103 | 0,67 | 15,04 | 200 | 0,0291 | 0,93 | 3,0419 | 1,02 | 0,6 | 0,94494 | 0,55585 | 0,10457 | 0,05654 | 0,01131 |
| R118-R103 | 5,51 | 35,82 | 200 | 0,0834 | 2,66 | 3,0308 | 1,02 | 0,6 | 2,70957 | 1,59387 | 0,03634 | 0,01830 | 0,00366 |
| R103-R119 | 4,74 | 43,89 | 200 | 0,0774 | 2,46 | 3,0265 | 1,02 | 0,6 | 2,51353 | 1,47855 | 0,03911 | 0,01974 | 0,00395 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 05 (suite)

| | | | | | | | | | | conditions | d'autocu | rage | |
|-----------|------|-------|------|-------------------------------------|-------------------|--------|---------------------------|---------------------------|----------------------|----------------------|----------|----------------|---------|
| N° | I | L | Ø | $\mathbf{Q}_{\mathbf{p}\mathbf{s}}$ | $\mathbf{V_{ps}}$ | Qmin | $\mathbf{r}_{\mathbf{V}}$ | $\mathbf{r}_{\mathbf{V}}$ | 1ère | 2éme | 3èı | ne condit | ion |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | (m^3/s) | (m/s) | (l/s) | (r _H =0,5) | (r _H =0,2) | condition V (m/s) | condition V (m/s) | rQ | r _H | H(m) |
| R119-R120 | 5,27 | 44,75 | 200 | 0,0816 | 2,60 | 3,026 | 1,02 | 0,6 | 2,64997 | 1,55880 | 0,03709 | 0,01869 | 0,00374 |
| R120-R121 | 7,72 | 36,65 | 200 | 0,0987 | 3,14 | 3,0304 | 1,02 | 0,6 | 3,20622 | 1,88601 | 0,03070 | 0,01541 | 0,00308 |
| R121-R122 | 1,93 | 44,61 | 200 | 0,0494 | 1,57 | 3,0261 | 1,02 | 0,6 | 1,60499 | 0,94411 | 0,06125 | 0,03148 | 0,00630 |
| R122-R123 | 4,77 | 34,54 | 200 | 0,0776 | 2,47 | 3,0315 | 1,02 | 0,6 | 2,52054 | 1,48267 | 0,03907 | 0,01971 | 0,00394 |
| R123-R59 | 2,09 | 28,04 | 200 | 0,0514 | 1,64 | 3,035 | 1,02 | 0,6 | 1,66926 | 0,98192 | 0,05906 | 0,03029 | 0,00606 |
| R157-R158 | 4,75 | 62,91 | 200 | 0,0774 | 2,47 | 3,0163 | 1,02 | 0,6 | 2,51499 | 1,47941 | 0,03896 | 0,01966 | 0,00393 |
| R158-R59 | 4,61 | 9,22 | 200 | 0,0763 | 2,43 | 3,0451 | 1,02 | 0,6 | 2,47910 | 1,45830 | 0,03990 | 0,02015 | 0,00403 |
| R59-R60 | 2,04 | 19,90 | 200 | 0,0508 | 1,62 | 3,0393 | 1,02 | 0,6 | 1,65036 | 0,97080 | 0,05982 | 0,03070 | 0,00614 |
| R60-R61 | 3,41 | 16,20 | 200 | 0,0657 | 2,09 | 3,0413 | 1,02 | 0,6 | 2,13300 | 1,25471 | 0,04632 | 0,02350 | 0,00470 |
| R61-R62 | 4,57 | 42,27 | 200 | 0,0759 | 2,42 | 3,0274 | 1,02 | 0,6 | 2,46712 | 1,45125 | 0,03986 | 0,02013 | 0,00403 |
| R62-R63 | 3,62 | 39,49 | 200 | 0,0676 | 2,15 | 3,0289 | 1,02 | 0,6 | 2,19596 | 1,29174 | 0,04480 | 0,02270 | 0,00454 |
| R63-R64 | 8,51 | 11,02 | 200 | 0,1037 | 3,30 | 3,0441 | 1,02 | 0,6 | 3,36775 | 1,98103 | 0,02936 | 0,01473 | 0,00295 |
| R64-R65 | 4,58 | 14,14 | 200 | 0,0761 | 2,42 | 3,0424 | 1,02 | 0,6 | 2,47091 | 1,45348 | 0,04000 | 0,02020 | 0,00404 |
| R65-R66 | 2,13 | 43,24 | 200 | 0,0519 | 1,65 | 3,0268 | 1,02 | 0,6 | 1,68482 | 0,99107 | 0,05836 | 0,02991 | 0,00598 |
| R66-R67 | 3,30 | 17,50 | 200 | 0,0645 | 2,06 | 3,0406 | 1,02 | 0,6 | 2,09683 | 1,23343 | 0,04711 | 0,02391 | 0,00478 |
| R67-R68 | 1,43 | 50,00 | 200 | 0,0424 | 1,35 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 1,37868 | 0,81099 | 0,07123 | 0,03698 | 0,00740 |
| R68-R15 | 3,82 | 18,30 | 200 | 0,0695 | 2,21 | 3,0402 | 1,02 | 0,6 | 2,25646 | 1,32733 | 0,04377 | 0,02216 | 0,00443 |
| R9-R10 | 4,67 | 49,99 | 200 | 0,0768 | 2,44 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 2,49334 | 1,46667 | 0,03939 | 0,01988 | 0,00398 |
| R10-R11 | 5,15 | 25,59 | 200 | 0,0807 | 2,57 | 3,0363 | 1,02 | 0,6 | 2,62013 | 1,54125 | 0,03764 | 0,01898 | 0,00380 |
| R11-R12 | 3,54 | 49,72 | 200 | 0,0668 | 2,13 | 3,0234 | 1,02 | 0,6 | 2,17075 | 1,27691 | 0,04524 | 0,02293 | 0,00459 |
| R12-R13 | 6,32 | 13,87 | 200 | 0,0893 | 2,85 | 3,0426 | 1,02 | 0,6 | 2,90201 | 1,70707 | 0,03406 | 0,01713 | 0,00343 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 05 (suite)

