

UNIVERSITE SAAD DAHLAB – BLIDA 1
Faculté de Technologie
Département des Sciences de L'Eau et Environnement



MEMOIRE DE MASTER

Filière : Hydraulique

Spécialité : Ressources Hydraulique

Thème :

**DIAGNOSTIC PAR SECTORISATION ET
RECALIBRAGE DU RESEAU D'EAU
POTABLE DE HAI BEN ACHOUR
(Wilaya de BLIDA)**

Présenté par :

Melle. RAHEM Sabrina

Melle. SADOUNI Hadjer

Devant le jury composé de :

Président de jury :

Examineur :

Examineur :

Promoteur : M^r. OULARBI. A

Promotion 2017/2018

Dédicace

Au nom de DIEU clément et miséricordieux

*Je dédie ce travail avec grand amour
sincérité et fierté :*

*A la mémoire de mon PÈRE et ma chère
MAMAN, source de tendresse et de noblesse
et d'affectation et pour sa patience sa
sacrifice durant tous mes études et durant
de réalisation de ce mémoire.*

A ma sœur ASMA et mon frère YOUNE'S.

*A chers GRAND-PARENT, et toute la
famille SAADOUNI.*

*A tous mes AMIS pour leurs conseils et
leurs encouragements.*

*A tous ceux qui ont contribué de près ou de
loin à la réalisation de ce travail.*

Hadjer

Dédicaces

Je dédie ce mémoire

A mes chers parents ma mère et mon père

Pour leur amour, leur patience, leur soutien et leur encouragement durant mon parcours scolaire.

A mes deux frères Nabil et Mohamed Riad

A la famille « RAHEM » et « Hachelaf »

A tous mes amis,

Et à l'ensemble des étudiants de la promotion Master LMD / science de l'eau et environnement 2017-2018

Sans oublier tous les professeurs que ce soit du primaire,

Moyen, du secondaire ou de

L'enseignement supérieur.

SABRINA



Résumé

L'essor démographique que connaît la cité de Ben Achour située au sud est de la ville de Blida, conjugué à une diminution des ressources en eau au niveau de la wilaya de Blida, en particulier en période estivale, entraînent régulièrement des situations tendues en matière d'alimentation en eau potable.

A cet effet et dans le but d'optimiser l'exploitation des ressources en eau disponibles, la wilaya de Blida sous couvert de la direction des ressources en eau (D.R.E) a engagé une étude globale sur la gestion et la distribution de l'eau potable de l'agglomération et pour laquelle nous avons pris en charge la phase de diagnostic.

Le diagnostic porte sur l'ensemble des ouvrages du système d'alimentation en eau potable permettant de déceler les dysfonctionnements majeurs.

La description de l'état actuel du système d'eau et la simulation dynamique de son comportement par le biais du logiciel **Epaneta** révèlent des défaillances assez éloquentes sur plusieurs points du réseau à court terme (horizon 2020) et à long terme (horizon 2050) : Les pressions au niveau de nombreux nœuds et les vitesses relevées dans plusieurs conduites se situent en dehors des fourchettes de valeurs recommandées.

Compte tenu de tous ces dysfonctionnements nous avons proposé une reconfiguration partielle ou totale du réseau de distribution en procédant à un rééquilibrage des pressions et des vitesses permettant un fonctionnement régulier avec un minimum d'investissement.

Mots clés :

Réseau d'eau potable, dysfonctionnements, simulation, Epanet, pression, vitesse, horizon, zonation

المخلص:

النمو الديموغرافي الذي يعرفه حي بن عاشور الواقع جنوب شرق مدينة البلدية، إلى جانب انخفاض المصادر المائية فيها خاصة في فترة الصيف، أدى بانتظام إلى أوضاع متوترة من حيث الإمدادات بمياه الشرب. لهذا الغرض ولتحسين استغلال الموارد المائية المتاحة، أجرت ولاية البلدية بتغطية من مديرية الموارد المائية دراسة شاملة حول تسيير و توزيع مياه الشرب للسكان و لهذا قمنا بأخذ مرحلة التشخيص.

يتمحور التشخيص حول جميع هياكل نظام إمدادات مياه الشرب لإكتشاف الاختلالات الرئيسية.

وصف الحالة الراهنة لنظام المياه و المحاكاة الديناميكية لسلوكه من خلال برنامج EPANET الذي كشف عن إخفاقات بليغة في عدة نقاط في الشبكة على المدى القصير و على المدى الطويل: الضغوط في العديد من العقد و السرعات الموجودة في عدة أنابيب تقع خارج نطاق القيم الموصى بها.

و بالنظر الى كل هذه الاختلالات، إقترحنا إعادة تشكيل جزئي أو كلي لشبكة التوزيع من خلال إعادة موازنة الضغوط و السرعات التي تسمح بالتشغيل المنتظم بأقل قدر من الإستثمار.

شبكة مياه الشرب , إختلالات , محاكات , EPANET, الضغوط , السرعات , الأفق , التوزيع الى مناطق.

Abstract :

The demographique growth that Ben Achour district, located in southest Blida city. Along with a decline in its water resources in summer period. Resulted regulary unto tense conditions conserning the drinking water.

For this reason and to improve the use of avialable water resource. Conducated mandate of Blida with coverage from director of water resources, a full study on the management and distribution. Hence, we made a diagnosis.

The diagnosis asseses the supply system of potable water in order to detect all major imbalances.

The current state of water system and dynamic simulation to its behavior through the EPANET programme revealed major failures in the network on so many levels in the short and long terms: the pressures in many nodes and speeds in several pipes fall outside the preview of trustee's values.

Due to the current worrying state we suggest a partial or total restructuration of the distribution network by rebalancing the the pressures and speeds that allow a proper regular operation with the less investment.

Keywords:

Drinking water network; dysfunction; simulation; EPANET; pressure; speed; horizon; zonation.

INTRODUCTION GENERALE

L'eau représente de tout temps et en tout lieu enjeu important. Paradoxalement la crise actuelle, bien plus qu'une question de rareté, en est une pour des raisons de mauvaise conception et gestion des systèmes d'alimentation en eau.

La population augmente rapidement et les besoins en eau domestique, industrielle et agricole de plus en plus élevés au cours du le temps ont fortement modifié la structure initiale des réseaux et compliqué leurs fonctionnements.

Cette complexité des systèmes d'alimentation en eau potable et la difficulté éprouvée par les gestionnaires de prévenir et prévoir les phénomènes hydrauliques qui s'y déroulent, fait de la gestion informatisée une opération plus qu'indispensable, rendue possible grâce aux progrès des moyens de traitement informatique tels que les simulations hydraulique.

C'est pour ces raisons que la science n'a cessées de se développer dans ce domaine depuis l'antiquité. La simulation des réseaux d'alimentation en eau est le dernier avancement dans ce processus du développement ; elle est devenue, une partie incontournable pour la conception et le diagnostic des systèmes d'alimentation en eau. Ces modèles sont souvent fiables et capables de simuler les besoins actuels et futurs en facilitant ainsi la gestion et les éventuelles extensions des réseaux hydrauliques tout en minimisant les coûts des études et de réalisation.

C'est dans ce sens que s'inscrit notre mémoire de fin d'études, consistant en un diagnostic approfondi dusystème d'alimentation en eau potable de la cité Ben Achour, alimentée à partir du réseau de distribution de la ville de Blida.

La cité de Ben Achoursituée au sud-est de la ville de Blida en rive sud à sud ouest de l'Oued Béni-Azza est caractérisée par une démographie galopante, engendrant une augmentation des besoins en eau domestique entraînant ainsi un déficit en eau produite.

Pour parer à ce déficit nous avonsprocéder à l'analyse du système actuel d'alimentation en eau potable de la zone d'étude et tenter d'identifier les anomalies et dysfonctionnements relevées à travers une simulation spatiotemporelle du réseau de distribution de la cité de Ben Achour concrétisé à partir du logiciel Epanet.

Ainsi, pour rédiger ce mémoire nous l'avons scindé en cinq chapitres conformément à son ampleur :

- Dans le premierchapitre nous ferons une présentation de la zone d'étude ;
- Ensuite, dans le deuxième chapitre, nous passerons à l'estimation de la population et des besoins en eau ;
- Dans une troisième chapitre nous développerons un descriptif assez détaillé du système global d'alimentation en eau potable en mettant l'accent sur les anomalies observées;
- Les résultats de diagnostic sur la base d'une simulation du réseau de distribution à l'état actuel et futur seront présentés dans un quatrième chapitre ;

Introduction général

- A l'issue des résultats de simulation et des dysfonctionnements relevés, des propositions de conception et de redimensionnement seront proposés sous forme de schéma directeur dans la dernière partie.

SOMMAIRE

Introduction générale

CHAPITRE I : PRESENTATION DE LA ZONE D'ETUDE

Introduction.....	1
I-1 Le but de cette étude	1
I-2 La situation géographique de la Wilaya de BLIDA	1
I-3 La situation administrative et géographique de la zone d'étude	2
I-4 Situation géologique de l zone d'étude	2
I-5 situation hydrogéologique	3
I-6 Situation climatique	5
I-6-1 Le climat	5
I-6-2 La température	5
I-6-3 la pluviométrie	5
I-6-4 Les vents	6
I-6-5 L'humidité relatif	7
I-7 Situation topographique	7
I-8 Situation démographique de la zone d'étude	9
Conclusion	9

CHAPITRE II : ESTIMATION DES BESOINS EN EAU

Introduction.....	10
II-1 Estimation des populations projetées	10
II-1 -1 Description du modèle de <i>Verhulst</i>	10
II -1-2 Mise en place mathématique du modèle	11
II -1-3 Justification du choix du modèle prévisionnel.....	12
II- 1-4 Validation du modèle prévisionnel.....	13
II-1-4-1 Description de la méthode de la règle de trois	13
II-1-4-2L'application de la méthode de la règle de trois.....	14
II- 1-5 Estimation de la population projetée	16
II-1-6 Estimation de la population non branché (PNB)	18
II-2 Estimation des besoins de consommation	19
II-2-1 Evolution de la dotation unitaire.....	20
II-2-2 Bilan sur les pertes d'eau	21
II-2-3 Débit moyen journalier brute	21

II-2-4 Débit maximal journalier.....	24
II-2-5 Débit de pointe journalier.....	24
II-2-6 débit de pointe horaire	24
II-2-6-1 Débit moyen horaire	25
II-2-6-2 Débit de pointe horaire	25
II-3 Structuration du réseau de distribution de la zone d'étude	26
II.3.1. Sources de production en eau potable de la cité de BEN ACHOUR.....	26
II.3.2.Bilan production – besoins	26
II.4. Structuration du réseau de distribution de la zone d'étude.....	27
II-4-1 Estimation de la population spécifique de chaque zone de desserte	28
a/ La zone alimenté par le piquage (zone 1 dite zone basse).....	28
b/La zone alimentée à partir du réservoir RV1000 m ³ (zone 2 dite zone haute).....	31
Conclusion	34

CHAPITRE III : DESCRIPTIF DE L'ETAT ACTUEL DU RESEAU DE DISTRIBUTION

Introduction	35
III-1 Descriptif du réseau de distribution en eau potable	35
III-1-1 Descriptif des ressources disponibles ou de production	35
III-1-2 Descriptif des ouvrages et installations du réseau.....	35
III-1-3 Descriptif des conduites du réseau de distribution	35
III-1-4 Descriptif de réseau d'adduction actuel	36
III-1-5 Descriptif des équipements hydraulique secondaires	36
III-2 Etat de lieu du réseau de distribution	37
III-2-1 description des ouvrages hydrauliques	37
III-2-1-1 Station de pompage avec bâches de reprise 4×5000 m ³	37
III-2-1-2 Réservoir de stockage RV 1000 m ³ de l'étage A.....	38
III-2-1-3 Station de pompage ST	39
III-3 Diagnostic des conduites du réseau de distribution	42
III-3-1 Age des canalisations du réseau de distribution de la cité Ben Achour.....	42
III-3-2 Analyse par type de matériau des conduites.....	43
III-3-3 Analyse par diamètre des conduites	44
III-4 Réducteurs de pression	45
III-5 Diagnostic du réservoir de stockage RV1000 m ³	45
III-5.1. Fonctions d'un réservoir de stockage	46
III-5.2. Classification des réservoirs	46
III-5.3. Etat descriptif du réservoir existant RV1000 m ³	47
III-5.4. Vérification du temps de contact de l'agent désinfectant	50
Conclusion	51

CHAPITRE IV :SIMULATION HYDRAULIQUE DU RESEAU DE DISTRIBUTION

Introduction	52
IV.1.Présentation des logiciels utilisés	52
IV.1.1. AutoCad 2013	52
IV.1.2. COVADIS 2013	52
IV.1.3.COVADIS applicatif d'AutoCad	53
IV.1.4. EPANET 2.0	53
IV.1.4.1. Objectif du logiciel de simulation EPANET	53
IV.1.4.2. Principe de calcul du logiciel de simulation EPANET	54
IV.1.4.3. Donnéessaisies.....	54
IV.1.4.4. Résultats de la simulation dynamique avec Epanet	57
IV.2. Méthodologie utilisée pour le conditionnement du réseau de distribution	57
IV.2.1. Traçage du réseau sur COVADIS.....	57
IV.2.2. Passage de fichier COVADIS vers un fichier EPANET	58
IV.2.3. L'importation du réseau tracé directement sur EPANET	59
IV.3. Simulation dynamique du réseau existant	60
IV.3.1 Détermination des débits en route et nodaux	60
IV.4. Simulation dynamique du réseau de distribution existant	70
IV.5. Fichiers des résultats de la simulation dynamique	70
IV.5.1. la simulation dynamique du réseau de distribution à l'état actuel (2018)	70
IV.5.2.Interprétation des résultats de simulation	76
IV.5.3. Vérification de la condition de marnage du réservoir de tête RV 1000 m ³	78
IV.5.4. Résultats de la simulation dynamique du réseau à l'horizon 2050	80
IV.5.5. Etat des pressions dans le réseau aux heures de pointe pour l'horizon 2050	86
IV.5.6. Conditions de marnage du réservoir RV1000 m ³	88
Conclusion	89

CHAPITRE V :DIAGNOSTIC DU FONCTIONNEMENT DU RESEAU PROJETE

Introduction	90
V.1. Vérification de la condition de marnage du réservoir de tête RV1000 m ³	91
V.2. Etendue des pressions exercées dans les nœuds dans le réseau projeté	91
V.3. Vérification de l'étendue des vitesses d'écoulement dans le réseau projeté	96
V.4. Variation spatiale des pressions dans le réseau projeté.....	101
V.5. Variation temporelle des pressions dans le réseau	102
Conclusion	103

Conclusion général

Liste des figures

Chapitre I :

Figure (I.1) :	Situation géographique de Wilaya de Blida.....	(1)
Figure (I.2) :	Situation géographique de la cité de Ben Achour.....	(2)
Figure (I.3) :	Extrait de carte géologique de la zone d'étude.....	(3)
Figure (I.4) :	Extrait de la carte hydrogéologique de la zone d'étude.....	(4)
Figure (I.5) :	Coupe hydrogéologique Nord-Sud dans le bassin de Mazafran.....	(4)
Figure (I.6) :	Histogramme de la variation pluviométrique mensuelle moyenne.....	(6)
Figure (I.7) :	Histogramme de la variation moyenne mensuelle de la vitesse de vent.....	(7)
Figure (I.8) :	Extrait de la carte topographique de la zone d'étude.....	(8)
Figure (I.9) :	Représentation des étages d'alimentation de la cité de Ben Achour.....	(9)

Chapitre II :

Figure (II.1) :	Evaluation de la population selon le modèle de Verhulst.....	(11)
Figure (II.2) :	Evaluation de la population sur la période allant de 1990 à 2018.....	(12)
Figure (II.3) :	Accroissement de population aux horizons futurs.....	(17)
Figure (II.4) :	Photo représente le quartier précaire et les fontaines qui alimentent cette zone.....	(18)
Figure (II.5) :	Evaluation de la consommation journalière et de la population.....	(26)
Figure (II.6) :	Bilan production-consommation aux différents horizons.....	(27)

Chapitre III :

Figure (III.1) :	Anti bélier de 1500 litres.....	(36)
Figure (III.2) :	Vue extérieure partielle de la station de réservoir $4 \times 5000 \text{ m}^3$	(37)
Figure (III.3) :	Vue extérieure de la conduite d'arrivée en acier issue de la station de Beni Tamou.....	(38)
Figure (III.4) :	Schémas représentent la station de pompage située au niveau de la station de reprise de capacité $4 \times 5000 \text{ m}^3$	(39)

Figure (III.5) :Plan d'architecture de la station de pompage(<i>Source : DRE</i>).....	(40)
Figure (III.6) :Vue intérieure des éléments de la station de pompage de l'oued Beni Azza.....	(41)
Figure (III.7) : Schéma synoptique de système de refoulement entre le réservoir 4×5000 m ³ et le réservoir de stockage 1000 m ³	(41)
Figure (III.8) :Répartition du linéaire du réseau de distribution par type de conduite.....	(43)
Figure (III.9) : Diamètre des conduites composant le réseau de distribution de Ben Achour.....	(44)
Figure (III.10) : Graphe représente la capacité utile de RV 1000 m ³ aux horizons actuels et futurs.....	(49)

Chapitre IV :

Figure (IV.1) :L'éditeur de propriétés des conduites.....	(55)
Figure (IV.2) : L'éditeur de propriétés des nœuds.....	(56)
Figure (IV.3) : L'éditeur de courbe de modulation.....	(56)
Figure (IV.4) : Traçage de réseau de distribution par COVADIS.....	(58)
Figure (IV.5) : La conversation de réseau de l'AutoCAD vers EPANET.....	(59)
Figure (IV.6) : Configuration du réseau importer sur EPANET.....	(59)
Figure (IV.7) : Configuration du réseau de distribution pour l'horizon 2018.....	(71)
Figure (IV.8) : L'état des pressions dans le réseau à l'heure de pointe de la zone haute.....	(76)
Figure (IV.9) : L'état des pressions dans le réseau à l'heure de pointe de la zone basse.....	(77)
Figure (IV.10) : Variation temporelle de la pression pour un nœud de la zone basse.....	(78)
Figure (IV.11) : Variation temporelle de la pression pour un nœud de la zone haute.....	(78)
Figure (IV.12) : Marnage du réservoir principal de tête RV1000 m ³ avec une conduite de refoulement de diamètre de Ø160 mm (horizon 2018).....	(79)
Figure (IV.13) : Marnage du réservoir principal de tête RV1000 m ³ avec une conduite de refoulement de diamètre Ø250 mm (horizon 2018).....	(80)
Figure (IV.14) : Configuration dynamique du réseau de distribution pour l'horizon 2050.....	(81)

Figure (IV.15) : L'état des pressions dans le réseau à l'heure de pointe pour la zone haute et pour l'horizon 2050.....(86)

Figure (IV.16) : L'état des pressions dans le réseau à l'heure de pointe de la zone basse pour l'horizon 2050.....(87)

Figure (IV.17) : Variation temporelle des pressions pour un nœud de la zone haute.....(87)

Figure (IV.18) : Variation temporelle des pressions pour un nœud de la zone basse.....(88)

Figure (IV.19) : Courbe de marnage du réservoir existant à l'horizon 2050 avec une conduite de refoulement de diamètre Ø160 mm.....(88)

Figure (IV.20) : Courbe de marnage du réservoir existant à l'horizon 2050 avec une conduite de refoulement de diamètre Ø250 mm.....(89)

Chapitre V :

Figure (V.1) : Configuration du réseau projeté de distribution pour l'horizon 2050.....(90)

Figure (V.2) : Marnage du réservoir RV1000 m³ dans le réseau projeté.....(91)

Figure (V.3) : Distribution des vitesses dans les conduites *aux heures de pointe et incendie*.....(98)

Figure (V.4) : Distribution des vitesses dans les conduites pendant la nuit et aux heures creuses.....(101)

Figure (V.5) : Etat des pressions pendant *la nuit et les périodes creuses*.....(102)

Figure (V.6) : Etat des pressions pendant *la période de pointe et incendie*.....(102)

Figure (V.7) : Variation temporelle de la pression en zone basse et zone haute.....(103)

Liste des tableaux

Chapitre I :

- Tableau (I.1) :** Coordonnées Lambert de la station de Soumaa.....(5)
- Tableau (I.2) :** Variation de température moyenne mensuelle période (2000-2010).....(5)
- Tableau (I.3) :** Variation de la pluviométrie période (2000-2010).....(6)
- Tableau (I.4) :** Variation de la vitesse moyenne du vent période (2000-2010).....(6)

Chapitre II :

- Tableau (II.1) :** Estimation statistique de la population de Ben Achour.....(12)
- Tableau (II.2) :** Population recensée de la cité Ben Achour.....(15)
- Tableau (II.3) :** Population recensée de la cité Ben Achour.....(16)
- Tableau (II.4) :** Estimation de la population aux différents horizons.....(17)
- Tableau (II.5) :** Représentation de la densité prévisionnelle de population branchée PB.....(19)
- Tableau (II.6) :** Estimation prévisionnelle de la population non branchée PNB.....(19)
- Tableau (II.7) :** Typologie de l'agglomération en fonction de la dimension de la population.....(20)
- Tableau (II.8) :** Evolution de la Dotation nette en l/j/hab.....(20)
- Tableau (II.9) :** Taux d'accroissement moyen de la dotation unitaire.....(21)

Tableau (II.10) : Consommation moyenne actuelle et prévisionnel pour PB	(22)
Tableau (II.11) : Consommation moyenne actuelle et prévisionnel pour PNB	(22)
Tableau (II.12) : Consommation des équipements socio-éducatifs et administratifs.....	(23)
Tableau (II.13) : Besoins en eau potables de la cité BEN ACHOUR à l'état actuel.....	(23)
Tableau (II.14) : Récapitulatif de la consommation en eau pour la période 2010-2018.....	(23)
Tableau (II.15) : Récapitulatif de la consommation en eau pour la période 2020-2050.....	(23)
Tableau (II.16) : Evolution du rendement de distribution.....	(24)
Tableau (II.17) : Résultats de calculs des différents ratios.....	(25)
Tableau (II.18) : Bilan production – besoin.....	(26)
Tableau (II.19) : La population branchée PB de la zone 1 pour la période (2018-2050).....	(28)
Tableau (II.20) : La population non branchée PNB de la zone 1 pour la période (2018-2050).....	(28)
Tableau (II.21) : La dotation brute pour la population branchée selon le PNE.....	(29)
Tableau (II.22) : Débit moyen journalier de la PB pour la période (2018-2050).....	(29)
Tableau (II.23) : Débit moyen journalier de PNB pour la période (2018-2050).....	(29)
Tableau (II.24) : Débit moyen journalier dans la zone 1 pour la période (2018-2050).....	(30)
Tableau (II.25) : Rendement de distribution pour la zone 1 pour la période 2018-2050.....	(30)
Tableau (II.26) : Les ratios caractéristiques du réseau de distribution de la zone 1.....	(31)
Tableau (II.27) : Population branché PB de la zone 2 pour la période (2018-2050).....	(31)
Tableau (II.28) : Population non branché de la zone 2 pour la période (2018-2050).....	(32)
Tableau (II.29) : Débit moyen journalier de la PB pour la période (2018-2050).....	(32)
Tableau (II.30) : Débit moyen journalier de la PNB pour la période (2018-2050).....	(33)
Tableau (II.31) : Débit moyen journalier de la zone 2 pour la période (2018-2050).....	(33)
Tableau (II.32) : Les ratios caractéristiques du réseau de distribution de la zone 2.....	(33)

Chapitre III :

Tableau (III.1) : Caractéristiques des bâches de reprise au sol $4 \times 5000 \text{ m}^3$	(37)
Tableau (III.2) : Caractéristiques du réservoir de stockage de $\text{RV}1000 \text{ m}^3$	(38)
Tableau (III.3) : Linéaire du réseau de distribution par diamètre et par type de conduite.....	(42)
Tableau (III.4) : Calcul analytique du volume du réservoir pour les besoins actuels avec un temps de pompage de 20h/24h.....	(47)
Tableau (III.5) : Calcul analytique du volume du réservoir pour les besoins futurs avec un temps de pompage de 20h/24h.....	(48)
Tableau (III.6) : Le volume total RV en fonction du temps de pompage.....	(49)
Tableau (III.7) : Vérification du temps de contact et de la durée de l'efficacité pour le chlore....	(50)

Chapitre IV :

Tableau (IV.1) : Coefficients de rugosité pour les tuyaux ne.....	(54)
Tableau (IV.2) : Calcul des débits nodaux de la zone 1 à l'horizon 2018.....	(61)
Tableau (IV.3) : Calcul des débits nodaux de la zone 2 à l'horizon 2018.....	(63)
Tableau (IV.4) : Calcul des débits nodaux de la zone 1 à l'horizon 2050.....	(66)
Tableau (IV.5) : Calcul des débits nodaux de la Zone 2 à l'horizon 2050.....	(67)
Tableau (IV.6) : Débits et vitesses dans les tronçons du réseau à l'état actuel (horizon 2018)...	(71)
Tableau (IV.7) : L'état des pressions dans le réseau actuel (2018).....	(74)
Tableau (IV.8) : Débits et vitesses dans les différents tronçons du réseau à l'horizon 2050.....	(81)
Tableau (IV.9) : Détermination des pressions aux Nœuds en 2050.....	(84)

Chapitre V :

Tableau (V.1) : Charge et pression dans le réseau projeté à <i>l'heure de pointe et incendie</i>	(92)
Tableau (V.2) : Charge et pression dans le réseau projeté pendant la nuit et aux <i>heures creuses</i> ...	(94)
Tableau (V.3) : Débits et vitesses dans le réseau projeté à <i>l'heure de pointe et incendie</i>	(96)
Tableau (V.4) : Débits et vitesses dans le réseau projeté pendant la nuit et à <i>l'heure creuse</i>	(99)

Remerciement

Avant tout, nous remercions le bon Dieu qui a illuminé notre chemin et qui nous a armés de force et de sagesse, ainsi que de bonne volonté pour achever ce travail.

Au terme de ce travail, nous tenons également à exprimer nos vifs remerciements et gratitude à toute personne qui nous a aidés tout au long de notre travail, particulièrement à :

Notre promoteur Mr OULARBI de son encadrement et ses orientations judicieuses qui nous ont été infiniment utiles et son soutien constant tout au long de notre mémoire.

Nous remercions les membres de la Direction de Ressources Hydraulique de nous avoir ouvert leurs portes.

Nous remercions spécialement Mr Walid qui a consacré un peu de son temps pour nous fournir toutes informations utiles à la réalisation de ce mémoire.

*Nous adressons également notre remerciement à :
Les membres de jury pour avoir accepté d'évaluer notre travail.*

*On n'oubliera pas de remercier également tous nos enseignants du
Département des Sciences de l'Eau et Environnement, qui nous ont
transmis leurs connaissances et leur savoir-faire pour assurer notre
formation au cours de ces années.*

*A la fin nous adressons nos remerciement les plus chaleureux à toutes les
personnes qui ont aidé de près ou de loin, et ceux qui n'ont jamais hésité
le moindre instant à nous soutenir, nous aider et nous encourager.*

Annexe

Chapitre I :
Présentation
de la zone
d'étude

Chapitre II :
Estimation
des
Besoins

Chapitre III :
Descriptif de
l'état actuel du
réseau de
distribution

Chapitre IV :
Simulation
hydraulique
du réseau de
distribution

Chapitre V :
Diagnostic du
fonctionnement
du réseau
projeté

Référence bibliographique

- [1] : Site web : www.dsp-blida.dz
- [2] : Données fournies de l'APC de la commune de Blida.
- [3] : Données collectées de l'Agence Nationale des Ressources Hydriques de Blida (ANRH).
- [4] : Rapport « Etude et diagnostic du réseau d'AEP de Hai Ben Achour, PROJETHAL CONSULT, juin, 2005 .
- [5] : Site web : <https://www.algerie360.com>
- [6] : Site web : https://fr.wikipedia.org/wiki/Modèle_de_Verhulst
- [7] : Site web: https://fr.wikipedia.org/wiki/Règle_de_trois
- [8] : Site web: www.africmemoire.com
- [9] : Site web: www.glossaire.EauFrance.fr
- [10] : Mr BENBIOD Benaïssa, « Etude de Transfer d'eau de MAGTAA LAREG vers la commune de L'ARBAA (W .Blida), mémoire fin d'étude, année 2013.
- [11] : Site web: <https://www.eaudemarseille-metropole.fr/Le...de-l-eau/Les-reservoirs-d-eau-potable>
- [12] : Site web : <https://fr.scribd.com/document/360432384/conception-des-reservoirs-d-eau-potable-pdf>
- [13] : Site web : <http://docplayer.fr/15116774-Schema/directeur-d-alimentation-en-eau-potable.html>
- [14] : Site web:
<https://ft.univ-tlemcen.dz/assets/uploads/departement/hyd/cours/Chapitre%203%20Description%20du%20logiciel%20AutoCAD.pdf>
- [15] : Site web: <https://www.btp-cours.com/2018/0/logiciel-covadis -13.html?m=1>
- [16] : Site web : www.geo-media.com
- [17] : Mr AHBARI Abdellatif « Etude d'alimentation en eau potable d'un lotissement centre Boumerdes », mémoire fin d'étude.
- [18] : Cours AEP, Mr. OULARBI.

Abbreviation:

AEP : Alimentation en Eau Potable.

AC : Amiante Ciment.

AG : Acier Galvanisé.

CTH : Contrôle Technique d'Hydraulique.

CTN : Cote Terrain Naturelle.

CR : Cote Radier.

DRE : Direction de Ressource en Eau.

Dot : Dotation.

FD : Fonte Ductile.

ha : hectare.

hab : Habitant.

MLD : Modèle Logistique Déterministe.

MNT :Modèle Numérique de Terrain.

ml : mètre linéaire.

PEHD : Polythène Haute Densité.

PNE : Plan National de l'eau.

PVC : Polychlorure de Vinyle.

Q_m : Débit moyen.

Q_p^h : Débit de pointe horaire.

RV : Réservoir.

SP : Station de Pompage.

*Références
bibliographique*

Introduction :

Connaitre la situation de la zone d'étude du point de vue géographique, topographique, géologique, climatique, hydrologique et hydrogéologique nous permettra de mener à bien notre étude du projet et anticiper pour prendre les mesures nécessaires lors de la réalisation.

I.1. Le but de cette étude :

L'objet de cette étude consiste à mettre en évidence les principaux problèmes à l'origine des dysfonctionnements constatés sur le réseau de distribution de la zone d'étude « Cité Ben Achour » et de proposer des solutions adéquates, dans le cadre d'un schéma directeur, pour rééquilibré et l'adapter aussi pour les horizons futurs.

Pour se faire, il nous a été donc nécessaire d'effectuer des missions de reconnaissance sur site, de procéder à la collecte, au dépouillement et l'analyse d'un certain nombre de données et informations relatives à la situation actuelle du système hydraulique desservant la zone d'étude.

I.2. La situation géographique de la wilaya de Blida :

La wilaya de Blida est située dans la partie centrale nord du pays, à l'est de la capitale. Elle est limitée par les wilayas suivantes :

- La wilaya de Tipaza au Nord ;
- La wilaya de Médéa au Sud ;
- La wilaya d'Ain Defla à l'Ouest ;
- La wilaya d'Alger à l'Est.

Et elle s'étend sur une superficie de **1 478,62 Km²** ; répartie sur un total de 32 communes. [1]

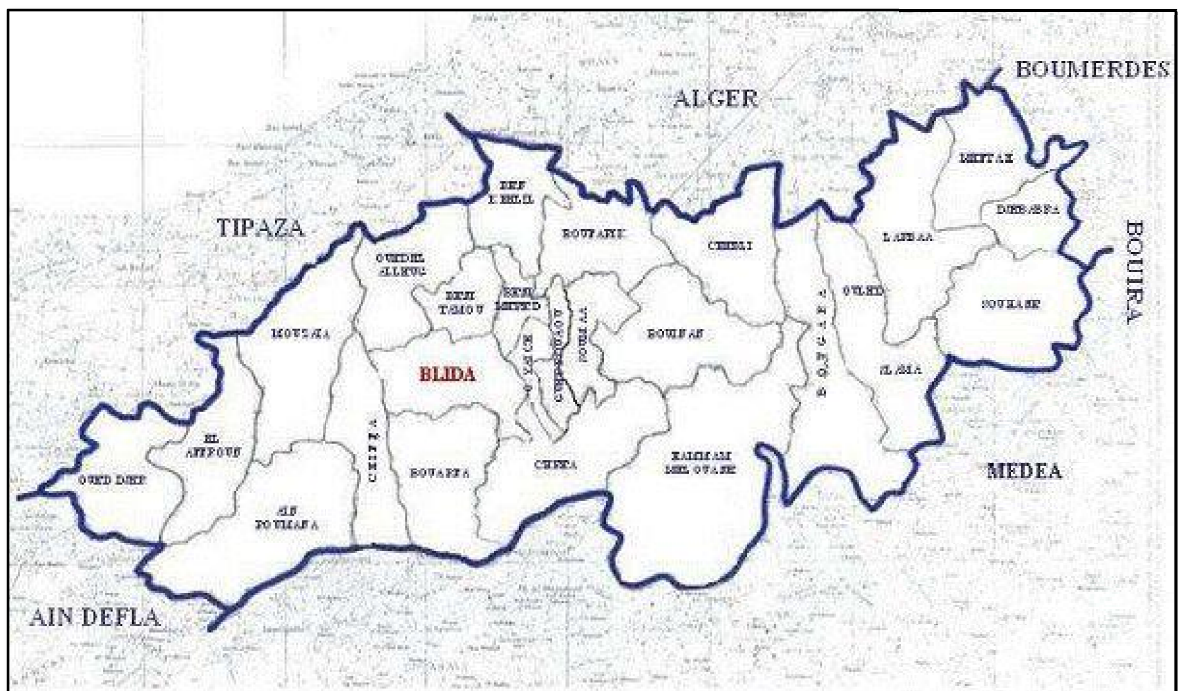


Figure (I.1) : Situation géographique de la wilaya de Blida. (Source : ANRH de Blida).

I.3. Situation administrative et géographique de la zone d'étude :

La cité de Ben Achour située au Sud-est de la commune de Blida, elle est limitée :

- A l'Est et au sud par la commune d'Ouled Yaich ;
- A l'Ouest par le quartier Hamalit, cité Chaoa et cité Ourida ;
- Au nord par l'avenue Yousfi Abdelkader ;
- Et elle est limitrophe avec l'Oued Béni-Azza.

Sa superficie totale est approximativement égale à 96 ha (limité par Google Earth). [2]



Figure (I.2) : Situation géographique de la cité de Ben Achour(*Google Earth*).

I.4. Situation géologique de la zone d'étude :

Une bonne connaissance de la géologie nous permettra non seulement de prendre les dispositions indispensables lors des travaux de réalisation de pose des conduites, de choisir les engins appropriés pour les travaux de terrassement.

Le secteur d'étude est situé de point de vue géologique à la dépression du Mitidja où les alluvions quaternaires recouvrent les terrains Pliocènes. [3]

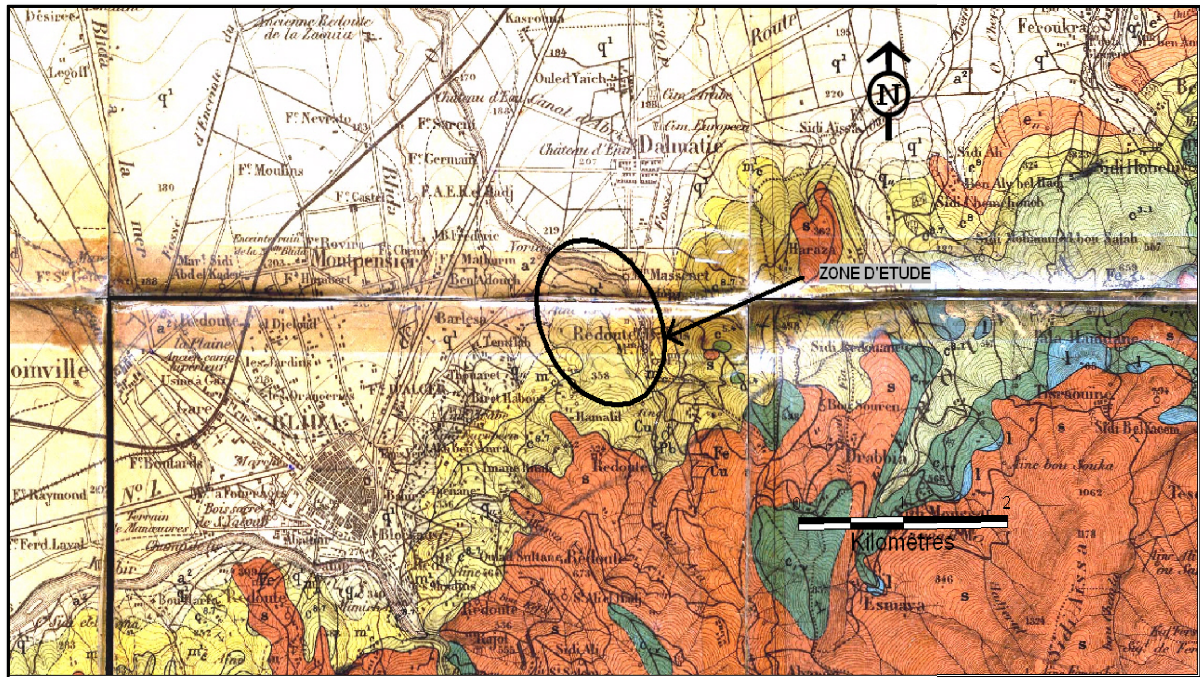


Figure (I.3) : Extrait de Carte géologique de la zone d'étude (Source : ANRH de Blida).
Echelle : 1/50.000

I.5. Situation hydrogéologique :

En outre l'analyse de la carte géologique de Blida à l'échelle de 1/50.000, a permis de déterminer les formations géologiques susceptibles d'être aquifères dans la zone d'étude :
On peut définir deux ensembles de réservoirs aquifères dans la plaine de Mitidja :

- **L'astien gréseux ou gréso-calcaire :**

Cet aquifère se trouve en charge sous les marnes jaunes semi-perméables. Les caractéristiques hydrodynamiques de l'Astien sont mal connues. Les estimations de la transmissivité varient de 10^{-3} à 2.10^{-2} m²/s. Le coefficient d'emménagement K, estimé à partir des essais de pompage de courte durée est compris entre 5.10^{-6} et 5.10^{-3} .