| | | | | | | | | | | conditions | d'autocu | rage | |
|-----------|-------|-------|------|--------|-------|--------|----------|----------|---------------------|---------------------|----------|-----------|---------|
| N° | I | L | Ø | Qps | Vps | Qmin | rv | rv | 1 ère | 2ème | 3èı | ne condit | ion |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | (m3/s) | (m/s) | (l/s) | (rh=0,5) | (rh=0,2) | condition v(m/s) | condition v(m/s) | rq | rh | H(m) |
| R13-R14 | 4,11 | 48,50 | 200 | 0,0721 | 2,30 | 3,024 | 1,02 | 0,6 | 2,34097 | 1,37704 | 0,04196 | 0,02122 | 0,00424 |
| R14-R15 | 7,56 | 20,56 | 200 | 0,0977 | 3,11 | 3,039 | 1,02 | 0,6 | 3,17372 | 1,86689 | 0,03111 | 0,01562 | 0,00312 |
| R15-R8 | 4,44 | 27,12 | 200 | 0,0749 | 2,39 | 3,0355 | 1,02 | 0,6 | 2,43291 | 1,43112 | 0,04053 | 0,02047 | 0,00409 |
| R0-R1 | 1,39 | 50,15 | 200 | 0,0420 | 1,34 | 3,0231 | 1,02 | 0,6 | 1,36321 | 0,80189 | 0,07204 | 0,03743 | 0,00749 |
| R1-R2 | 11,93 | 27,33 | 200 | 0,1227 | 3,91 | 3,0354 | 1,02 | 0,6 | 3,98619 | 2,34482 | 0,02474 | 0,01237 | 0,00247 |
| R2-R3 | 5,78 | 50,00 | 200 | 0,0854 | 2,72 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 2,77558 | 1,63269 | 0,03538 | 0,01781 | 0,00356 |
| R3-R4 | 7,04 | 50,00 | 200 | 0,0943 | 3,00 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 3,06343 | 1,80202 | 0,03206 | 0,01610 | 0,00322 |
| R4-R5 | 11,08 | 31,36 | 200 | 0,1183 | 3,77 | 3,0332 | 1,02 | 0,6 | 3,84164 | 2,25979 | 0,02565 | 0,01284 | 0,00257 |
| R5-R6 | 11,75 | 50,11 | 200 | 0,1218 | 3,88 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 3,95597 | 2,32704 | 0,02482 | 0,01242 | 0,00248 |
| R6-R7 | 2,79 | 34,41 | 200 | 0,0594 | 1,89 | 3,0316 | 1,02 | 0,6 | 1,92821 | 1,13424 | 0,05107 | 0,02601 | 0,00520 |
| R7-R8 | 0,46 | 27,36 | 200 | 0,0242 | 0,77 | 3,0354 | 1,02 | 0,6 | 0,78547 | 0,46204 | 0,12553 | 0,06996 | 0,01399 |
| R8-R16 | 0,63 | 20,20 | 200 | 0,0282 | 0,90 | 3,0392 | 1,02 | 0,6 | 0,91617 | 0,53892 | 0,10776 | 0,05852 | 0,01170 |
| R16-R130 | 1,19 | 15,86 | 200 | 0,0388 | 1,24 | 3,0415 | 1,02 | 0,6 | 1,25989 | 0,74111 | 0,07842 | 0,04103 | 0,00821 |
| R130-R131 | 0,38 | 17,72 | 200 | 0,0219 | 0,70 | 3,0405 | 1,02 | 0,6 | 0,71154 | 0,41855 | 0,13881 | 0,07897 | 0,01579 |
| R131-R132 | 0,38 | 24,29 | 200 | 0,0219 | 0,70 | 3,037 | 1,02 | 0,6 | 0,71154 | 0,41855 | 0,13865 | 0,07886 | 0,01577 |
| R132-R133 | 2,06 | 23,99 | 200 | 0,0510 | 1,62 | 3,0372 | 1,02 | 0,6 | 1,65668 | 0,97452 | 0,05955 | 0,03056 | 0,00611 |
| R133-R134 | 0,58 | 17,12 | 200 | 0,0271 | 0,86 | 3,0408 | 1,02 | 0,6 | 0,87887 | 0,51698 | 0,11239 | 0,06143 | 0,01229 |
| R134-R135 | 0,38 | 22,69 | 200 | 0,0219 | 0,70 | 3,0379 | 1,02 | 0,6 | 0,71154 | 0,41855 | 0,13869 | 0,07889 | 0,01578 |
| R249-R139 | 3,28 | 26,93 | 200 | 0,0644 | 2,05 | 3,0356 | 1,02 | 0,6 | 2,09063 | 1,22978 | 0,04717 | 0,02394 | 0,00479 |
| R139-R250 | 5,25 | 21,54 | 200 | 0,0814 | 2,59 | 3,0385 | 1,02 | 0,6 | 2,64534 | 1,55608 | 0,03731 | 0,01881 | 0,00376 |
| R250-R135 | 8,52 | 38,25 | 200 | 0,1037 | 3,30 | 3,0295 | 1,02 | 0,6 | 3,36919 | 1,98188 | 0,02921 | 0,01465 | 0,00293 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 05 (suite)

| | | | | | | | | | | conditions | d'auto-cu | ırage | |
|-----------|------|-------|------|-------------------------------------|--------------------------|---------------|---|---|----------------------|----------------------|-----------|----------------|---------|
| N° | I | L | Ø | 0 | X 7 | 0. | M | 30 | 1ère | 2éme | 3èr | ne condit | ion |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | Q _{ps} (m ³ /s) | V _{ps} (m/s) | Qmin (l/s) | r _V (r _H =0,5) | r _V (r _H =0,2) | condition V (m/s) | condition V (m/s) | rQ | r _H | H (m) |
| R135-R251 | 2,95 | 9,93 | 200 | 0,0610 | 1,94 | 3,0447 | 1,02 | 0,6 | 1,98252 | 1,16619 | 0,04989 | 0,02538 | 0,00508 |
| R251-R252 | 1,96 | 15,08 | 200 | 0,0498 | 1,59 | 3,0419 | 1,02 | 0,6 | 1,61774 | 0,95161 | 0,06108 | 0,03139 | 0,00628 |
| R252-R253 | 2,29 | 8,41 | 200 | 0,0538 | 1,71 | 3,0455 | 1,02 | 0,6 | 1,74635 | 1,02726 | 0,05665 | 0,02899 | 0,00580 |
| R253-R254 | 0,74 | 41,08 | 200 | 0,0305 | 0,97 | 3,028 | 1,02 | 0,6 | 0,99045 | 0,58262 | 0,09931 | 0,05332 | 0,01066 |
| R254-R255 | 1,82 | 25,54 | 200 | 0,0479 | 1,53 | 3,0363 | 1,02 | 0,6 | 1,55552 | 0,91501 | 0,06341 | 0,03266 | 0,00653 |
| R255-R256 | 1,18 | 25,74 | 200 | 0,0386 | 1,23 | 3,0362 | 1,02 | 0,6 | 1,25485 | 0,73815 | 0,07860 | 0,04113 | 0,00823 |
| R257-R258 | 3,23 | 50,02 | 200 | 0,0639 | 2,03 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 2,07524 | 1,22073 | 0,04732 | 0,02403 | 0,00481 |
| R258-R259 | 2,81 | 50,04 | 200 | 0,0595 | 1,90 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 1,93322 | 1,13719 | 0,05080 | 0,02586 | 0,00517 |
| R259-R260 | 3,62 | 48,37 | 200 | 0,0676 | 2,15 | 3,0241 | 1,02 | 0,6 | 2,19732 | 1,29254 | 0,04471 | 0,02265 | 0,00453 |
| R260-R256 | 0,84 | 11,11 | 200 | 0,0325 | 1,04 | 3,044 | 1,02 | 0,6 | 1,05702 | 0,62178 | 0,09355 | 0,04985 | 0,00997 |
| R256-R261 | 0,76 | 50,08 | 200 | 0,0311 | 0,99 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 1,00928 | 0,59370 | 0,09730 | 0,05210 | 0,01042 |
| R261-R262 | 0,87 | 50,10 | 200 | 0,0331 | 1,05 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 1,07444 | 0,63202 | 0,09140 | 0,04857 | 0,00971 |
| R262-R263 | 2,00 | 50,03 | 200 | 0,0502 | 1,60 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 1,63130 | 0,95959 | 0,06020 | 0,03091 | 0,00618 |
| R263-R264 | 2,44 | 50,07 | 200 | 0,0556 | 1,77 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 1,80480 | 1,06165 | 0,05441 | 0,02779 | 0,00556 |
| R264-R265 | 2,44 | 52,94 | 200 | 0,0555 | 1,77 | 3,0217 | 1,02 | 0,6 | 1,80355 | 1,06091 | 0,05442 | 0,02780 | 0,00556 |
| R265-R266 | 4,82 | 49,76 | 200 | 0,0780 | 2,48 | 3,0234 | 1,02 | 0,6 | 2,53331 | 1,49018 | 0,03877 | 0,01956 | 0,00391 |
| R266-R267 | 5,25 | 35,16 | 200 | 0,0815 | 2,59 | 3,0312 | 1,02 | 0,6 | 2,64600 | 1,55647 | 0,03721 | 0,01875 | 0,00375 |
| R267-R268 | 7,06 | 19,87 | 200 | 0,0944 | 3,01 | 3,0394 | 1,02 | 0,6 | 3,06756 | 1,80445 | 0,03219 | 0,01617 | 0,00323 |
| R268-R269 | 5,21 | 19,70 | 200 | 0,0811 | 2,58 | 3,0395 | 1,02 | 0,6 | 2,63423 | 1,54955 | 0,03748 | 0,01889 | 0,00378 |
| R269-R270 | 1,74 | 27,80 | 200 | 0,0469 | 1,49 | 3,0351 | 1,02 | 0,6 | 1,52371 | 0,89630 | 0,06471 | 0,03337 | 0,00667 |
| R270-R168 | 0,38 | 8,93 | 200 | 0,0219 | 0,70 | 3,0452 | 1,02 | 0,6 | 0,71154 | 0,41855 | 0,13902 | 0,07912 | 0,01582 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 05 (suite)