- **Le réservoir alluvial du Quaternaire :**

Il est constitué par les terrains clastiques de la formation de la Mitidja (Soltano-tensifien). Il s'agit d'un ensemble de galets de sables alternant avec des limons et des argiles qui recouvrent toute l'étendue de la plaine. La limite inférieure est formée par les marnes de la formation d'El Harrach attribuée au Villafranchien-Callabrien et sa limite supérieure est libre sauf dans la zone du Mazafran où la nappe devient captive sous les limons du Rharbien.[3]

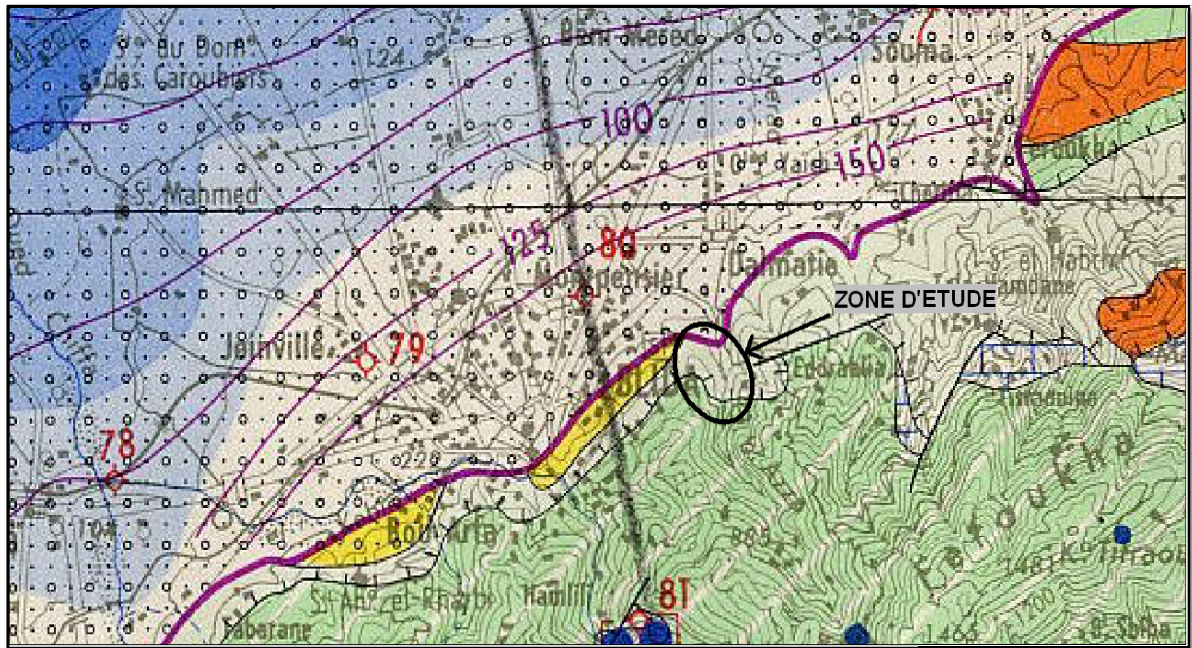
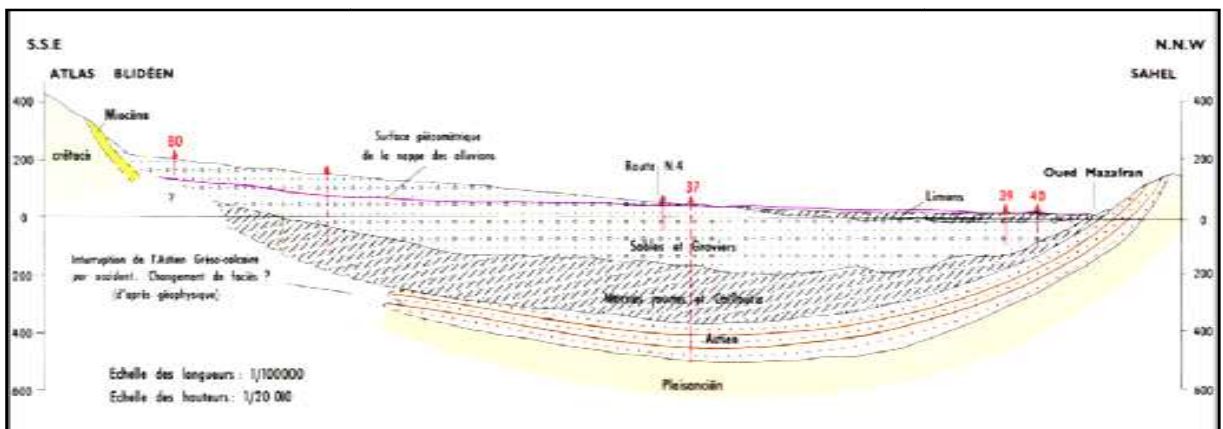


Figure (I.4) : Extrait de la carte hydrogéologique de la zone d'étude (Source : ANRH).

Echelle : 1/200.000

D'un point de vue du comportement hydraulique, la nappe des alluvions peut être divisée en deux parties :

- Le bassin du Mazafran : la nappe est captive sur une grande partie (sous les limons du Mazafran),
- Le bassin Harrach–Hamiz : la nappe est entièrement libre favorisant une infiltration directe de la pluie.



(Source : ANRH-1972).

Figure (I.5) : Coupe hydrogéologique Nord-Sud dans le bassin du Mazafran.

I.6. Situation climatique :

I.6.1. Le climat :

Le climat de la cité de Ben Achour correspond à celui de la wilaya de Blida : influencé par le climat méditerranéen, à tendance subhumide, et caractérisé par un été chaud et sec, et un hiver pluvieux et doux, avec des chutes de neige dans les parties dépassant les 800 mètres d'altitude.

L'été, les pluies sont moins importantes qu'elles ne le sont en hiver, les précipitations en moyenne sont de 685 mm, la température moyenne annuelle est d'environ 17.9°C.

Il est à noter que pour une estimation climatique convenable, nous avons choisi la station pluviométrique de **SOUMAA** qui nous semble la plus adéquate car elle est la plus proche de la zone d'étude.[3]

Tableau (I.1) : Coordonnées Lambert de la station de SOUMAA (source ANRH).

Nom station	SOUMAA
Code station	021234
X	517.45
Y	355.90
Z	170.00

I.6.2. La température :

Les Températures moyennes mensuelles sont relativement douces. Quoiqu'il présente des températures assez élevées pendant l'été, la moyenne des températures du mois d'Aout le plus chaude est de 30°C tandis que le mois de janvier est le plus froid, où la température est de 10.6° C.[3]

Tableau I .2 : Variation de la température moyenne mensuelle période (2000 -2010).

Mois	Sep.	Oct.	Nov.	Déc.	Jan	Fév.	mars	avril	Mai	Juin	Juil.	Aout
T (°C)	24.6	21.2	15.4	11.5	10.6	11.7	14.2	16.7	17.7	25.5	28.6	30

(Source : ANRH Blida).

I.6.3. La pluviométrie :

Les pluies relatives à notre aire d'étude sont concentrées sur une partie de l'année (de Septembre à Mai) où les précipitations sont intenses de Novembre à Janvier quant au mois de Juin, Juillet et Août elles sont faibles.

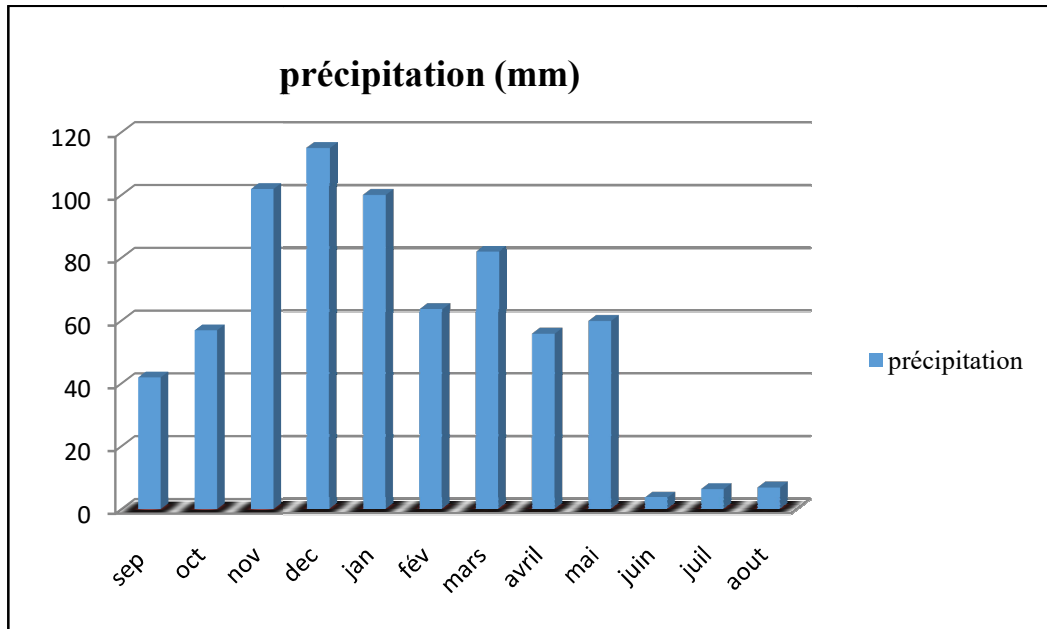
Selon la carte pluviométrique de l'Algérie du Nord établie par l'ANRH, la lame d'eau précipitée dans la zone d'étude varie dans une fourchette de 600 à 700 mm.[3]

La variation des pluies moyennes mensuelles sur une période de (2000 à 2010) sont présentée dans le tableau suivant :

Tableau (I.3) : Variation de la pluviométrie période(2000-2010).

Mois	Sept	Oct.	Nov.	Déc.	Janv.	Fév.	mars	avril	Mai	Juin	juillet	Aout
Pluviométrie (mm)	42	57	102	115	100	64	82	56	60	3.8	6.5	7

(Source ANRH Blida).

**Figure (I.6) :** Histogramme de la variation pluviométrique mensuelle moyenne.**I.6.4. Les vents :**

Le vent dominant dans la région d'étude est :

- *Vents d'hiver* : des vents froids qui soufflent du nord –ouest.
- *Vents d'été* : des vents chauds qui soufflent du nord –est,[3]

Les valeurs de la vitesse moyenne de vent mensuelle de la zone d'étude sont reportées dans le tableau suivant :

Tableau (I.4) : Variation de la vitesse moyenne du vent (période (2000-2010).

Mois	Sept.	Oct.	Nov.	Déc.	Janv.	Fév.	mars	avril	Mai	juin	juillet	Aout
Vitesse moyenne (Km/h)	3.2	2.8	3.0	2.9	3.2	3.7	3.8	3.1	3.2	3.5	3.3	3.5

(Source ANRH Blida).

Nous observons que les valeurs extrêmes des vitesses des vents ne présentent pas de danger pour la stabilité des ouvrages tels que les réservoirs surélevés.

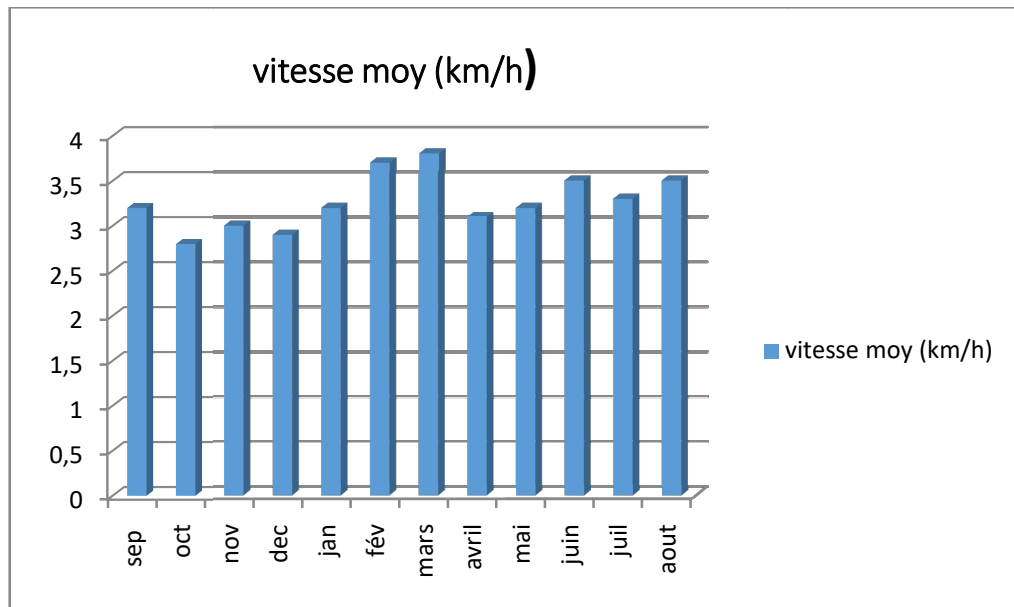


Figure (I.7) : Histogramme de variation moyenne mensuelle de la vitesse du vent.

I.6.5.L'humidité relative :

Il est à noter que l'humidité relative est un élément climatique très important dans le cycle hydrologique qui contrôle l'évaporation du sol et le couvert végétal.

- Les mois le plus humide est les mois de Décembre et Janvier avec un taux de **82%** ;
- Le mois le moins humide est le mois d'Août avec un taux de **57%**. [3]

I.7. Situation topographique :

Le site de la cité de Ben Achour, tel que présenté sur la **Figure (1.8)** est caractérisé par un relief accidenté, avec des dénivellations extrêmes variant de 376 m à 220 m. [4]

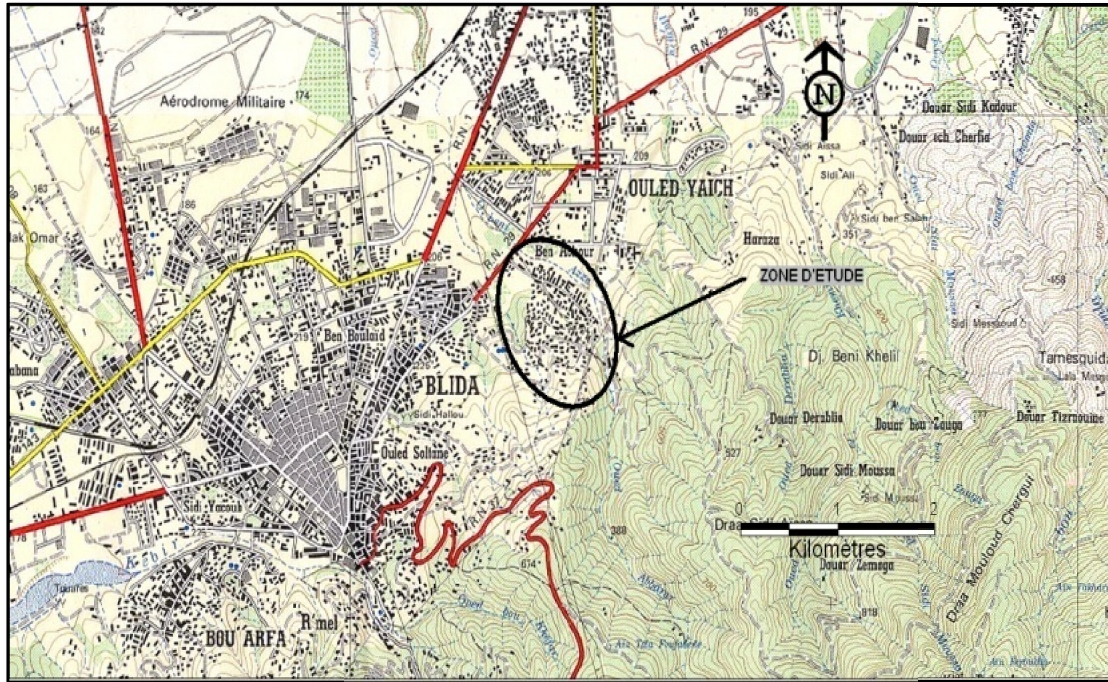


Figure (1.8) : Extrait de la carte topographique de la zone d'étude (Source : ANRH de Blida).
Echelle : 1/50.000

Compte tenu de l'irrégularité de la topographie de l'aire de l'étude et vu qu'une variation d'altitude change l'ordre de grandeur des pressions sachant que la pression augmente en allant d'une haute à une basse altitude nous avons été conduit à étagé la zone d'étude en trois plateaux ou trois étages (**Figure I.9**) :

- **Etage A** ou haute service dont les cotes topographiques varient de 376 à 280 m, alimenté à partir du réservoir surélevé de 1000 m³ de capacité,
- **Etage B** ou moyen service dont les cotes topographiques varient de 280 à 248 m. Cet étage situé au centre de la zone d'étude, et alimenté par injection à partir du réseau de Blida, est caractérisé par une très forte densité, en termes d'habitat ;
- **Etage C** ou bas service dont les cotes topographiques varient de 248 à 220 m, caractérisé aussi par une forte densité d'habitat dont une grande fraction occupée par des habitations précaires non branchées au réseau d'AEP. Ce plateau est alimenté par injection à partir du réseau de distribution de Blida.



Figure (1.9) : Représentation des étages d'alimentation de la Cité de Ben Achour.

I.8. Situation démographique de la zone d'étude :

La cité Ben Achour, baptisée « Cité des 48 wilayas », constitue l'un des plus grands quartiers populaires de la ville de Blida qui renferme un nombre considérable de citoyens confiné dans un espace réduit sachant que ses habitants sont originaires de plusieurs wilayas de l'intérieur du pays, qui ont fui le terrorisme durant les années 90 .[5]

D'après le dernier recensement de la population effectué en 2008 le nombre d'habitants global a été estimé à 15934[source : APC].

Conclusion :

Dans ce chapitre nous avons défini les données nécessaires concernant notre zone d'étude du point de vue topographique, géologique, géographique, hydrogéologie, ainsi que la situation urbanistique. Ces données nous serviront de base pour entamer les chapitres suivants de notre étude de projet.

Introduction :

Le calcul des besoins en eau potable dépendra du nombre de consommateurs à desservir c'est-à-dire de la dimension de la population et des différents équipements collectifs et existants sur le périmètre aménagé en l'occurrence l'agglomération de la cité de Ben Achour. Pour un tel calcul il sera nécessaire de disposer de données relatives aux dotations respectives pour chaque catégorie de consommateur. Il faut rappeler, à cet effet, qu'une bonne évaluation des besoins en eau se répercute sur la précision de la demande en eau. Il faut signaler par ailleurs que l'échéance dans le cadre de notre étude a été fixée à 30 ans c'est-à-dire jusqu'à l'horizon 2050.

Il est important aussi de mentionner que notre zone d'étude est assez particulière dans le sens où elle est considérée comme une zone confinée où la population tend à courte échéance vers la saturation, ce qui nous contraint, dans la suite de notre étude, d'appliquer, pour le calcul de la population prévisionnelle, une démarche, autre que la formule habituelle à croissance exponentielle. Le modèle choisi dans le contexte de notre étude pour l'estimation de la population future sera celui du **Modèle Logistique Déterministe** noté **M.L.D** appelé aussi *Modèle de Verhulst*.

II.1. Estimation des populations projetées :

En dehors des équipements collectifs (socio-éducatifs, socio-économiques et administratifs), la population de la cité de BEN ACHOUR sera estimée sur la base de l'hypothèse d'une saturation à long terme telle que prévu dans le *modèle de Verhulst*.

Nous allons nous intéresser à ce type de modèle car il a la particularité de présenter un comportement asymptotique plutôt qu'exponentiel. Il faut souligner que ce type de comportement est intéressant, d'une manière générale, quand les ressources ou les espaces sont limités, comme c'est le cas présent de la zone de notre étude. Le modèle logistique, également appelé "**modèle de Verhulst**" nous semble le mieux adapté dans la mesure où il intègre l'hypothèse de saturation à long terme.

II.1.1. Description du modèle de Verhulst :

En dynamique des populations, le *modèle de Verhulst* est un modèle de croissance proposé par Pierre François Verhulst vers 1840 [1,2]. Verhulst a modifié ce modèle en réponse au modèle de Malthus intégrant un taux d'accroissement variable avec frein conduisant ainsi à une croissance avec une saturation de la population à long terme.

Le modèle de Verhulst suppose que le taux de natalité et le taux de mortalité sont des fonctions affines respectivement décroissante et croissante en fonction de la taille de la population. Autrement dit, plus la taille de la population augmente, plus son taux de natalité diminue et son taux de mortalité augmente. Verhulst suppose d'autre part que, lorsque les populations sont de *petites tailles*, elles ont tendance à croître.

Il est à noter, à titre indicatif, que le même modèle est utilisable dans d'autres domaines par exemple pour des réactions auto-catalytiques, dans lesquelles l'augmentation des individus touchés est proportionnelle à la fois au nombre d'individus déjà touchés et au nombre d'individus qui peuvent encore être touchés.

Ce modèle conduit, en temps continu, à une fonction logistique et en temps discret à une suite logistique dont la particularité est d'être, dans certaines circonstances, chaotique. [6]

II.1.2. Mise en place mathématique du modèle prévisionnel:

L'expression du modèle logistique déterministe n'est autre que la solution de l'équation différentielle du premier ordre régissant l'évolution temporelle d'une population caractérisée par une saturation :

$$\frac{dN(t)}{dt} = r(t) \times N(t) \dots \dots \dots (2.1)$$

Avec :

$$r(t) = r_0 \left(1 - \frac{N(t)}{K} \right) \dots \dots \dots (2.2)$$

$r(t)$: Solution de l'équation caractéristique fonction du taux d'accroissement ;

$N(t)$: Population à un instant donné t ;

K : Population de saturation.

Nous remarquons, d'après l'expression de la fonction $r(t)$, que si K tend vers l'infini la valeur de la fonction $r(t)$ sera nulle et nous retrouvons ainsi le modèle habituel à croissance exponentielle.

Finalement la solution de l'équation (2.1) est définie par :

$$N(t) = \frac{K}{A \times e^{-rt} + 1} \dots \dots \dots (2.3)$$

A : constante d'intégration fonction des conditions initiales

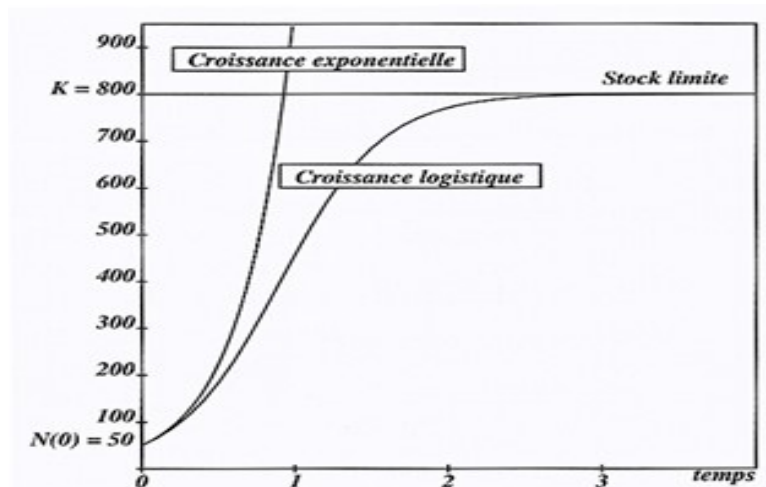


Figure (II.1) : Evolution de la population selon modèle de Verhulst [1,2]

II.1.3. Justification du choix du modèle prévisionnel:

Pour l'évaluation de la population nous nous sommes référés aux données statistiques de la population estimée, fournies par le service statistique communal, sur la période de 1990 à 2018. Les données collectées sont reportées dans le tableau suivant :

Tableau (II.1) : Estimation statistique de la population de la cité de Ben Achour. [Source APC]

Années	Population (hab.)
1990	8467
1995	8890
RGPH 1998	11703
2000	12171
2005	13388
RGPH 2008	15934
2010	16571
2015	18228
2018	19322

La variation de la population en fonction du temps est indiquée sur le graphe ci-dessous :

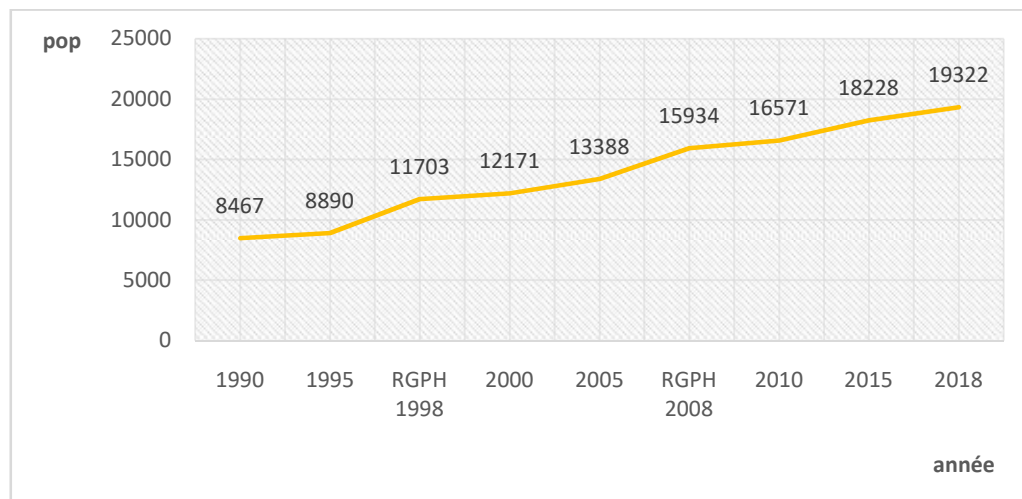


Figure (II.2) : Evolution de la population sur la période allant de 1990 à 2018.

Interprétation du graphe :

L'analyse de la courbe de la figure ci-dessus (**figure II.2**) révèle un comportement asymptotique dont le palier correspond à la valeur de la population à la saturation. Ce qui semble bien conforme aux résultats du modèle prévisionnel adopté.

II.1.4. Validation du modèle prévisionnel:

Modèle logistique déterministe ou modèle de Verhulst est exprimé par l'équation suivante :

$$y(t) = k \frac{1}{1 + \left(\frac{k}{y_0} - 1\right)e^{-at}} \dots \dots \dots (2.4)$$

Equation que nous pouvons écrire sous la forme simplifiée suivante :

$$y(x) = \frac{k}{1 + e^{a-bx}} \dots \dots \dots (2.5)$$

x : Nombre d'année séparant l'horizon de l'année de référence ;

e : Base des logarithmes népériens ($e \approx 2.7182$) ;

k : Population de saturation ;

a : Constante dépendant de k et y_0 ;

b : Constante physique du modèle ;

y_0 : Population à l'année de référence

A défaut de disposer de la valeur de population de saturation notée k , nous allons faire appel à *la méthode de la règle des trois* en utilisant les populations associées aux trois années successives 2010, 2015 et 2018, valeur que nous allons comparer avec celle déduite des années 2005, 2010 et 2015.

II.1.4.1. Description de la méthode de la règle de trois :

En mathématiques élémentaires, *la règle de trois* ou *règle de proportionnalité* [1,2] est une méthode mathématique permettant de déterminer une *quatrième proportionnelle*. Plus précisément, trois nombres a , b , et c étant donnés, la règle de trois permet, à partir de l'égalité des produits en croix, de trouver le nombre d tel que les nombres a , b soit proportionnel au nombre c , d . Elle tire son nom de la présence d'une opération qui implique trois nombres (a , b et c).

La règle de trois est un outil fondamental dans les problèmes de proportionnalité, comme les distances parcourues à vitesse constante en fonction du temps, le prix à payer en fonction du poids en économie domestique ou les problèmes de dosage en technique de laboratoire. Elle se retrouve notamment dans le calcul de pourcentages, dans la résolution de problèmes de conversion d'unités, en application du théorème de Thalès ou encore dans la caractérisation de la colinéarité de deux vecteurs du plan à l'aide de leurs coordonnées.

La manière de présenter la règle de trois et la place qui lui est accordée dans l'enseignement ont varié selon les époques. La question soulevée par son apprentissage est un point de discordance entre les tenants d'un enseignement fournissant des recettes efficaces et les tenants d'un enseignement présentant un savoir intelligible en construction.[7]

II.1.4.2. L'application de la méthode de la règle de trois :

Comme dans le cas de l'agglomération de la zone de notre étude la population de saturation est inconnue, nous allons faire appel à la méthode de la règle des trois pour la déduire:

La démarche utilisée consiste à:

- ✚ Choisir les populations associées à trois années successives 2005, 2010, 2015 sachant que :

$$y_0 = \text{pop}(2005) = 13388 \text{ hab.}$$

$$y_1 = \text{pop}(2010) = 16571 \text{ hab.}$$

$$y_2 = \text{pop}(2015) = 18228 \text{ hab.}$$

- ✚ Vérifier les conditions d'application de la méthode :

$$0 < y_0 < y_1 < y_2 \text{ (1er critère)}$$

$$0 < 13388 < 16571 < 18228 \text{ (vérifié)}$$

$$y_1 > y_0 \cdot y_2 \text{ (2ème critère)}$$

$$16571 > 244036464 \text{ (vérifié)}$$

Les deux critères étant vérifiés nous pouvons donc appliquer la règle de trois.

Le principe de fonctionnement consiste à:

Calculer les paramètres d_1 et d_2 de la manière suivante :

$$d_1 = \frac{1}{y_0} - \frac{1}{y_1}, \text{ soit } d_1 = 1,43 \cdot 10^{-5}$$

$$d_2 = \frac{1}{y_1} - \frac{1}{y_2}, \text{ soit } d_2 = 5,48 \cdot 10^{-6}$$

Déduire la population de saturation k par la formule :

$$k = \frac{y_0(d_1 - d_2)}{d_1(1 - d_1 \times y_0) - d_2}, \text{ soit } k_1 = 19424 \text{ hab.}$$

Maintenant nous complétons le modèle, par application de la méthode de linéarisation des moindres carrés, afin de déterminer les valeurs des constantes a et b du modèle avec une valeur de $k = 19424 \text{ hab.}$; et par la suite estimer les populations aux différents horizons.

- ✚ Linéarisation de l'équation de modèle :

$$y(x) = \frac{k}{1 + e^{a-bx}}$$

$$y(1 + e^{a-bx}) = k$$

$$ye^{a-bx} = k - y$$

$$\log_{10}(y) + (a - bx) \times \log_{10}(e) = \log_{10}(k - y)$$

$$d'où \quad bx \times \log_{10}(e) - a \times \log_{10}(e) = \log_{10}(y) - \log_{10}(k - y)$$

$$\text{posons : } X = x \times \log_{10}(e) \text{ et } Y = \log_{10}(y) - \log_{10}(k - y)$$

• **Méthode des moindres carrés :**

Par application de la méthode des moindres carré nous déduisons les constantes a et b du modèle, à partir des formules suivantes :

$$a = \frac{1}{\log_{10}(e)} \times \frac{\sum X \sum(XY) - \sum X^2 \sum Y}{n \sum X^2 - (\sum X)^2}$$

$$b = \frac{n \sum(XY) - \sum X \sum Y}{n \sum X^2 - (\sum X)^2}$$

Le tableau de la population recensée de la cité de Ben Achour se présente comme suit :

Tableau (II.2) : Population recensée de la cité de Ben Achour

Année	y(Pop)	x(Rang)	X	X ²	Y	XY
1990	8467	-15	-6,51422112	42,4350768	-0,1119621	0,72934589
1995	8890	-10	-4,34281408	18,8600341	-0,07369155	0,32002871
RGPH 1998	11703	-7	-3,03996986	9,24141673	0,18062365	-0,54909046
2000	12171	-5	-2,17140704	4,71500854	0,22480858	-0,48815094
2005	13388	0	0,00000000	0,00000000	0,34596647	0,00000000
RGPH 2008	15934	3	1,30284422	1,69740307	0,65949939	0,85922497
2010	16571	5	2,17140704	4,71500854	0,76404695	1,65905692
2015	18228	10	4,34281408	18,8600341	1,18300784	5,13758311
2018	19322	13	5,64565831	31,8734577	2,27745191	12,8577153
total			-2,60568845	132,39744	5,44975113	20,5257135

Nous déduisons les valeurs des constantes a et b du modèle logistique de Verhulst :

Soient : a = -1,512 et b = 0,17

Nous calculons la population prévisionnelle de 2018 en utilisant la formule du modèle logistique de Verhulst et nous la comparons à celle du tableau dans le but de valider l'application de ce modèle:

$$P(t) = \frac{k}{1 + e^{a-bt}}$$

$$P_{\text{projetée}}(2018) = 18983 < P_{\text{recensée}} = 19322$$

Nous remarquons à travers les résultats obtenus que l'écart entre la valeur projetée par le modèle de Verhulst et la valeur recensée est relativement faible ce qui confirme la validité des résultats du modèle.

II.1.5. Estimation de la population projetée :

A titre de comparaison et dans le but de la validation complète de la méthode de calcul prévisionnelle, nous réitérons le même procédé pour la détermination du paramètre k, en choisissant cette fois ci les populations associées aux horizons successifs 2010, 2015 et 2018.

Nous obtenons ainsi les résultats suivants:

$$y_0 = \text{pop}(2010) = 16571$$

$$y_1 = \text{pop}(2015) = 18228$$

$$P(2018) = 19322 \text{ hab.}$$

$$\text{Avec } d_1 = 5,48.10^{-6} \text{ et } d_2 = 3,10.10^{-6}$$

Nous déduisons la valeur de k (population à la saturation):

$$\mathbf{K = 20952 \text{ hab.}}$$

Ce qui nous permet de compléter le modèle pour déterminer les valeurs des constantes a et b avec une valeur de $\mathbf{k = 20952 \text{ hab.}}$; pour pouvoir estimer les populations aux horizons futurs.

Tableau (II.3) : Population recensée de la cité de Ben Achour.

Année	y (Pop)	x (Rang)	X	X ²	Y	XY
1990	8467	-15	-6,51422112	42,4350768	-0,16865899	1,09868193
1995	8890	-10	-4,34281408	18,8600341	-0,13251756	0,57549914
RGPH 1998	11703	-7	-3,03996986	9,24141673	0,10220243	-0,31069229
2000	12171	-5	-2,17140704	4,71500854	0,14178229	-0,30786705
2005	13388	0	0,00000000	0,00000000	0,24796418	0,00000000
RGPH 2008	15934	3	1,30284422	1,69740307	0,50179416	0,65375962
2010	16571	5	2,17140704	4,71500854	0,57777546	1,25458571
2015	18228	10	4,34281408	18,8600341	0,82553192	3,58513163
2018	19322	13	5,64565831	31,8734577	1,07386447	6,06267188
total			-2,60568845	132,39744	3,16973835	12,6117706

Nous déduisons ainsi les valeurs des constantes a et b :

$$a = -0.879 \quad \text{et} \quad b = 0.103$$

Ce qui nous permet d'évaluer les populations aux différents horizons:

Tableau (II.4) : Estimation de la population aux différents horizons.

Horizon (Année)	2020	2025	2030	2035	2040	2045	2050
Population (hab.)	19243	19895	20307	20561	20716	20810	20867

L'accroissement de la population aux différents horizons est reporté sur le graphe ci-dessus:

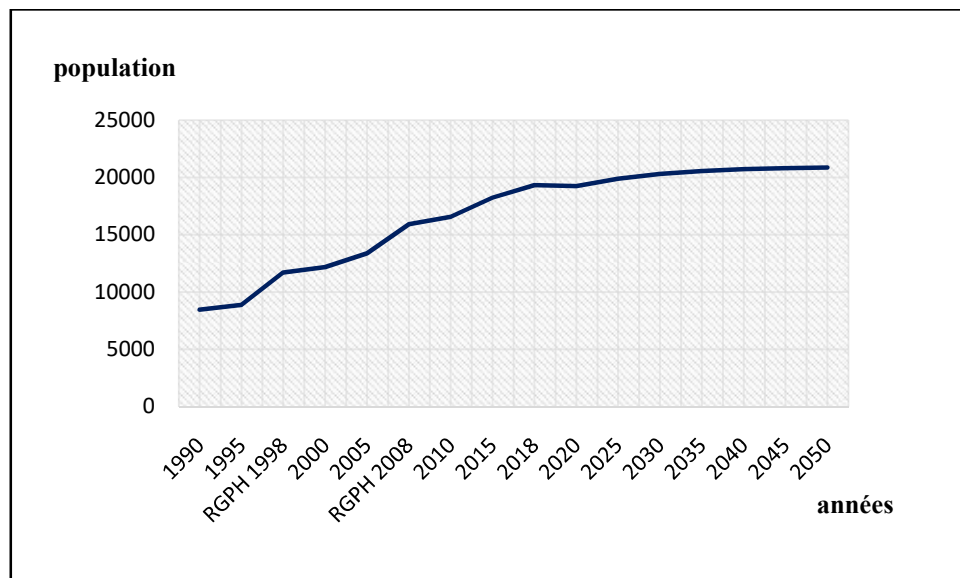


Figure (II.3) : Accroissement de la population aux horizons futurs.

📊 Interprétation du graphe :

A l'issue des résultats obtenus nous observons qu'au-delà de l'année 2018 la population projetée tend vers un palier correspondant à la saturation avec une valeur estimée à 20952 habitants, c'est cette valeur qui sera prise en considération dans la suite des calculs pour la prévision des populations futures.

II.1.6. Estimation de la population non branché (PNB) :

La cité de Ben Achour est composée de quartiers dits précaires dont les habitants ne sont pas desservis directement par le réseau de distribution publique d'AEP, ces derniers s'alimentent à partir de fontaines publiques. L'évaluation de la population non branchée est nécessaire dans l'estimation de la consommation totale. A défaut d'avoir des données de recensement de cette catégorie de consommateurs.

Nous avons procédé à leur estimation à partir la densité de population qui s'exprime comme suit :

$$D (PB) = \frac{PB}{S (PB)} \quad (\text{hab./ha})$$



Figure (II.4) : Photo représente le quartier précaire et les fontaines qui alimentent cette zone.

D (PNB) : Densité de la population branchée PB (hab. /ha);

PB : Population branchée (hab.) ;

S (PB): Surface des secteurs d'occupation par la population branchée en (ha) définie par : $S(PB) = S_{Total} - S(PNB)$

S (PNB): Surface des secteurs d'occupation par la population non branchée en (ha),

S (PNB)= 6.1 ha, calculée par le logiciel Autocad.

L'estimation de la population non branchée est obtenue en utilisant la formule suivante :

$$PNB = D (PB) \times S (PNB)$$

PNB: population non branchée (hab.),

D (PB) : Densité associée à la population branchée en (hab. /ha) ;

S (PNB) : Surface des secteurs occupés par la population non branchée (ha.).

Les résultats d'estimation obtenus sont consignés dans les tableaux suivants :

Tableau (II.5) : Représentation de la densité prévisionnelle de population branchée PB.

Année	PB	S (PB)	D(PB)
	(hab.)	(ha.)	(hab./ha)
2010	16571	89,9	184,32703
2015	18228	89,9	202,75862
2018	19322	89,9	214,93000
2020	19243	89,9	214,05000
2025	19895	89,9	221,30000
2030	20307	89,9	225,88000
2035	20561	89,9	228,71000
2040	20716	89,9	230,43000
2045	20810	89,9	231,48000
2050	20867	89,9	232,11000

Tableau (II.6) : Estimation prévisionnelle de la population non branchée PNB.