| | | | | | | | | | | conditions | d'auto-cu | ırage | |
|----------------|----------|----------|-----------|----------------------------|--------------------------|---------------|-----------------------------|-----------------------------|--|--|-----------|----------------|---------|
| > 10 | T | _ | σ | 0 | T 7 | | | | 43 | • | 3èı | ne condit | ion |
| N° Tronçon | I (%) | L (m) | Ø (mm) | Qps (m ³ /s) | V _{ps} (m/s) | Qmin (l/s) | rv (r _H =0,5) | rv (r _H =0,2) | 1 ^{ère} condition V (m/s) | 2 ^{éme} condition V (m/s) | rQ | r _H | H (m) |
| R168-R174 | 6,53 | 6,33 | 200 | 0,0908 | 2,89 | 3,0466 | 1,02 | 0,6 | 2,95018 | 1,73540 | 0,03355 | 0,01687 | 0,00337 |
| R169-R170 | 0,78 | 19,87 | 200 | 0,0314 | 1,00 | 3,0394 | 1,02 | 0,6 | 1,02043 | 0,60026 | 0,09675 | 0,05177 | 0,01035 |
| R170-R171 | 0,88 | 51,12 | 200 | 0,0333 | 1,06 | 3,0226 | 1,02 | 0,6 | 1,08255 | 0,63680 | 0,09070 | 0,04816 | 0,00963 |
| R171-R172 | 0,44 | 48,53 | 200 | 0,0236 | 0,75 | 3,024 | 1,02 | 0,6 | 0,76581 | 0,45048 | 0,12827 | 0,07178 | 0,01436 |
| R172-R173 | 0,35 | 23,62 | 200 | 0,0209 | 0,67 | 3,0374 | 1,02 | 0,6 | 0,67938 | 0,39963 | 0,14523 | 0,08349 | 0,01670 |
| R173-R174 | 2,26 | 13,61 | 200 | 0,0534 | 1,70 | 3,0427 | 1,02 | 0,6 | 1,73580 | 1,02106 | 0,05694 | 0,02915 | 0,00583 |
| R271-R272 | 1,94 | 19,43 | 200 | 0,0495 | 1,58 | 3,0396 | 1,02 | 0,6 | 1,60918 | 0,94657 | 0,06136 | 0,03154 | 0,00631 |
| R272-R273 | 3,03 | 12,75 | 200 | 0,0619 | 1,97 | 3,0432 | 1,02 | 0,6 | 2,01047 | 1,18263 | 0,04917 | 0,02500 | 0,00500 |
| R273-R274 | 1,66 | 22,35 | 200 | 0,0458 | 1,46 | 3,038 | 1,02 | 0,6 | 1,48695 | 0,87467 | 0,06637 | 0,03428 | 0,00686 |
| R274-R275 | 5,22 | 16,91 | 200 | 0,0812 | 2,59 | 3,0409 | 1,02 | 0,6 | 2,63839 | 1,55199 | 0,03744 | 0,01887 | 0,00377 |
| R275-R276 | 4,70 | 6,18 | 200 | 0,0770 | 2,45 | 3,0467 | 1,02 | 0,6 | 2,50149 | 1,47146 | 0,03956 | 0,01997 | 0,00399 |
| R276-R277 | 1,95 | 33,18 | 200 | 0,0496 | 1,58 | 3,0322 | 1,02 | 0,6 | 1,61217 | 0,94833 | 0,06110 | 0,03140 | 0,00628 |
| R277-R278 | 3,46 | 50,08 | 200 | 0,0661 | 2,11 | 3,0232 | 1,02 | 0,6 | 2,14733 | 1,26314 | 0,04573 | 0,02319 | 0,00464 |
| R278-R165 | 1,99 | 21,70 | 200 | 0,0501 | 1,60 | 3,0384 | 1,02 | 0,6 | 1,62832 | 0,95784 | 0,06061 | 0,03113 | 0,00623 |
| R159-R160 | 1,32 | 22,78 | 200 | 0,0408 | 1,30 | 3,0378 | 1,02 | 0,6 | 1,32461 | 0,77918 | 0,07450 | 0,03881 | 0,00776 |
| R160-R161 | 1,74 | 10,28 | 200 | 0,0469 | 1,49 | 3,0445 | 1,02 | 0,6 | 1,52380 | 0,89635 | 0,06490 | 0,03347 | 0,00669 |
| R161-R162 | 2,14 | 10,10 | 200 | 0,0520 | 1,66 | 3,0446 | 1,02 | 0,6 | 1,69028 | 0,99428 | 0,05851 | 0,02999 | 0,00600 |
| R162-R163 | 2,19 | 11,83 | 200 | 0,0526 | 1,67 | 3,0437 | 1,02 | 0,6 | 1,70708 | 1,00417 | 0,05792 | 0,02967 | 0,00593 |
| R163-R164 | 1,84 | 19,57 | 200 | 0,0482 | 1,54 | 3,0395 | 1,02 | 0,6 | 1,56695 | 0,92174 | 0,06301 | 0,03244 | 0,00649 |
| R164-R165 | 1,29 | 15,93 | 200 | 0,0404 | 1,29 | 3,0415 | 1,02 | 0,6 | 1,31280 | 0,77224 | 0,07526 | 0,03924 | 0,00785 |
| R165-R166 | 1,02 | 14,47 | 200 | 0,0359 | 1,14 | 3,0423 | 1,02 | 0,6 | 1,16616 | 0,68598 | 0,08474 | 0,04467 | 0,00893 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 05 (suite et fin)