Année	S (PNB)	D(PNB)	PNB
	(ha.)	(hab. /ha.)	(hab.)
2010	6,1	184,33	1124
2015	6,1	202,76	1237
2018	6,1	214,93	1311
2020	6,1	214,05	1306
2025	6,1	221,30	1350
2030	6,1	225,88	1378
2035	6,1	228,71	1395
2040	6,1	230,43	1407
2045	6,1	231,48	1412
2050	6,1	232,11	1416

II.2. Estimation des besoins de consommation:

Le calcul prévisionnel de la population nous permettra de procéder à l'évaluation des besoins en eau potable pour les consommateurs de l'agglomération suivant sa typologie et d'établir un bilan prévisionnel entre les ressources de production disponibles et les besoins de la consommation tout en sachant que la dotation est tributaire de l'importance de l'agglomération à desservir.

Pour ce faire, nous devons bien évaluer ces besoins en appliquant les dotations unitaires les plus proches de la réalité et conformément aux valeurs fixées par le P.N.E.

II.2.1. Evolution de la dotation unitaire :

En suivant les hypothèses de calcul de la demande en eau de l'étude d'actualisation prescrit par le Plan National de l'Eau de 2010 (PNE-2010), la dotation unitaire domestique varie dans le temps et selon la typologie de l'agglomération. Notre zone d'étude est considérée comme une zone urbaine compte tenu de la dimension de sa population estimée à l'état actuel à 18938 habitants.

Tableau (II.7) : Typologie de l'agglomération en fonction de la dimension de la population.

Typologie agglomération / Strates de population	
Désignation	Caractéristique
les métropoles à statut particulier de délégation (SPE)	Alger ; Oran ; Constantine ; Annaba
Les métropoles	villes de plus de 300.000 habitants
L'urbain dit « supérieur »	100.000 < pop < 300.000 habitants
L'urbain	20.000 < pop < 100.000 habitants
Semi urbain	5.000 < pop < 20.000 habitants
Semi rural	3.000 < pop < 5.000 habitants
Rural aggloméré	600 < pop < 3.000 habitants
Rural épars	population inférieure à 600 habitants (100 unités d'habitation).

Source PNE

Tableau (II.8) : Evolution de la Dotation nette en l/j/hab. (source PNE).

Typologie agglomération	Horizon									
	Actuelle			Provisionnelle						
	2010	1015	2017	2020	2025	2030	2035	2040	2045	2050
Urbain (U)	112	119	122	126	140	145	168	182	204	224

Les valeurs des colonnes en surbrillance ont été calculées à partir du procédé d'interpolation de Neville.

Par ailleurs il est important de rappeler que dans le domaine de l'alimentation en eau potable, la dotation unitaire est fixée en fonction de la dimension de l'agglomération et donc de sa typologie. Au Maroc, par exemple, l'évolution de la dotation est estimée à partir du modèle mathématique suivant :

$$D_n = D_0 \times (1 + r)^n \text{ l/j/hab.}$$

D_n : Dotation en eau à l'horizon n (l/j/hab.) ;

D_0 : Dotation en eau à l'année de référence (2020). $D_0 = 126 \text{ l/j/hab.}$;

r : Taux d'accroissement de la dotation (valeur comprise entre 2 et 5%) ;

n : L'écart entre l'année de référence et l'année de l'horizon.

Le taux d'accroissement de la dotation r est calculé à partir de l'expression suivante:

$$r = \left(\frac{D_n}{D_0} \right)^{\frac{1}{n}} - 1$$

La relation fournissant l'évolution de la dotation unitaire en fonction du temps est élaborée à partir d'une étude statistique appliquée sur un ensemble de données collectées au cours de plusieurs années.

N'ayant pas de relation spécifique au contexte Algérien et désirant de mener une étude de diagnostic la plus réaliste possible, nous avons été amené à adopter cette relation au contexte de notre zone d'étude, sachant que les contextes sociologique et sociétal Marocain et Algérien sont pratiquement similaire.

Tableau (II.9) : Taux d'accroissement moyen de la dotation unitaire.

Année	Dotation unitaire (l/j/hab.)	Taux r (%)	Taux moyen r_{moy} (%)
2025	140	2,1	1.95
2030	154	2,0	
2035	168	1.9	
2040	186	1.8	

Le taux d'accroissement moyen obtenu nous permettra de déduire par la suite les dotations prévisionnelles présentées dans le tableau ci-dessus (II.9).

II.2.2. Bilan des pertes d'eau :

Par pertes d'eau, il faut entendre la différence entre la quantité d'eau produite et la quantité d'eau consommée. Ces pertes proviennent généralement des fuites observées dans le réseau de distribution localisées essentiellement au niveau des singularités telles que robinets, compteurs, coude etc. Cependant, une bonne conception d'alimentation en eau potable exige que les ouvrages de conduites soient de bonne qualité afin d'éviter les pannes qui s'observent constamment et d'assurer le bon fonctionnement du réseau. [8]

II.2.3. Débit moyen journalier brute Q_m^j :

Par définition c'est le rapport entre le volume écoulé, durant une journée complète, et la durée correspondante. Ce volume est calculé à partir de la chronique des débits instantanés. Si le débit est exprimé en m^3/s , le volume est calculé en m^3 et la durée est de 86 400 s. [9]

La consommation moyenne journalière est exprimée en mètre cube par jour et elle est exprimée par la relation suivante :

$$Q_m^j = \frac{Dot \times pop}{1000} m^3/j$$

Q_m^j : Débit moyen journalier en m^3/j ;

Dot : Dotation unitaire en l/j/hab. ;

pop : Nombre de consommateurs en nombre d'habitants.

Compte tenu du développement urbanistique local, du degré du niveau de vie, du confort et de l'hétérogénéité de l'agglomération de la cité de BEN ACHOUR, il est impératif de dresser un bilan en fonction des différentes catégories des besoins :

 **Consommation domestique pour les différents types de consommateurs:**

a\ Consommation moyenne pour la population branchée CD_PB:

Tableau (II.10) : Consommation moyenne actuelle et prévisionnel pour PB.

Année	Horizon									
	Actuel (donnée)			Prévisionnel						
	2010	2015	2018	2020	2025	2030	2035	2040	2045	2050
Population (hab.)	16571	18228	19322	19243	19895	20307	20561	20716	20810	20867
Dotation (l/j/hab.)	112	119	122.2	126	140	154	168	182	204	224
$Q_m^j (m^3/j)$	1856,0	2169,13	2361,2	2424,6	2785,30	3127,3	3454,24	3770,31	4245,24	4674,21

b\ Consommation moyenne pour la population non branchée CD_PNB:

Tableau (II.11) : Consommation moyenne actuelle et prévisionnel pour PNB.

Année	Horizon									
	Actuel (donnée)			Prévisionnel						
	2010	2015	2018	2020	2025	2030	2035	2040	2045	2050
Population (hab.)	1124	1237	1311	1306	1350	1378	1395	1406	1412	1416
Dotation (l/j/hab.)	30	30	30	30	30	30	30	30	30	30
$Q_m^j (m^3/j)$	33.72	33.11	39.33	39.18	40.50	41.34	41.85	42.18	42.36	42.48

 **Consommation des équipements collectifs :**

Tableau (II.12) : Consommation des équipements socio-éducatifs et administratifs.

Catégories de consommateurs	Type de besoin	Equipements	Unité de base	Nombres	Dotation (l/j/hab.)	$Q_m^j (m^3/j)$
Equipement collectifs	Scolaires	Primaire 1	élève	983	10	9.83
		Primaire 2	élève	760	10	7.60
		Primaire 3	élève	350	10	3.50
		Ecole handicapé	élève	200	10	2.00
	Administratifs	Annexe APC	m ²	200	5	1.00
		Annexe Poste	m ²	400	5	2.00
	Socio-culturels	Mosquée 1	fidèle	1000	10	10.00
		Mosquée 2	fidèle	500	10	5.00
		Mosquée 3	fidèle	350	10	3.50
		Mosquée 4	fidèle	500	10	5.00

Après une étude détaillée des différents besoins en eau, nous dressons dans la suite un tableau récapitulatif des différentes catégories de consommations afin que nous puissions évaluer la consommation moyenne journalière :

Tableau (II.13) : Besoins en eau potables de la cité BEN ACHOUR à l'état actuel.

Catégories de besoin	Domestique		Scolaire	Administratifs	Socio-culturels	Total
	CD_PB	CD_PNB				
$Q_m^j (m^3/j)$	2361.15	39.33	22.93	3.00	23.00	2449.41

Tableau (II.14) : Récapitulatif de la consommation en eau pour la période 2010-2018.

Année	2010	2015	2018
Consommation (m ³ /j)			
CD_PB	1855,95	2168,13	2361,15
CD_PNB	33,72	33,11	39,33
C Equipements	48,93	48,93	48,93
C Total	1938,60	2251,17	2449,41

Tableau (II.15) : Récapitulatif de la consommation en eau pour la période 2020-2050.

Année	2020	2025	2030	2035	2040	2045	2050
Consommation (m ³ /j)							
CD_PB	2424,62	2785,3	3127,27	3454,24	3770,31	4245,24	4674,21
CD_PNB	39,18	40,50	41,34	41,85	42,18	42,36	42,48
C_Equipements	48,93	48,93	48,93	48,93	48,93	48,93	48,93
C_total	2512,73	2874,73	3217,54	3545,02	3861,42	4336,53	4765,62

II.2.4. Débit maximal journalier Q_{max}^j :

Le débit maximal journalier noté Q_{max}^j est défini comme étant le débit d'une journée de l'année où la consommation est maximale. [10]

$$Q_{max}^j = \frac{Q_{moy}^j}{R} \text{ en } (m^3/j)$$

Q_{max}^j : Débit maximal journalier en (m³/j) ;

Q_{moy}^j : Débit moyen journalier en (m³/j) ;

R : Rendement.

a) Débit maximal journalier de distribution :

$$Q_{max}^j(\text{dis}) = \frac{Q_{moy}^j}{R_d} m^3/j$$

R_d : Rendement de distribution fixé selon le Plan National de l'Eau de 2010 :

Tableau (II.16): Evolution du rendement de distribution. (Source PNE).

Année	2010	2015	2020	2025	2030	2035	2040	2045	2050
$R_d(\%)$	55	55	60	65	70	75	80	85	90

II.2.5. Débit de pointe journalier Q_p^j :

Le débit journalier de pointe noté Q_p^j sera obtenu en affectant à la demande de base un coefficient de pointe journalière K_p^j et en tenant compte du rendement du système global de distribution d'eau. Et il est exprimé par la formule suivante :

$$Q_p^j = K_p^j \times Q_{max}^j \text{ en } (m^3/j)$$

Q_p^j : Débit de pointe journalière en (m³/j) ;

K_p^j : Coefficient de pointe journalière $1,05 \leq k_p^j \leq 1,15$;

Dans une première approximation nous choisissons la moyenne $k_p^j \approx 1.1$

II.2.6. Débit de pointe horaire Q_p^h :

Généralement on détermine les débits horaires en fonction du développement, des habitudes de la population et du régime de consommation probable.

II.2.6.1. Débit moyen horaire $Q_{moy p}^h$:

Le débit moyen horaire est donné par la relation suivante :

$$Q_{moy}^h = \frac{Q_{max}^j}{24} \text{ exprimé}(m^3/h)$$

Q_{moy}^h : Débit moyen horaire en (m^3/h) ;

Q_{max}^j : Débit maximal journalier en (m^3/j) ;

II.2.6.2. Débit de pointe horaire Q_p^h :

Ce débit noté Q_p^h joue un rôle très important dans les différents calculs de réseaux de distribution et également dans le dimensionnement des réservoirs, il est déterminé par la relation suivante :

$$Q_p^h = K_p^h \times Q_{moy p}^h \text{ en } (m^3/h)$$

Q_p^h : Débit de pointe horaire en (m^3/h) ;

$Q_{moy p}^h$: Débit moyen horaire en (m^3/h) ;

K_p^h : Coefficient de pointe horaire.

Le coefficient K_p^h représente l'augmentation de la consommation horaire pour la journée, il est estimé par la formule Française dite du « Génie Rural » :

$$k_p^h = 1,5 + \frac{2,5}{\sqrt{Q_{moy}^h}}$$

avec:

Q_{moy}^h exprimé en (m^3/h)

et $1,5 \leq k_p^h \leq 3,0$

Tableau (II.17) : Résultats de calculs des différents ratios.

Année	Q_{moy}^j	R_d	Q_{max}^j (dis)	Q_p^j (dis)	$Q_{moy p}^h$	k_p^h	Q_p^h

	(m^3/j)		(m^3/j)	(m^3/j)	(m^3/h)		(m^3/h)
2020	2512,73	0,60	4187,88	4606,67	191,94	1,74	334,81
2025	2874,73	0,65	4422,66	4864,92	202,71	1,73	350,36
2030	3217,54	0,70	4596,48	5056,13	210,67	1,72	361,50
2035	3545,02	0,75	4726,69	5199,36	216,64	1,71	369,52
2040	3861,42	0,80	4826,77	5309,45	221,23	1,70	375,44
2045	4336,53	0,85	5101,80	5611,98	233,83	1,69	394,24
2050	4765,62	0,90	5295,13	5824,64	242,69	1,68	407,10

L'accroissement de la population et des besoins sont représentés sur le graphe ci-dessous

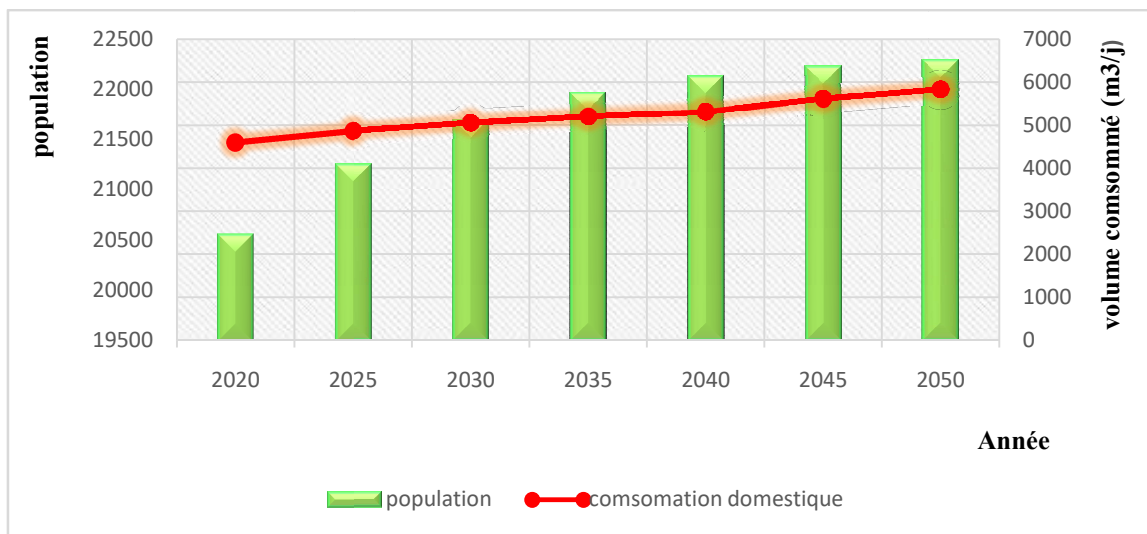


Figure (II.5) : Evolution de la consommation journalière et de la population.

II.3. Situation de l'état actuel de l'alimentation en eau potable :

II.3.1. Sources de production en eau potable de la cité de BEN ACHOUR:

L'alimentation de la cité de BENACHOUR est assurée par deux points de production :

- **A partir des baches au sol de la station de pompage 4 x 5000 m³ :**

La station de pompage implantée à l'intérieur du site est dotée de baches au sol 4 x 5000 m³. Elle est prévue pour alimenter le réservoir principal de stockage de la zone haute et les points d'injection pour la desserte de la zone basse. Le débit d'amené par refoulement par une conduite en PVC de diamètre Ø250 mm. au réservoir RV1000 m³ de BENACHOUR est de 122.40 m³/h soit 34 l/s

- **A partir du réseau de distribution de BLIDA par piquage zone basse (étage E) :**

La partie basse de la cité de BENACHOUR, située à proximité du réseau de BILDA est raccordée, directement, sur deux conduites en Acier de diamètre Ø 200 mm avec un débit de 31,4 l/s. L'eau arrive, par gravité, jusqu'aux points limites de distribution. [4]

II.3.2. Bilan production– besoins :

Tableau (II.18) : Bilan production - besoin.

Horizon	Production	Besoin en eau	Excès	Déficit
	m ³ /j	m ³ /j	m ³ /j	m ³ /j
2020	8363,52	4606,67	3756,85	----
2025	8363,52	4864,93	3498,59	----
2030	8363,52	5056,13	3307,39	----
2035	8363,52	5199,36	3164,16	----
2040	8363,52	5309,45	3054,07	----
2045	8363,52	5611,98	2751,54	----
2050	8363,52	5824,65	2538,87	----

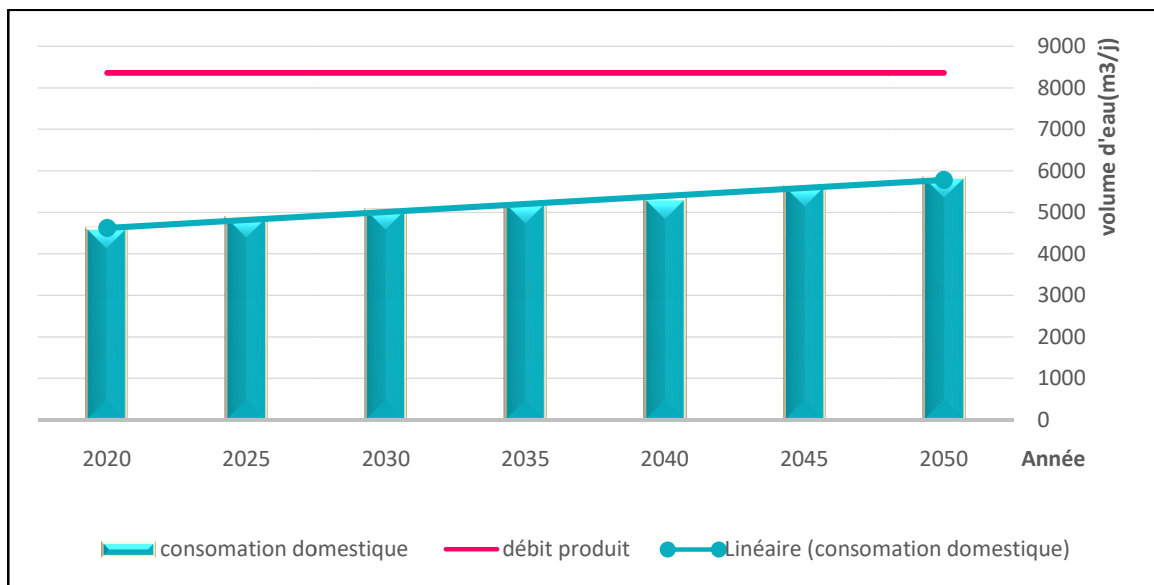


Figure (II.6) : Bilan production-consommation aux différents horizons.

Interprétation :

Nous observons, à travers les résultats du graphe ci-dessus que les volumes d'eau produits seront suffisants aux différents horizons avec un excédent assez important en particulier à l'état actuel. Cet état de fait, relevé par notre diagnostic, constitue en soi un élément de dysfonctionnement dans le sens où une surestimation des débits de production entraîne un surdimensionnement du réseau de distribution y compris sur les ouvrages de stockages tels que les réservoirs. Il est bien évident que ceci se répercute sur le coût global du projet.

II.4. Structuration du réseau de distribution de la zone d'étude :

Notre zone d'étude est caractérisée par un système d'alimentation assez particulier tel que c'est mentionné dans un premier rapport de diagnostic du réseau d'AEP établi en 2005 par la direction de ressource en eau de Blida (DRE).

Le système d'alimentation tel qu'il existe actuellement se décompose en deux sous-secteurs alimentés chacun d'une manière autonome :

- ✚ Une partie basse alimentée à partir de piquages sur une conduite d'adduction principale du réseau de distribution de BLIDA par l'intermédiaire de deux points d'injection;

✚ Une partie haute alimentée à partir du réservoir principal RV1000 m³.

Il est important de mettre l'accent sur ce caractère d'autonomie de la desserte pour justifier, dans la suite de nos calculs, l'estimation séparée des besoins en eau de chaque zone (zone 1 et zone 2) et par la suite la détermination, lors de la simulation, de la demande aux nœuds de chaque sous réseau de distribution de la zone d'étude.

II.4.1. Estimation de la population spécifique de chaque zone de desserte :

a\ La zone alimenté par le piquage (zone 1 dite zone basse):

Pour l'estimation du nombre de consommateurs de chaque zone nous avons réitéré le même procédé utilisé dans la partie précédente en distinguant les deux catégories de consommateur à savoir la population branchée identifiées par le gestionnaire ADE et la population non branchée non recensée. Cette catégorisation est nécessaire dans le sens où les dotations unitaires sont différentes, sachant que la dotation normalisée affectée à la population non branchée au réseau est de 30 l/j/hab. et celle prévue pour la population branchée est fournie par le PNE. Pour faire simple le principe appliqué dans notre raisonnement est celui qui consiste à majorer la dotation attribuée au consommateur branché par la quantité affectée au consommateur non branché.

✚ Estimation de la population branchée (PB) :

Tableau (II.19) : La population branchée PB de la zone 1 pour la période (2018-2050).

Année	Densité	Surface	Population
	(hab. /ha.)	(ha.)	(hab.)
2018	214,93	23,8355	5123
2020	214,05	23,8355	5102
2025	221,3	23,8355	5275
2030	225,88	23,8355	5384
2035	228,71	23,8355	5451
2040	230,43	23,8355	5492
2045	231,48	23,8355	5517
2050	232,11	23,8355	5532

✚ Estimation de population non branché (PNB) :

Tableau (II.20) : La population non branchée PNB de la zone 1 pour la période (2018-2050).

Année	Densité	Surface	PNB
	(hab. /ha.)	(ha.)	(hab.)

2018	214,93	3,3	709
2020	214,05	3,3	706
2025	221,3	3,3	730
2030	225,88	3,3	745
2035	228,71	3,3	754
2040	230,43	3,3	760
2045	231,48	3,3	764
2050	232,11	3,3	766

 **Estimation de la dotation brute pour la population branchée DOT_PB :**

Tableau (II.21) : La dotation brute pour la population branchée selon le PNE.

Dotation brute selon PNE										
	Données statistique			Données Prévisionnelle						
Horizon	2010	2015	2018	2020	2025	2030	2035	2040	2045	2050
DOT_PB(l/j/hab.)	80	80	83	85	90	100	115	135	160	190

Remarque : Les valeurs en surbrillance sont obtenues par interpolation selon l'algorithme de Neville, par ailleurs la dotation brute pour la population non branchée DOT_PNB est fixé à 30 l/j/hab.

 **Consommation de la population branchée C_PB:**

Tableau (II.22) : Débit moyen journalier de la PB pour la période (2018-2050).

Année	PB	Dot_PB	Q_{moy}^j
	(hab.)	(l/j/hab.)	(m ³ /j)
2018	5123	83	425,209
2020	5102	85	433,670
2025	5275	90	474,750
2030	5384	100	538,400
2035	5451	115	626,865
2040	5492	135	741,420
2045	5517	160	882,720
2050	5532	190	1051,08

• **Consommation de la population non branchée C_PNB:**

Tableau (II.23) : Débit moyen journalier de PNB pour la période (2018-2050).

Année	PNB	Dot_PB	Q_{moy}^j
	(hab.)	(l/j/hab.)	(m ³ /j)

2018	709	30	21,27
2020	706	30	21,18
2025	730	30	21,90
2030	745	30	22,35
2035	755	30	22,65
2040	760	30	22,80
2045	764	30	22,92
2050	766	30	22,98

• **Réévaluation du débit moyen journalier de la population branchée (C_PB):**

Détermination de la dotation nette :

$$\text{Dot_Nette} = \frac{\text{consommation totale} \times 1000}{\text{PB}} \text{ (l/j/hab.)}$$

$$\text{Consommation total} = \text{Cons (PB)} + \text{Cons (PNB)} \text{ en (m}^3\text{/j)}$$

Tableau (II.24) : Débit moyen journalier dans la zone 1 pour la période (2018-2050).

Année	PB	C_PB	C_PNB	C_total	Dot_Nette	Q_{moy}^j
	(hab.)	(m ³ /j)	(m ³ /j)	(m ³ /j)	(l/j/hab.)	(m ³ /j)
2018	5123	425,209	21,27	446,479	87,1518641	446,479
2020	5102	433,67	21,18	454,85	89,1513132	454,850
2025	5275	474,75	21,9	496,65	94,1516588	496,650
2030	5384	538,4	22,35	560,75	104,151189	560,750
2035	5451	626,865	22,65	649,515	119,155201	649,515
2040	5492	741,42	22,8	764,22	139,151493	764,220
2045	5517	882,72	22,92	905,64	164,154432	905,640
2050	5532	1051,08	22,98	1074,06	194,154013	1074,060

✚ **Les ratios caractéristiques du réseau de distribution de la zone 1 :**

Les rendements de distribution selon le PNE :

Tableau (II.25) : Rendement de distribution pour la zone 1 pour la période 2018-2050.

Rendement de distribution R_d selon PNE									
	Données statistique			Données Prévisionnelle					
Horizon	2010	2015	2018	2020	2025	2030	2035	2040	2045
R_d(%)	55	55	58	60	65	70	75	80	85

Remarque : Les valeurs en surbrillance ont été obtenues par interpolation suivant l'algorithme de Neville.

Tableau (II.26) : Les ratios caractéristiques du réseau de distribution de la zone 1.

Année	Q_{moy}^j	R_d	Q_{max}^j	Q_p^j	Q_p^h	k_p^h	Q_p^h
	(m ³ /j)	(%)	(m ³ /j)	(m ³ /j)	(m ³ /h)		(m ³ /h)
2018	446,479	58	769,791379	846,770517	18,6032917	2,07962233	73,3734533
2020	454,850	60	758,083333	833,891667	18,9520833	2,07426392	72,0713082
2025	496,650	65	764,076923	840,484615	20,693750	2,0495667	71,7762200
2030	560,750	70	801,071429	881,178571	23,3645833	2,01720294	74,0631670
2035	649,515	75	866,020000	952,622000	27,0631250	1,98056378	78,6136930
2040	764,220	80	955,275000	1050,802500	31,8425000	1,94303336	85,0726797
2045	905,640	85	1065,45882	1172,004710	37,735000	1,90697509	93,1243243
2050	1074,060	90	1193,40000	1312,740000	44,7525000	1,87370711	102,487095

b\ La zone alimentée à partir du réservoir RV1000 m³ (zone 2 dite zone haute):

• Estimation de la population branchée (PB) :

Tableau (II.27) : Population branché PBde la zone 2 pour la période (2018-2050).

Année	Densité	Surface	PB
	(hab. /ha.)	(ha.)	(hab.)
2018	214,93	69,6973	14980
2020	214,05	69,6973	14919
2025	221,3	69,6973	15424
2030	225,88	69,6973	15743
2035	228,71	69,6973	15940
2040	230,43	69,6973	16060
2045	231,48	69,6973	16134
2050	232,11	69,6973	16177

	Année	Densité	Surface	PNB
		(hab. /ha.)	(ha.)	(hab.)
• Estimation non branchée (PNB) :	2018	214,93	2,8	602
	2020	214,05	2,8	599
	2025	221,30	2,8	619
	2030	225,88	2,8	632
	2035	228,71	2,8	640
	2040	230,43	2,8	645
	2045	231,48	2,8	648
	2050	232,11	2,8	650

de population

Tableau (II.28) : Population non branché de la zone 2 pour la période (2018-2050).

Remarque : La dotation brute est la même que celle affectée à la zone1.

- **La consommation domestique de la population branchée CD_PB :**

Tableau (II.29) : Débit moyen journalier de la PB pour la période (2018-2050).

Année	PB	Dot_PB	Q_{moy}^j
	(hab.)	(l/j/hab.)	(m ³ /j)
2018	14980	83	1243,340
2020	14919	85	1268,115
2025	15424	90	1388,160
2030	15743	100	1574,300
2035	15941	115	1833,215

2040	16060	135	2168,100
2045	16134	160	2581,44
2050	16177	190	3073,63

- **Consommation domestique de la population non branchée CD_PNB :**

Tableau (II.30) : Débit moyen journalier de la PNB pour la période (2018-2050).

Année	PNB (hab.)	Dot_PNB (l/j/hab.)	Q_{moy}^j (m ³ /j)
2018	602	30	18,06
2020	599	30	17,97
2025	620	30	18,60
2030	632	30	18,96
2035	640	30	19,20
2040	645	30	19,35
2045	648	30	19,44
2050	650	30	19,50

- **Débit moyen journalier de la zone 2(zone basse):**

Tableau (II.31) : Débit moyen journalier de la zone 2 pour la période (2018-2050).

PB (hab.)	C_PB (m ³ /h)	C_PNB (m ³ /h)	C_Total (m ³ /j)	Dotation (l/j/hab.)	Q_{moy}^j (m ³ /j)
14980	1243,340	18,06	1261,400	84,2056075	1261,400
14919	1268,115	17,97	1286,085	86,2045043	1286,085
15424	1388,160	18,60	1406,760	91,2059129	1406,760
15743	1574,300	18,96	1593,260	101,204345	1593,260
15941	1833,215	19,20	1852,415	116,204441	1852,415
16060	2168,100	19,35	2187,450	136,204857	2187,450
16134	2581,440	19,44	2600,880	161,204909	2600,880
16177	3073,630	19,50	3093,130	191,205415	3093,130

✚ Ratios caractéristiques du réseau de distribution de la zone 2 :

Tableau (II.32) : Les ratios caractéristiques du réseau de distribution de la zone 2.

Année	Q_{moy}^j	R_d	Q_{max}^j	Q_p^j	Q_{moy}^h	k_p^h	Q_p^h
	(m ³ /h)	(%)	(m ³ /h)	(m ³ /h)	(m ³ /h)		(m ³ /h)
2018	1261,4	58	2174,82759	2392,31034	52,5583333	1,84484125	183,893030
2020	1286,085	60	2143,47500	2357,82250	53,5868750	1,84151579	180,915310
2025	1406,76	65	2164,24615	2380,67077	58,6150000	1,82653943	181,182880
2030	1593,26	70	2276,08571	2503,69429	66,3858333	1,80683317	188,489910
2035	1852,415	75	2469,88667	2716,87533	77,1839583	1,78456173	202,017990
2040	2187,45	80	2734,31250	3007,74375	91,1437500	1,76186446	220,801530
2045	2600,88	85	3059,85882	3365,84471	108,370000	1,74015159	244,045000
2050	3093,13	90	3436,81111	3780,49222	128,880417	1,72021482	270,969110

Conclusion :

Dans ce chapitre, nous avons déterminé l'évolution de la population future qui tend vers la saturation en utilisant le modèle logistique de Verhulst, ce qui nous a permis de calculer les besoins domestiques selon l'horizon considérés. Par contre les besoins affectés aux différents équipements collectifs, sont supposés, dans le contexte de notre zone étude, constants en raison de l'absence du POS (plan d'occupation de sol). Par la suite nous avons calculé le débit de pointe journalier pour la desserte des différents secteurs.

L'estimation de la consommation a été effectuée par secteur : deux zones de desserte ont été considérées distinctement sur le réseau de distribution global de la cité de Ben Achour : une première zone basse desservie par piquage sur la conduite d'adduction principale du réseau de distribution de la ville de Blida et une deuxième zone haute desservie à partir du réservoir principal RV1000 m³.

Il faut noter que cette estimation a été appliquée sur la base de plusieurs hypothèses, elle tient compte entre autre :

- De la consommation actuelle de la population branchée définie à partir des dotations prescrites par le P.N.E. Cette consommation est à la base du calcul à laquelle sera ajoutée la consommation des équipements collectifs ;
- De la population non abonnée qualifiée de non branchée au réseau de distribution. Cette catégorie de population a été estimée à partir de la surface occupée affectée aux zones précaires.
- D'une augmentation de la population d'ici 2050 en tenant compte de l'accroissement de la population au cours du temps et des différents projets socio-économique prévus pour la cité de Ben Achour.

Chapitre III : Descriptif de l'état actuel du réseau de distribution

Introduction :

Dans ce chapitre nous allons décrire l'état actuel des différents ouvrages hydraulique du réseau de distribution d'AEP de la zone d'étude pour établir un diagnostic assez précis mettant en évidence les dysfonctionnements notables de ce dernier et par la suite apporté des corrections au niveau du réseau lui permettant de bien fonctionner.

III.1.Descriptif du réseau de distribution en eau potable :

III.1.1 .Descriptif des Ressources disponibles ou de production :

L'alimentation combinée en eau potable de la population de la cité de Ben Achour s'effectue, actuellement, comme c'est déjà mentionné dans le précédent chapitre, à partir de deux points :

- 1- Etage E du réseau de distribution de Blida par deux points d'injection par piquage sur la conduite d'adduction ;
- 2- Station de pompage dotée de quatre bâches au sol de capacité de 5000 m³ chacune ;[4]

III.1.2.Descriptif des ouvrages et installations du réseau :

Le réseau de distribution de la zone d'étude est équipé de différents ouvrages et installations. Il est composé essentiellement de :

1. Réservoir de stockage d'une capacité RV1000 m³ prévu pour la desserte d'un secteur de la cité de Ben Achour (étage haute altitude) ;
2. Station de pompage principale au niveau des 4 x 5000 m³ de côte CTN = 264.00 d'un débit horaire de fonctionnement de 122.40 m³/h soit 34 l/s fournissant une HMT de 145 m – le nombre de pompe mise en service est de deux pompes de même caractéristiques.
3. Station de pompage secondaire sur l'oued BENIAZZA avec une côte CTN = 273.20 m.[4]

III.1.3.Descriptif des conduites du réseau de distribution :

Du plan de recollement que le bureau d'études a établi, il ressort que l'alimentation de Ben Achour, est subdivisée comme suit :

- a- Le réseau de la partie base desservi à partir du réseau de BLIDA par injection à partir del'étageE, (le réseau est en Amiante ciment) ;
- b- Le centre est desservi, directement, de la station de pompage secondaire de BENIAZZA, (lesconduites duréseau sont en acier galvanisé) ;
- c- Le réseau de la partie haute est desservi à partir de la citerne d'eau implantée près du réservoir RV1000 m³, (les conduites de cette partie du réseau sont aussi en acier galvanisé) ;
- d- Le secteur de HMALIT et la zone située entre les 4x5000 m³ et l'oued de Ben Achour sont desservis à partir du réservoir de 1000 m³ existant, les canalisations du réseau sont en PVC ; [4]

Chapitre III : Descriptif de l'état actuel du réseau de distribution

III.1.4.Descriptif du réseau d'adduction actuel :

A l'état actuel il existe deux conduites d'adduction par refoulement :

- 1- La première conduite considérée comme principale faite en PVC et de diamètre $\varnothing 250$ mm, est destinée à véhiculer l'eau pompée de la station de Ben Achour, située au niveau des réservoirs $4 \times 5000 \text{ m}^3$, jusqu'au réservoir $\text{RV}1000 \text{ m}^3$.
- 2- La deuxième conduite vétuste faite en acier galvanisé et de diamètre $\varnothing 102/114$ mm, est destinée à véhiculer l'eau pompée par captage sur l'oued BENIAZZA pour renforcer l'alimentation du réservoir $\text{RV}1000 \text{ m}^3$.

Ces deux adductions arrivent de deux côtés opposés, par l'Ouest et par l'Est, et convergent vers le même site du réservoir $\text{RV}1000 \text{ m}^3$. [4]

III.1.5.Descriptif des équipements hydrauliques secondaires :

Le réseau de distribution est équipé aussi d'accessoires secondaires :

1. Deux réducteurs de pression, le premier est situé sur le réseau de conduites en amiante ciment, de Ben Achour et le deuxième sur le réseau de HMALIT.
2. Un anti bélier de 1500 litres est installé au niveau de la station de pompage principale $4 \times 5000 \text{ m}^3$. [4]



Figure (III.1) : Anti bélier de 1500 litres.

Chapitre III : Descriptif de l'état actuel du réseau de distribution

III.2 Etat de lieux du réseau de distribution en eau potable :

III.2.1. Description des ouvrages hydrauliques :

III.2.1.1 Station de pompage avec baches de reprise 4×5000 m³ :

La station de pompage est composée de quatre baches de reprise au sol de volume 5000 m³ chacune, alimentée à partir de la station de production de Béni Tamou par l'intermédiaire de deux conduites de distribution en acier de diamètre Ø600 mm.

La station de pompage a été conçue et mise en place pour desservir à la fois :

- Le réseau de Blida partie est, gravitairement ;
- Le réseau du secteur de Ben Achour, via la station de pompage SP ; par des conduites de refoulement vers le réservoir de RV1000 m³ qui dessert ensuite gravitairement la cite Ben Achour. [4]

Tableau (III.1) : Caractéristiques des baches de reprise au sol 4×5000 m³.

CTN	270.00 m
CR	269.55 m
CTP	276.00 m
volume unitaire V_U	5000 m ³
Volume total V_T	20 000 m ³



Figure (III.2) : Photo de la vue extérieure de réservoir 4×5000 m³.



Figure (III.3) : Vue extérieure de la conduite d'arrivée de la station de Béni Tamou.

III.2.1.2 Réservoir de stockage de RV1000 m³ de l'étage A :

Quasiment, l'implantation du réservoir de stockage RV1000 m³ au point le plus haut de la cité, est prévu pour assurer une distribution gravitaire de la partie haute de la cité de Ben Achour. Il se trouve que, d'après les résultats de l'enquête menée sur le terrain, ce réservoir ne dessert actuellement que le secteur de HMALITE dont la structure du réseau est composée uniquement de conduites en PVC.[4]

Tableau (III.2) : Caractéristiques du réservoir de stockage de RV1000 m³.

CTN	384.20 m
CR	379.76 m
CTP	385.56 m
Hauteur	6.00 m
Volume total	1000 m ³



Figure (III.4) : Vue extérieur de réservoir semi enterré RV1000 m³.

III-2.1.3 Stations de pompage SP :

Le réseau de notre zone d'étude est doté de deux stations de pompage :

- 1- La première station principale de pompage, est implantée à l'intérieure de la station de pompage avec bâches de reprise 4 x 5000 m³. Elle est équipée de deux pompes de caractéristique (Débit de pompage 122 m³/h et HMT de 145 m), l'une des pompes est mise en marche et l'autre de secours à l'arrêt. Le temps de pompage est fixé à 20 heures sur 24 heures.