| | | | | | | | | | | conditions | d'auto-cu | ırage | |
|-------------|------|-------|------|-------------------------------------|--------------------------|---------------|-----------------------------|-----------------------------|----------------------|----------------------|-----------|----------------|---------|
| N° | т | т | Ø | 0 | ₹7 | 0 . | 10 · · | 14v · | 1ère | 2éme | 3èr | ne condit | ion |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | Q _{ps} (m ³ /s) | V _{ps} (m/s) | Qmin (l/s) | rv (r _H =0,5) | rv (r _H =0,2) | condition V (m/s) | condition V (m/s) | rQ | r _H | H (m) |
| R166-R167 | 3,56 | 32,82 | 200 | 0,0670 | 2,13 | 3,0324 | 1,02 | 0,6 | 2,17655 | 1,28033 | 0,04526 | 0,02294 | 0,00459 |
| R167-R168 | 2,14 | 4,47 | 200 | 0,0520 | 1,66 | 3,0476 | 1,02 | 0,6 | 1,68970 | 0,99394 | 0,05859 | 0,03004 | 0,00601 |
| R136-R137 | 1,29 | 25,92 | 200 | 0,0403 | 1,28 | 3,0361 | 1,02 | 0,6 | 1,30957 | 0,77034 | 0,07531 | 0,03927 | 0,00785 |
| R137-R138 | 0,82 | 25,79 | 200 | 0,0322 | 1,03 | 3,0362 | 1,02 | 0,6 | 1,04588 | 0,61523 | 0,09430 | 0,05030 | 0,01006 |
| R138-R139 | 0,38 | 9,14 | 200 | 0,0219 | 0,70 | 3,0451 | 1,02 | 0,6 | 0,71154 | 0,41855 | 0,13902 | 0,07912 | 0,01582 |
| R174-R279 | 2,26 | 7,12 | 200 | 0,0535 | 1,70 | 3,0462 | 1,02 | 0,6 | 1,73670 | 1,02159 | 0,05698 | 0,02917 | 0,00583 |
| R279-BDC-5- | 2,26 | 7,07 | 200 | 0,0535 | 1,70 | 3,0462 | 1,02 | 0,6 | 1,73670 | 1,02159 | 0,05698 | 0,02917 | 0,00583 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 06

| | | | | | | | | | | conditions | d'auto-cu | ırage | |
|-----------|------|-------|------|-------------------------------------|-------------|--------|-----------------------|-----|------------------------------|----------------------|-----------|----------------|---------|
| N° | T | т | Ø | $\mathbf{Q}_{\mathbf{p}\mathbf{s}}$ | $ m V_{ps}$ | Qmin | rv | rv | 1, | 2éme | 3èr | ne conditi | ion |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | (m3/s) | (m/s) | (l/s) | (r _H =0,5) | _ , | lère condition V (m/s) | condition V (m/s) | rQ | r _H | H (m) |
| R124-R125 | 0,86 | 49,47 | 200 | 0,2599 | 7,96 | 3,0667 | 1,02 | 0,6 | 8,11885 | 4,77579 | 0,01227 | 0,00611 | 0,00122 |
| R125-R126 | 1,01 | 47,09 | 200 | 0,2438 | 7,77 | 3,0707 | 1,02 | 0,6 | 7,92082 | 4,65931 | 0,01259 | 0,00627 | 0,00125 |
| R126-R127 | 1,43 | 43,64 | 200 | 0,2347 | 7,48 | 3,0765 | 1,02 | 0,6 | 7,62490 | 4,48524 | 0,01311 | 0,00652 | 0,00130 |
| R127-R81 | 2,94 | 10,89 | 200 | 0,1172 | 3,73 | 3,1317 | 1,02 | 0,6 | 3,80829 | 2,24017 | 0,02671 | 0,01338 | 0,00268 |
| R81-R128 | 1,95 | 25,20 | 200 | 0,1884 | 5,68 | 3,1076 | 1,02 | 0,6 | 5,79423 | 3,40837 | 0,01742 | 0,00869 | 0,00174 |
| R128-R129 | 2,87 | 16,54 | 200 | 0,1445 | 4,60 | 3,1221 | 1,02 | 0,6 | 4,69365 | 2,76097 | 0,02161 | 0,01079 | 0,00216 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 06 (suite et fin)