La station est équipée d'une armoire de commande et d'un anti-bélier de capacité 1500 litres situé à l'extérieur, raccordé à la conduite de refoulement pour prévenir les dommages de surpression ou dépression occasionnés par le phénomène de coup de Bélier.

Cette station de pompage alimente le réservoir RV1000 m³ à partir des bâches de reprise par refoulement par une conduite Ø250 mm en PVC.

L'architecture de la structure de la station de pompage est indiquée sur les plans à l'échelle sur les figures ci-dessous : [4]

Chapitre III : Descriptif de l'état actuel du réseau de distribution

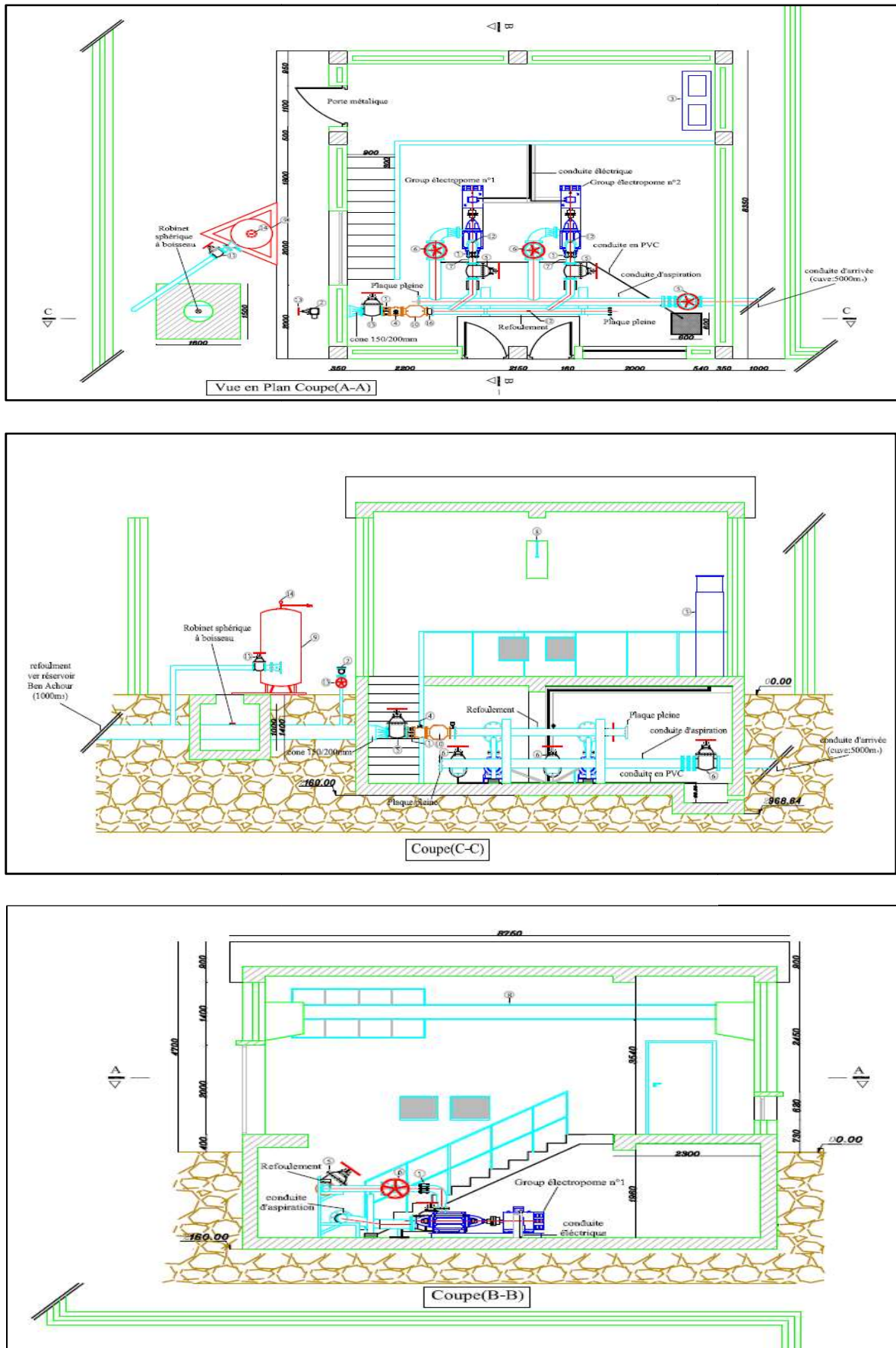


Figure (III.5) : Plan d'architecture de la station de pompage(Source : DRE).



Figure (III.6) : Vue intérieure des éléments de la station de pompage.

- 2- La deuxième station de pompage secondaire est implantée sur la rive gauche de l'oued de BENIAZZA, elle refoule les eaux captées de l'oued de BENIAZZA vers la citerne de volume 1000 litres, par une conduite en acier galvanisé de diamètre $\varnothing 102/114$. Cette citerne est installée à proximité du réservoir RV1000 m³. Par contre l'eau transite vers la station de pompage par gravité dans une conduite $\varnothing 90$ en acier. [4]

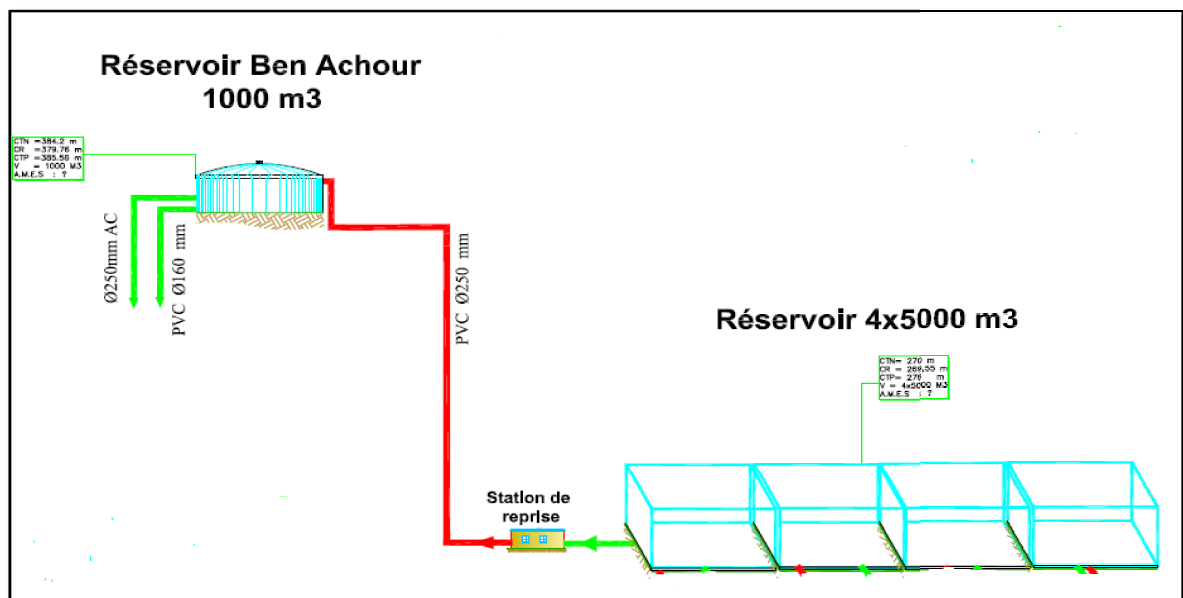


Figure (III.7) : Schéma synoptique du système de refoulement entre la station de pompage et le réservoir de stockage RV1000 m³ (source : subdivision de ressource hydraulique).

Chapitre III : Descriptif de l'état actuel du réseau de distribution

III.3. Diagnostic des conduites du réseau de distribution :

III.3.1. Age des canalisations du réseau de distribution de la cité Ben Achour :

Le vieillissement des conduites et de leurs accessoires est, par nature, inéluctable : les matériaux se dégradent ou se fragilisent au cours du temps.

Il s'avère pour les matériaux rencontrés sur les réseaux d'eau potable tels que le PVC, AG, AC, difficile de donner la durée de vie étant donné que celle-ci soit conditionnée par plusieurs facteurs tel que l'environnement, la déformation des terrains.

En revanche il est possible d'estimer l'âge du réseau compte tenu des matériaux constituant les canalisations du fait que certains matériaux ont été retirés de la nomenclature normalisée du fait qu'ils ne répondent plus aux nouvelles normes proposées dans la nouvelle nomenclature les réseaux actuels d'eau potable.

Tableau (III.3) : Linéaire du réseau de distribution par diamètre et par type de conduite.

Ø	AC	PVC	AG	Linéaire Total	Linéaire cumulé	Total
Mm	MI	ml	ml	ml	MI	(%)
63	-----	488	-----	488	488	3,0
90	-----	530	-----	530	1018	3,2
100	-----	-----	791	791	1809	5,0
110	-----	-----	542	542	2351	3,3
125	1735	-----	-----	1735	4086	10,8
150	3344	-----	-----	3344	7430	21,0
160	-----	1428	1506	2934	10364	18,0
200	3794	1304	-----	5098	15462	32,0
250	-----	602	-----	602	16064	3,7
Total	8873	4352	2839	16064		100
Total	55(%)	27(%)	18(%)	100(%)		

Le réseau de distribution d'eau potable de la cité de Ben Achour est composé d'un linéaire global de 16064 m. Une bonne moitié de ses canalisations sont vétustes dépassant probablement les trente ans voir plus, du fait de l'existence de certains matériaux tel que l'amiante ciment qui a été proscrit dans les nouvelles nomenclatures pour des raisons sanitaires. L'ennui, c'est que nous observons que 55 % de cet ancien réseau est constituée de tuyaux en amiante ciment (AC) ce qui correspond à un total de 8873 ml. L'amiante, que nous savons cancérigène en cas d'inhalation, aggraverait également les risques de maladie en cas d'ingestion. Or l'eau du robinet transite potentiellement par des canalisations en fibrociment, un matériau appelé aussi amiante ciment. Nous imaginons ainsi l'altération des tuyaux, par l'effet d'une érosion mécanique libérant des fibres dans le réseau ce qui demeure un danger potentiel sur la santé des consommateurs.

Chapitre III : Descriptif de l'état actuel du réseau de distribution

III.3.2. Analyse par type de matériaux des conduites :

Le réseau de distribution de Ben Achour est composé essentiellement de trois types de matériau : l'Acier galvanisé AG, l'amiante ciment AC et le PVC.

- 1- Le réseau actuel constitué de conduites en amiante ciment (AC) qui couvre tout le centre de la cité n'est pas opérationnel sauf pour la partie basse qui est alimentée à partir de l'étage « E » de BLIDA par deux points d'injection. Des vannes de sectionnement séparent le réseau en deux parties.
- 2- L'ancien réseau vétuste constitué de conduites en Acier galvanisé (AG) alimente, actuellement, le centre et la partie haute de Ben Achour à partir de la citerne implantée près du réservoir RV1000 m³. Ce même réseau est séparé en deux : le réseau de la partie haute qui est alimenté à partir du réservoir RV1000 m³ et le réseau de la partie du centre-ville qui est alimentée, directement, de la station de pompage se trouvant sur l'oued BENI AZZA.
- 3- Le réseau composé de conduites en PVC couvre la partie Ouest de la cité de Ben Achour et de Hmalit. Il est raccordé au réservoir RV1000 m³ par la conduite de diamètre Ø 160 mm.[4]

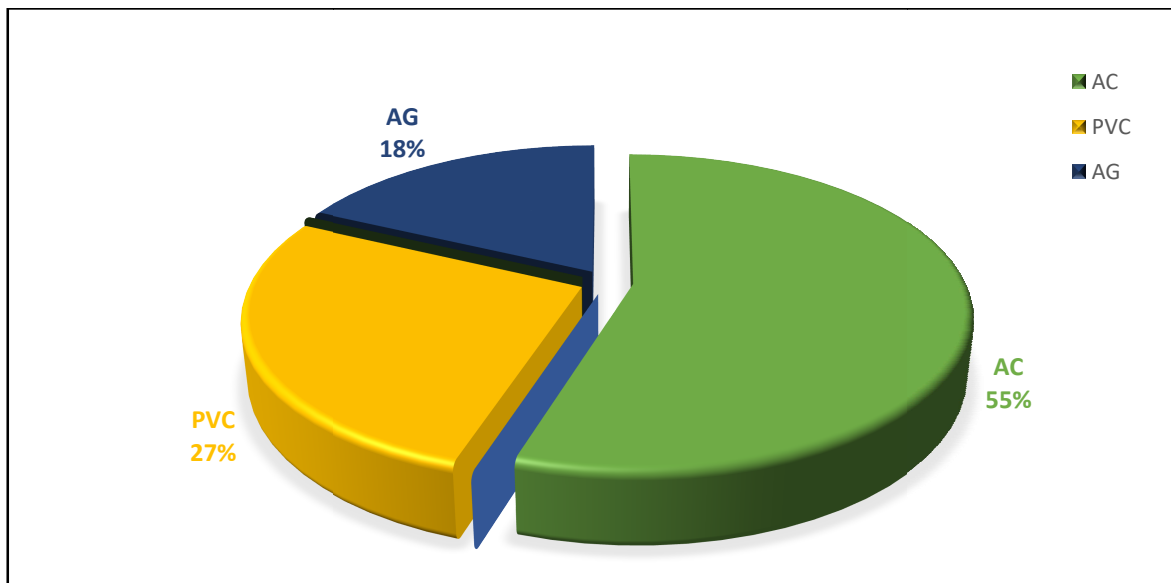


Figure (III.8) : Répartition du linéaire du réseau de distribution par type de conduite.

Le réseau global est constitué de tuyaux en acier équivalent à 18 % du linéaire total et dont la qualité est de pouvoir absorber des efforts très importants sous faible épaisseur (donc faible poids). Ce type de tuyaux présente en contrepartie le défaut d'être très sensibles à la corrosion externe et doit donc être placés sous protection cathodique ce qui occasionne un surcoût d'investissement. De même, tout défaut qui survient lors de la pose de la ligne (l'absence de procédures de mise en œuvre ou l'application non-correcte de ces procédures) peut avoir des conséquences néfastes sur la longévité de l'ouvrage. Aussi cette exigence entraîne-t-elle un surcoût de construction élevé par rapport aux autres matériaux comme la fonte ductile.

Chapitre III : Descriptif de l'état actuel du réseau de distribution

La fonte ductile (FD) présente de par sa constitution et la vaste gamme de revêtements de protection de ses parois de grandes garanties contre la corrosion et sa longévité est bien connue. L'assemblage par emboîtement des tubes est une technique sûre et éprouvée et à la portée d'un cercle plus vaste d'entreprises (de terrassement), ce qui a une répercussion favorable sur son coût de revient. Pour les tuyaux de grande dimension, le poids constitue par contre indéniablement un facteur limitatif de leur emploi en faveur de l'acier puisqu'il est lourd.

C'est ainsi que l'acier est généralement employé pour les lignes de grande dimension de diamètre variant de Ø500 mm à Ø1200 mm, pour le passage en fortes pentes, sur des terrains très accidentés et des zones de haute pression où le choix de l'acier est incontestable, tant sur le plan technique que financier, et la technique du chantier de pose bien adapté. En outre, *la soudabilité* de l'acier permet la réparation de fuites sous pression de service sans devoir pratiquer un arrêt d'eau sur une conduite maîtresse ou une interruption de l'approvisionnement d'un abonné prioritaire. En revanche, les tuyaux en fonte ductile sont particulièrement intéressants pour les diamètres courants diamètres variant de Ø100 mm à Ø300 mm, les tronçons moins accidentés et les lignes droites du tracé où la fonte ductile offre un coût de revient sensiblement inférieur à l'acier.

L'emploi du PVC et du PEHD se limite généralement aux réseaux de distribution locaux.

Nous suggérons, compte tenu de la nocivité des conduites en amiante ciment sur le plan de la santé public, de remplacer ce type de canalisation par d'autres conduites de préférence en PVC ou mieux encore par le P.E.H.D.

III.3.3. Analyse par Diamètre des conduites :

Le réseau de distribution d'eau potable de la cité de Ben Achour est quasiment maillé permettant une alimentation en retour et l'isolement, en cas de nécessité, d'une partie des tronçons du réseau par une simple manœuvre de robinet. Le reste du réseau présente des ramifications permettant d'alimenter les habitations situées aux extrémités. L'ensemble du réseau totalise approximativement un linéaire de (16 km) de diamètres allant de Ø63 mm jusqu'au diamètre Ø250 mm.

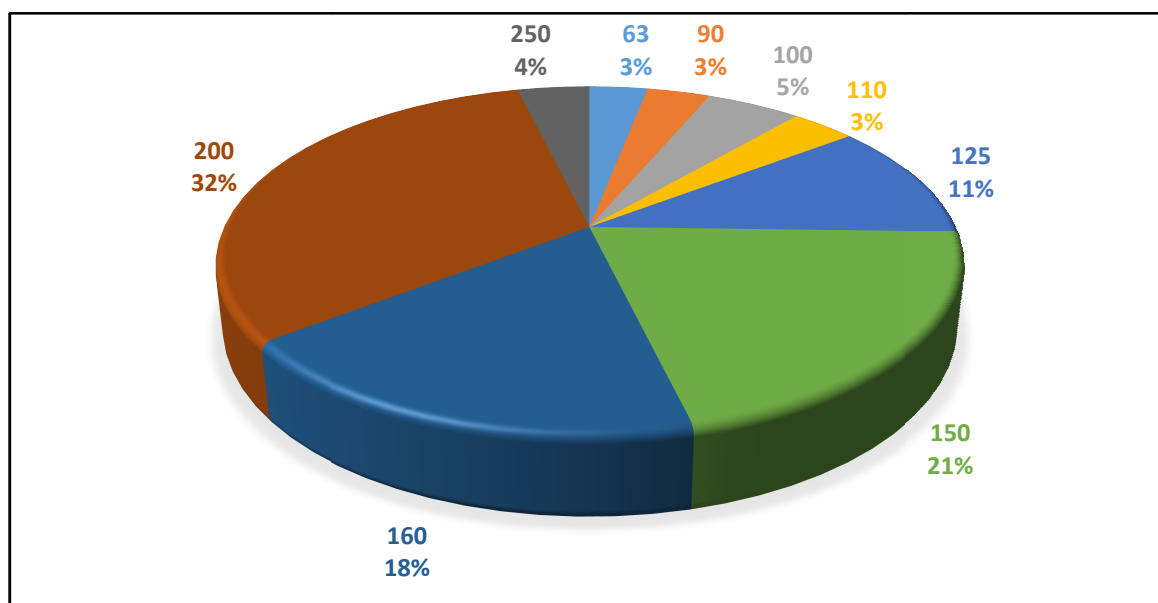


Figure (III.9) : Diamètres de conduites composant le réseau de distribution de Ben Achour.

A travers les résultats de la répartition des diamètres figurant sur le diagramme ci-dessus nous constatons 32% du linéaire totale des conduites correspond à un diamètre de Ø200, ce qui est quelque peu surdimensionné en particulier par rapport à un réseau de distribution. Le surdimensionnement entrainera des vitesses d'écoulement suffisamment faibles induisant ainsi un temps de séjour assez long par rapport à l'activité des agents désinfectant, ce qui est contraire aux recommandations prescrites pour préserver la qualité de l'eau.