| | | | - | | | | | | | condition | s d'auto-cı | ırage | |
|------------|------|-------|------|-------------------------------------|--------------------------|------------------------|---|--------------------------------------|----------------------|----------------------|-------------|----------------|---------|
| N° | т | L | Ø | 0 | 1 7 | 0. | 10 | 10 | 1 ère | 2éme | 3èr | ne condit | ion |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | Q _{ps} (m ³ /s) | V _{ps} (m/s) | Q _{min} (l/s) | r _V (r _H =0,5) | r _V (r _H =0,2) | condition V (m/s) | condition V (m/s) | rQ | r _H | H (m) |
| R129-R92 | 5,11 | 18,86 | 200 | 0,1543 | 4,91 | 3,1182 | 1,02 | 0,6 | 5,01306 | 2,94886 | 0,02021 | 0,01009 | 0,00202 |
| R73-R74 | 3,13 | 40,18 | 200 | 0,2252 | 7,17 | 3,0823 | 1,02 | 0,6 | 7,31701 | 4,30412 | 0,01368 | 0,00681 | 0,00136 |
| R74-R75 | 3,55 | 55,00 | 200 | 0,2635 | 8,39 | 3,0574 | 1,02 | 0,6 | 8,560269 | 5,035452 | 0,011602 | 0,00577 | 0,00115 |
| R75-R76 | 4,00 | 55,00 | 200 | 0,2635 | 8,39 | 3,0574 | 1,02 | 0,6 | 8,560269 | 5,035452 | 0,011602 | 0,00577 | 0,00115 |
| R76-R77 | 4,78 | 43,09 | 200 | 0,2333 | 7,43 | 3,0774 | 1,02 | 0,6 | 7,577226 | 4,457192 | 0,013193 | 0,00657 | 0,00131 |
| R77-R78 | 4,00 | 84,27 | 200 | 0,3262 | 10,39 | 3,0081 | 1,02 | 0,6 | 10,59583 | 6,23284 | 0,009222 | 0,00458 | 0,00092 |
| R78-R79 | 2,19 | 17,74 | 200 | 0,1497 | 4,77 | 3,1201 | 1,02 | 0,6 | 4,861691 | 2,859818 | 0,020848 | 0,01041 | 0,00208 |
| R79-R80 | 3,00 | 46,53 | 200 | 0,2424 | 7,72 | 3,0716 | 1,02 | 0,6 | 7,873265 | 4,631332 | 0,012673 | 0,00631 | 0,00126 |
| R80-R81 | 2,43 | 12,93 | 200 | 0,1278 | 4,07 | 3,1282 | 1,02 | 0,6 | 4,150567 | 2,44151 | 0,024483 | 0,01225 | 0,00245 |
| R82-R83 | 0,52 | 55,00 | 200 | 0,2635 | 8,39 | 3,0574 | 1,02 | 0,6 | 8,560269 | 5,035452 | 0,011602 | 0,00577 | 0,00115 |
| R83-R84 | 2,92 | 55,00 | 200 | 0,2635 | 8,39 | 3,0574 | 1,02 | 0,6 | 8,560269 | 5,035452 | 0,011602 | 0,00577 | 0,00115 |
| R84-R85 | 6,03 | 55,00 | 200 | 0,2635 | 8,39 | 3,0574 | 1,02 | 0,6 | 8,560269 | 5,035452 | 0,011602 | 0,00577 | 0,00115 |
| R85-R86 | 3,40 | 55,71 | 200 | 0,2652 | 8,45 | 3,0561 | 1,02 | 0,6 | 8,615649 | 5,068029 | 0,011523 | 0,00573 | 0,00115 |
| R86-R87 | 0,83 | 31,95 | 200 | 0,2008 | 6,40 | 3,0962 | 1,02 | 0,6 | 6,523968 | 3,837628 | 0,015417 | 0,00768 | 0,00154 |
| R87-R88 | 0,15 | 17,13 | 200 | 0,1471 | 4,68 | 3,1211 | 1,02 | 0,6 | 4,77704 | 2,810024 | 0,021224 | 0,0106 | 0,00212 |
| R88-R89 | 1,29 | 28,16 | 200 | 0,1886 | 6,01 | 3,1026 | 1,02 | 0,6 | 6,125185 | 3,60305 | 0,016454 | 0,0082 | 0,00164 |
| R89-R90 | 1,58 | 23,89 | 200 | 0,1737 | 5,53 | 3,1098 | 1,02 | 0,6 | 5,64192 | 3,318776 | 0,017905 | 0,00893 | 0,00179 |
| R90-R91 | 0,30 | 23,45 | 200 | 0,1721 | 5,48 | 3,1105 | 1,02 | 0,6 | 5,589419 | 3,287893 | 0,018077 | 0,00902 | 0,0018 |
| R91-R92 | 3,86 | 11,48 | 200 | 0,1204 | 3,83 | 3,1307 | 1,02 | 0,6 | 3,911539 | 2,300905 | 0,025999 | 0,01302 | 0,0026 |
| R92-BDC-6- | 3,89 | 11,92 | 200 | 0,1227 | 3,91 | 3,1299 | 1,02 | 0,6 | 3,985146 | 2,344203 | 0,025513 | 0,01277 | 0,00255 |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 07

| | | | | | | | | 0 1 | conditions d'auto-curage | | | | | |
|---------|------|-------|------|-------------------------------------|-------------------------------------|--------|-----------------------|---------------------------|--------------------------|----------------------|----------------|----------------|---------|--|
| N° | I | L | Ø | $\mathbf{Q}_{\mathbf{p}\mathbf{s}}$ | $\mathbf{V}_{\mathbf{p}\mathbf{s}}$ | Qmin | rv | \mathbf{r}_{V} | 1ère | 2éme | 3ème condition | | | |
| Tronçon | (%) | (m) | (mm) | (m^3/s) | (m/s) | (l/s) | (r _H =0,5) | (r _H =0,2) | condition V (m/s) | condition V (m/s) | rQ | r _H | H(m) | |
| R28-R29 | 3,95 | 12,67 | 200 | 0,0706 | 2,25 | 2,4976 | 1,02 | 0,6 | 2,29304 | 1,34885 | 0,03538 | 0,01781 | 0,00356 | |
| R29-R30 | 0,92 | 32,63 | 200 | 0,0341 | 1,08 | 2,4782 | 1,02 | 0,6 | 1,10667 | 0,65098 | 0,07274 | 0,03782 | 0,00756 | |
| R30-R31 | 1,27 | 13,95 | 200 | 0,0401 | 1,28 | 2,4964 | 1,02 | 0,6 | 1,30188 | 0,76581 | 0,06229 | 0,03204 | 0,00641 | |
| R31-R32 | 1,27 | 17,21 | 200 | 0,0401 | 1,28 | 2,4932 | 1,02 | 0,6 | 1,30188 | 0,76581 | 0,06221 | 0,03200 | 0,00640 | |
| R32-R33 | 1,59 | 12,83 | 200 | 0,0448 | 1,43 | 2,4975 | 1,02 | 0,6 | 1,45417 | 0,85540 | 0,05579 | 0,02853 | 0,00571 | |
| R33-R34 | 2,10 | 9,55 | 200 | 0,0514 | 1,64 | 2,5007 | 1,02 | 0,6 | 1,67117 | 0,98304 | 0,04861 | 0,02470 | 0,00494 | |
| R34-R35 | 0,50 | 39,78 | 200 | 0,0252 | 0,80 | 2,4712 | 1,02 | 0,6 | 0,81815 | 0,48126 | 0,09812 | 0,05259 | 0,01052 | |
| R35-R27 | 0,39 | 51,68 | 200 | 0,0221 | 0,70 | 2,4596 | 1,02 | 0,6 | 0,71806 | 0,42239 | 0,11127 | 0,06072 | 0,01214 | |
| R46-R47 | 0,40 | 50,00 | 200 | 0,0225 | 0,72 | 2,4612 | 1,02 | 0,6 | 0,73002 | 0,42942 | 0,10952 | 0,05962 | 0,01192 | |
| R47-R48 | 0,40 | 50,00 | 200 | 0,0225 | 0,72 | 2,4612 | 1,02 | 0,6 | 0,73002 | 0,42942 | 0,10952 | 0,05962 | 0,01192 | |
| R48-R49 | 1,20 | 50,00 | 200 | 0,0389 | 1,24 | 2,4612 | 1,02 | 0,6 | 1,26444 | 0,74379 | 0,06323 | 0,03256 | 0,00651 | |
| R49-R22 | 0,60 | 50,40 | 200 | 0,0274 | 0,87 | 2,4608 | 1,02 | 0,6 | 0,89054 | 0,52385 | 0,08976 | 0,04760 | 0,00952 | |
| R42-R43 | 0,40 | 50,00 | 200 | 0,0225 | 0,72 | 2,4612 | 1,02 | 0,6 | 0,73002 | 0,42942 | 0,10952 | 0,05962 | 0,01192 | |
| R43-R44 | 0,40 | 50,00 | 200 | 0,0225 | 0,72 | 2,4612 | 1,02 | 0,6 | 0,73002 | 0,42942 | 0,10952 | 0,05962 | 0,01192 | |
| R44-R45 | 1,20 | 50,00 | 200 | 0,0389 | 1,24 | 2,4612 | 1,02 | 0,6 | 1,26444 | 0,74379 | 0,06323 | 0,03256 | 0,00651 | |
| R45-R23 | 0,60 | 50,40 | 200 | 0,0274 | 0,87 | 2,4608 | 1,02 | 0,6 | 0,89054 | 0,52385 | 0,08976 | 0,04760 | 0,00952 | |
| R36-R37 | 0,60 | 50,00 | 200 | 0,0275 | 0,88 | 2,4612 | 1,02 | 0,6 | 0,89409 | 0,52594 | 0,08942 | 0,04740 | 0,00948 | |
| R37-R38 | 0,59 | 51,17 | 200 | 0,0272 | 0,87 | 2,4601 | 1,02 | 0,6 | 0,88288 | 0,51934 | 0,09051 | 0,04805 | 0,00961 | |
| R38-R39 | 0,88 | 22,85 | 200 | 0,0333 | 1,06 | 2,4877 | 1,02 | 0,6 | 1,08170 | 0,63629 | 0,07471 | 0,03893 | 0,00779 | |
| R39-R40 | 1,40 | 35,77 | 200 | 0,0420 | 1,34 | 2,4751 | 1,02 | 0,6 | 1,36462 | 0,80272 | 0,05892 | 0,03021 | 0,00604 | |
| R40-R41 | 0,46 | 43,45 | 200 | 0,0241 | 0,77 | 2,4676 | 1,02 | 0,6 | 0,78316 | 0,46068 | 0,10235 | 0,05517 | 0,01103 | |

Annexe 12 : Vérification des trois conditions d'auto-curage pour les différents sous bassins Vérification des trois conditions d'auto-curage pour le sous bassin 07 (suite et fin)

| | I (%) | L (m) | Ø (mm) | Q _{ps} (m ³ /s) | V _{ps} (m/s) | Qmin (I/s) | rv (r _H =0,5) | rv (r _H =0,2) | conditions d'autocurage | | | | |
|---------------|----------|----------|-----------|-------------------------------------|-----------------------|---------------|-----------------------------|-----------------------------|------------------------------|------------------------------|----------------|---------|---------|
| N° Tronçon | | | | | | | | | 1ère condition V (m/s) | | 3ème condition | | |
| | | | | | | | | | | 2ème condition V (m/s) | rQ | rн | H (m) |
| R93-R94 | 0,60 | 50,00 | 200 | 0,0275 | 0,88 | 2,4612 | 1,02 | 0,6 | 0,89409 | 0,52594 | 0,08942 | 0,04740 | 0,00948 |
| R94-R95 | 0,60 | 50,00 | 200 | 0,0275 | 0,88 | 2,4612 | 1,02 | 0,6 | 0,89409 | 0,52594 | 0,08942 | 0,04740 | 0,00948 |
| R95-R96 | 0,40 | 50,00 | 200 | 0,0225 | 0,72 | 2,4612 | 1,02 | 0,6 | 0,72964 | 0,42920 | 0,10957 | 0,05966 | 0,01193 |
| R96-R97 | 1,00 | 50,00 | 200 | 0,0355 | 1,13 | 2,4612 | 1,02 | 0,6 | 1,15451 | 0,67912 | 0,06925 | 0,03588 | 0,00718 |
| R97-R24 | 1,18 | 25,39 | 200 | 0,0386 | 1,23 | 2,4852 | 1,02 | 0,6 | 1,25466 | 0,73803 | 0,06434 | 0,03317 | 0,00663 |
| R21-R22 | 3,43 | 14,56 | 200 | 0,0658 | 2,10 | 2,4958 | 1,02 | 0,6 | 2,13896 | 1,25821 | 0,03790 | 0,01911 | 0,00382 |
| R22-R23 | 0,38 | 42,75 | 200 | 0,0219 | 0,70 | 2,4683 | 1,02 | 0,6 | 0,71154 | 0,41855 | 0,11268 | 0,06162 | 0,01232 |
| R23-R41 | 0,46 | 26,50 | 200 | 0,0241 | 0,77 | 2,4841 | 1,02 | 0,6 | 0,78316 | 0,46068 | 0,10304 | 0,05559 | 0,01112 |
| R41-R24 | 0,39 | 45,99 | 200 | 0,0222 | 0,71 | 2,4651 | 1,02 | 0,6 | 0,72084 | 0,42402 | 0,11109 | 0,06061 | 0,01212 |
| R24-R25 | 1,37 | 51,22 | 200 | 0,0415 | 1,32 | 2,46 | 1,02 | 0,6 | 1,34932 | 0,79372 | 0,05922 | 0,03038 | 0,00608 |
| R25-R26 | 0,73 | 41,28 | 200 | 0,0303 | 0,96 | 2,4697 | 1,02 | 0,6 | 0,98397 | 0,57880 | 0,08153 | 0,04281 | 0,00856 |
| R26-R27 | 0,58 | 34,44 | 200 | 0,0271 | 0,86 | 2,4764 | 1,02 | 0,6 | 0,87959 | 0,51740 | 0,09146 | 0,04860 | 0,00972 |
| R27-BDC-7- | 5,24 | 9,09 | 200 | 0,0813 | 2,59 | 2,5011 | 1,02 | 0,6 | 2,64224 | 1,55426 | 0,03075 | 0,01543 | 0,00309 |





ETUDE DES RESEAUX DE DISTRIBUTION D'EAU POTABLE ET D'ASSAINISSEMENT SEPARATIF D'EAU USEE DE LA ZONE BASSE DE CHEFLIEU DE LA COMMUNE DE LARBATACHE (W. BOUMERDES)

ملخص:

الهدف من هذا المشروع هو دراسة الري لمنطقة الأربعطاش التابعة لدائرة خميس خشنة، و لاية بومرداس، هذه الدراسة مكونة من سبعة أجزاء. استعراض للمنطقة المدروسة تم تنفيذه مع تقييم كميات المياه الصالحة للشرب المحتاجة. تشخيص للشبكات المتواجدة للماء الصالح للشرب وأيضا قنوات الصرف الصحي تم تنفيذه أيضا. بعد هذا التشخيص لحضنا ان إعادة تقييس شبكة المياه المستعملة تم حساب المياه الصالحة للشرب وشبكة الصرف الصحي كان ضروري. لإيجاد الحل المناسب للصرف الصحي للمياه المستعملة تم حساب وتعيين خزانات الترسيب لمياه شبكات الصرف الصحى المجمعة في أماكن مختلفة لهذه الشبكات.

الكلمات المفتاحية: الشبكة، التشخيص، التقييس، المياه الصالحة للشرب، الصرف الصحي، خزان الترسيب

Résumé:

Ce présent travail a pour but l'étude hydraulique de la localité LARBATACHE rattachée à la Daïra de KHEMIS EL KHECHENA, Wilaya de BOUMERDES. Une présentation du site d'étude a été faite, ainsi qu'une estimation des besoins en eau. Un diagnostic physique des réseaux existant d'alimentation en eau potable et d'assainissement a été élaboré. Sur la base de ce diagnostic un redimensionnement des deux réseaux s'est avéré nécessaire. Pour remédier à la charge polluante évacuée par les réseaux d'assainissement, des bassins de décantation ont été projetés dans plusieurs endroits aux exutoires des sous réseaux.

Mot clés: réseau, diagnostique, dimensionnement, eaux potables, assainissement, bassin de décantation.

Abstract:

Our Work has for goal the hydraulic study of the locality of LARBATACHE, which is attached to the Daïra of KHEMIS EL KHECHENA, Wilaya of BOUMERDES. A presentation of the sector of study has been made thus an estimate of the needs of water supply. Physics diagnostic of the existing networks of supply drinking water and the wastewater network have been elaborated. Focused on the diagnostic it's proved that a resizing of the two networks is necessary. To cure to the polluting load evacuated by the wastewater network tailings pond have benne projected in several places of the wastewaters discharge system.

Key words:

Network, diagnostic, sizing, drinking water, sewage, tailings pond.