III.4. Réducteurs de pression :

Deux réducteurs de pression sont installés dans le réseau et dont le rôle est de ramener les pressions maximales de service PMS aux valeurs normalisées et éviter ainsi des dommages aux conduites :

- 1- Le premier réducteur de type BAYARD de caractéristique (1 à 4 bars) est situé sur la conduite en amiante ciment de diamètre Ø150 mm. Son rôle est de réduire les fortes pressions de l'étage inférieur. Nous relevons à travers notre diagnostic l'absence de vannes à l'amont et à l'aval du réducteur ainsi que l'absence de by-pass.
- 2- Le deuxième réducteur de même type et de même caractéristique est situé sur la conduite en PVC qui dessert en eau la zone de Hamalit. [4]

III.5. Diagnostic du réservoir de stockage RV1000 m³ :

Avant d'être distribuée l'eau est stockée dans des réservoirs. Ces derniers contribuent à améliorer les conditions de distribution de l'eau et à en sécuriser l'alimentation. Ils permettent de « lisser » les points de la demande en eau au cours de la journée. [11]

Dans notre zone d'étude précisément dans la partie haute, l'alimentation en eau potable est assurée à partir d'un réservoir semi enterré RV1000 m³.

Chapitre III : Descriptif de l'état actuel du réseau de distribution

III.5.1. Fonctions d'un réservoir de stockage :

Les réservoirs de stockage ont des fonctions techniques et économiques :

- Comme fonctions techniques ils assurent :
 - Autant que réservoirs tampon, la régulation entre la production (stockage de l'excédent de production) et la consommation (apport du complément de la demande) ;
 - la sécurité d'approvisionnement, dans l'éventualité d'un incident mettant hors fonctionnement les équipements du réseau ;
 - la mise en pression et régulation de pression, sachant que la charge hydraulique au réservoir conditionne et stabilise le niveau piézométrique en distribution ;
 - la simplification de l'exploitation : sa présence permet l'arrêt momentané des équipements de production, de pompage et du réseau pour réparations et maintenance.
 - Un temps de contact avec un agent désinfectant tel que le chlorite pour la potabilisation de l'eau de consommation.
- Comme fonctions économiques ils permettent :
 - La réduction des investissements sur les ouvrages de production ;
 - La réduction des investissements sur les ouvrages de distribution ;
 - La réduction dépenses d'énergie, du fait de l'économie réalisée sur le temps de pompage.

III.5.2. Classification des réservoirs :

Les réservoirs se distinguent en fonction :

- **De leur position par rapport au sol :**
 - Réservoir enterré.
 - Réservoir semi-enterré.
 - Réservoir au sol.
 - Réservoir surélevé
- **Des matériaux employés :**
 - Réservoir en béton armé.
 - Réservoir métallique.
 - Réservoir maçonnerie.
- **De leur mode de construction :**
 - Sur site ou en usines (réservoir préfabriqué).
- **De leur forme :**
 - Cylindrique.
 - Conique.
 - Sphérique.
- **De leur fonction :**
 - Stockage ;
 - Reprise pour hauteur de refoulement important ;
 - Brise charge pour distribution étagé.[12]

Chapitre III : Descriptif de l'état actuel du réseau de distribution

III.5.3. Etat descriptif du réservoir existant RV1000 m³ :

Le réservoir RV1000m³ sert à alimenter la partie haute de la zone d'étude dont l'agglomération est du type semi urbaine. Selon les informations recueillies sur terrain auprès d'un des agents de l'organisme gestionnaire le temps de pompage est fixé à **20h/24h**. Ce qui nous a semblé à priori excessif compte tenu de la dimension de l'agglomération desservie.

• Calcul de capacité utile Cu du réservoir à l'état actuel :

La capacité utile de réservoir est déterminée par la formule suivante :

$$C_u = | +Q \text{ excédent} | + | -Q \text{ déficit} | \text{ en } m^3$$

Tableau (III.4): Calcul analytique du volume du réservoir pour les besoins actuels avec un temps de pompage de 20h/24h.

Temps	Q _{entrant} (m ³ /h)	Coefficient a _i (%)	Q _{sortant} (m ³ /h)	ΣQ _{entrant} (m ³)	ΣQ _{sortant} (m ³)	ΔQ ⁻ (m ³)	ΔQ ⁺ (m ³)
0-1	0,00000	1,50	35,8846551	0,000000	35,8846551	-35,8846551	** **
1-2	0,00000	1,50	35,8846551	0,000000	71,7693102	-71,7693102	** **
2-3	0,00000	1,50	35,8846551	0,000000	107,653965	-107,653965	** **
3-4	0,00000	1,50	35,8846551	0,000000	143,53862	-143,53862	** **
4-5	119,615517	2,50	59,8077585	119,615517	203,346379	-83,7308619	** **
5-6	119,615517	3,50	83,7308619	239,231034	287,077241	-47,8462068	** **
6-7	119,615517	4,50	107,653965	358,846551	394,731206	-35,8846551	** **
7-8	119,615517	5,50	131,577069	478,462068	526,308275	-47,8462068	** **
8-9	119,615517	6,25	149,519396	598,077585	675,827671	-77,7500861	** **
9-10	119,615517	6,25	149,519396	717,693102	825,347067	-107,653965	** **
10-11	119,615517	6,25	149,519396	837,308619	974,866464	-137,557845	** **
11-12	119,615517	6,25	149,519396	956,924136	1124,38586	-167,461724	** **
12_13	119,615517	5,00	119,615517	1076,53965	1244,00138	-167,461724	** **
13_14	119,615517	5,00	119,615517	1196,15517	1363,61689	-167,461724	** **
14_15	119,615517	5,50	131,577069	1315,77069	1495,19396	-179,423276	** **
15_16	119,615517	6	143,53862	1435,3862	1638,73258	-203,346379	** **
16_17	119,615517	6	143,53862	1555,00172	1782,2712	-227,269482	** **
17_18	119,615517	5,5	131,577069	1674,61724	1913,84827	-239,231034	** **
18_19	119,615517	5	119,615517	1794,23276	2033,46379	-239,231034	** **
19_20	119,615517	4,5	107,653965	1913,84827	2141,11775	-227,269482	** **
20_21	119,615517	4	95,6924136	2033,46379	2236,81017	-203,346379	** **

Chapitre III : Descriptif de l'état actuel du réseau de distribution

21_22	119,615517	3	71,7693102	2153,07931	2308,57948	-155,500172	** . **
22_23	119,615517	2	47,8462068	2272,69482	2356,42568	-83,7308619	** . **
23_24	119,615517	1,5	35,8846551	2392,31034	2392,31034	0,000000	** . **

$$C_u = |-239,23| + |0,00| = 239,23 \text{ m}^3,$$

La réserve d'incendie Q_{inc} est fixée à 120 m^3 pour une durée de 2 heures,

$$\text{Soit } v_T = 239,23 + 120 = 359,23 \approx 360 \text{ m}^3.$$

Tableau (III.5): Calcul analytique du volume du réservoir pour les besoins futurs avec un temps de pompage de 20h/24h.

Temps	$Q_{entrant}$ (m^3/h)	Coefficient $a_i(\%)$	$Q_{sortant}$ (m^3)	$\Sigma Q_{entrant}$ (m^3)	$\Sigma Q_{sortant}$ (m^3)	ΔQ^- (m^3)	ΔQ^+ (m^3)
0-1	0,00	1.50	56,70735	0,00	56,71	-56,71	** . **
1_2	0,00	1.50	56,70735	0,00	113,4	-113,4	** . **
2_3	0,00	1.50	56,70735	0,00	170,1	-170,1	** . **
3_4	0,00	1.50	56,70735	0,00	226,8	-226,8	** . **
4_5	189,02	2.50	94,51225	189,02	321,3	-132,28	** . **
5_6	189,02	3.50	132,31715	378,04	453,62	-75,58	** . **
6_7	189,02	4.50	170,12205	567,06	623,74	-56,68	** . **
7_8	189,02	5.50	207,92695	756,08	831,66	-75,58	** . **
8_9	189,02	6.25	236,280625	945,1	1067,94	-122,84	** . **
9_10	189,02	6.25	236,280625	1134,12	1304,22	-170,1	** . **
10_11	189,02	6.25	236,280625	1323,14	1540,5	-217,36	** . **
11_12	189,02	6.25	236,280625	1512,16	1776,78	-264,62	** . **
12_13	189,02	5.00	189,0245	1701,18	1965,8	-264,62	** . **
13_14	189,02	5.00	189,0245	1890,2	2154,82	-264,62	** . **
14_15	189,02	5.50	207,92695	2079,22	2362,74	-283,52	** . **
15_16	189,02	6.00	226,8294	2268,24	2589,56	-321,32	** . **
16_17	189,02	6.00	226,8294	2457,26	2816,38	-359,12	** . **
17_18	189,02	5.50	207,92695	2646,28	3005,4	-359,12	** . **
18_19	189,02	5.00	189,0245	2835,3	3194,42	-359,12	** . **
19_20	189,02	4.50	170,12205	3024,32	3364,54	-340,22	** . **
20_21	189,02	4.00	151,2196	3213,34	3515,75	-302,41	** . **

Chapitre III : Descriptif de l'état actuel du réseau de distribution

21_22	189,02	3.00	113,4147	3402,36	3629,16	-226,8	** . **
22_23	189,02	2.00	75,6098	3591,38	3704,76	-113,38	** . **
23_24	189,02	1.50	56,70735	3780,4	3761,46		+18,94

$$C_u = |-359,12| + |18,94| = 378,06 \text{ m}^3,$$

La réserve d'incendie Q_{inc} est fixée à 120 m^3 pour une durée de 2 heures,

$$\text{Soit } v_T = 378,06 + 120 = 498,06 \approx 500 \text{ m}^3.$$

Comme premier constat du pré-diagnostic, que nous avons mené à l'appui des résultats de calcul analytique de la capacité utile, à l'état actuel et futur est le suivant :

Pour un temps de pompage de 20 heures, le volume actuel du réservoir de stockage nous semble surdimensionné avec un excédent d'environ 500 m^3 . Cette anomalie de surdimensionnement était prévisible dans la mesure où le temps de pompage fixé est surestimé par rapport à la dimension de l'agglomération desservie.

A cet effet, pour estimer le temps de pompage le plus approprié, nous avons mené une étude paramétrique de la capacité C_u en fonction du temps de pompage T_p . Les résultats de calcul obtenus sont récapitulés dans tableau suivant :

Tableau (III.6) : Le volume total RV en fonction du temps de pompage.

	T_p (heures)		
	8	10	20
Horizon	Volume total RV (m^3)		
2018	2142	1974	360
2050	3296	3031	500

La courbe de variation du volume du réservoir en fonction du temps de pompage est présentée sur la figure ci-dessous :

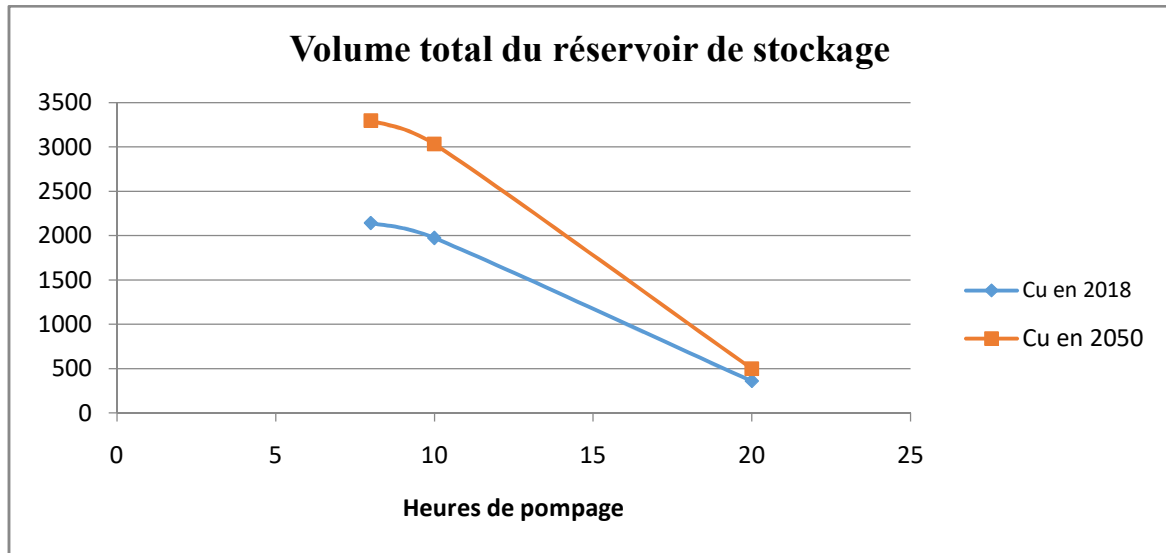


Figure (III.10) : Variation du volume du réservoir à l'horizon actuel et futur.

Interprétation de graphe :

Les courbes de variation du volume total du réservoir projeté révèlent une corrélation entre le temps de pompage et le volume de la cuve du réservoir : sachant que l'accroissement du temps de pompage s'accompagne d'une diminution de la capacité utile de la cuve. Compte tenu des variations observées et à l'appui des courbes de la figure ci-dessus, nous pouvons réduire le temps de pompage à un temps bien inférieur à 20 heures tout en conservant la capacité actuelle de notre réservoir RV1000 m³. Un temps de pompage de 16 :00 h s'avère suffisant pour les besoins actuels, pour les besoins futurs, le temps de pompage peut être ramené à 18 :00 h, ce qui représente une économie d'énergie assez appréciable.

III-5.4. Vérification du temps de contact de l'agent désinfectant :

Dans le processus de potabilisation de l'eau de consommation, les agents désinfectants appliqués pour le traitement de l'eau exigent un temps minimal de contact noté $T_{s,min}$, dans le cas du chlore, ce temps de contact est évalué à 2 heures.

Par ailleurs cet agent désinfectant pour qu'il soit efficace il doit être rémanent c'est à dire subsister en traces résiduelles afin de protéger l'eau des éventuelles pollutions ultérieures.

Pour cela il est impératif de s'assurer que le volume de la cuve du réservoir n'autorise pas un temps de séjour qui provoque la volatilisation du désinfectant. Le temps de volatilisation correspondant noté $T_{volatilisation}$ pour le chlore est de 48 heures.

Tout compte fait et en définitif dans le cas du chlore le temps de séjour doit vérifier la condition suivante :

$$T_{s,min} \leq T_s \leq T_{volatilisation}$$

Le temps de séjour T_s est évalué sur la base d'un débit Q pouvant être le débit de consommation moyen horaire Q_m^h ou le débit de consommation de pointe horaire Q_p^h . Dans notre cas nous avons choisis d'utiliser le débit de pointe horaire qui est de $Q_p^h \approx 100 \text{ m}^3/\text{h}$ pour l'état actuel et de $Q_p^h \approx 160 \text{ m}^3/\text{h}$ pour l'horizon 2050.

Chapitre III : Descriptif de l'état actuel du réseau de distribution

Le temps de séjour T_s est calculé par la formule suivante et doit être supérieur au temps de séjour minimal noté $T_{s,min}$:

$$T_s = \frac{V_t}{Q_p^h} \geq T_{s,min}$$

Les résultats de calcul sont récapitulés dans le tableau suivant :

Tableau (III.7): Vérification du temps de contact et de la durée de l'efficacité pour le chlore.

		Horizon	
		2018	2050
$T_{s,min}$	heure	2,00	2,00
T_s	heure	10,00	6,25
$T_{volatilisation}$	heure	48,00	48,00

A l'issue des résultats de calcul, nous vérifions bien que les temps de contact pour le chlore pour l'état actuel(2018) et futur (2050) sont satisfaisants. Donc nous pouvons maintenir l'usage du réservoir existant RV1000 m³ pour les besoins actuels et futur. La réhabilitation éventuelle du réseau de la cite de Ben Achour ne touchera pas le réservoir, ce qui représente un gain substantiel en terme d'investissement pour la collectivité.

Conclusion :

Dans ce chapitre on a fait un pré- diagnostic détaillé sur le réseau de distribution et les ouvrages de système d'alimentation de notre zone d'étude ; on a trouvé 03 anomalies :

- Plus de la moitié des conduites du réseau en amiante ciment qui demeure un danger potentiel sur la santé des consommateurs.
- Une surdimensionnement au niveau des canalisations (diamètres) et l'ouvrage de stockage.

Pour compléter notre diagnostic nous passons à la phase de simulation et c'est ce que nous allons présenter dans le chapitre suivant.

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

Introduction :

De nos jours, le dimensionnement, la modélisation et la gestion d'un réseau d'AEP nécessite d'utiliser simultanément différents logiciels (**EPANET**, **COVADIS**, **Auto CAD** etc..., dans le but de numériser, contrôler et suivre le comportement d'un système global d'alimentation en eau potable.

L'utilisation conjointe de ces différents logiciels constitue un outil d'aide à la décision permettant de comprendre le fonctionnement du réseau et mettent en évidence les anomalies et les dysfonctionnements pour différentes périodes caractéristiques en situation actuelle et future. [13]

Dans le cas de notre étude de diagnostic les outils exploités mentionnés ci-dessus sont énumérés dans ce qui suit :

IV.1. Présentation des logiciels utilisés :

IV.1.1. *AutoCAD 2013* :

AutoCad, présenté ici dans sa version 2013, est une application universelle de Conception/Dessin Assisté (e) par Ordinateur. Les applications de CAO/DAO sont des outils très puissants. La vitesse et la facilité avec les quelles un dessin peut être préparé et modifié sur un ordinateur présente un immense avantage par rapport au dessin à la main. Avec AutoCAD 2013, il est possible de créer, pour ainsi dire tout type de dessin et l'utiliser comme écran de fond d'un réseau. Pour mieux apprécier les possibilités du logiciel Il est préférable d'avoir de bonnes notions de dessin technique.

Ce logiciel très polyvalent permet d'effectuer la conception de divers éléments et objets en 2D et en 3D. À partir de là, vous pourrez créer vos propres plans de fabrication mais aussi des images réalistes de vos modèles en y appliquant des couleurs et des textures. Il sera également possible d'animer ces objets pour simuler le fonctionnement d'une machine ou effectuer la visite virtuelle d'une maison par exemple.

Le choix de logiciel Autocad facilite la tâche pour la mise à jour du réseau existant en le mettant à l'échelle et suivant les coordonnées réel et aussi pour l'actualisation des données du réseau (longueur et diamètres des canalisations).

Dans le cadre de notre projet d'étude de diagnostic nous avons utilisé l'AutoCAD pour afficher les plans de réseau d'AEP de la cité de Ben Achour établies par le bureau d'étude « **Projethal Consult** » comme écran de fond. [14]

IV.1.2. *COVADIS 2013* :

GEOMEDIA Covadis 13 est un outil de conception adapté aux Projets VRD. C'est l'outil de base pour les bureaux d'études devront concevoir des projets VRD : voiries, assainissement, plateformes, projet linaires, travaux de terrassement etc.

Sa souplesse lui permet en outre de pouvoir traiter toutes les études modélisables par profils en travers (canaux, digues, barrages, voies ferrées, travaux aéroportuaires, tranchées etc.).[15]

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

IV.1.3. COVADIS applicatif d'AutoCad :

COVADIS est un applicatif d'AutoCad. En matière de DAO, l'opérateur dispose donc, dans l'environnement AutoCAD, des fonctionnalités de dessin orienté objet de COVADIS. Le fichier produit est un simple fichier DWG qui peut être exporté vers tous les formats reconnus par AutoCAD, Map, Civil ou par COVADIS (DXF, DWF, LAND XML, PISTE, MACAO, MOSS, etc.).

Avec COVADIS, le dessin et la conception des projets sont encore plus simples et plus rapides. Les nouvelles palettes d'outils, les nouveaux assistants et menus contextuels accélèrent le travail du projeteur en le guidant lors des différentes phases de la conception.

Par ailleurs, ces nouveaux outils sécurisent les études en produisant à chaque étape une modélisation 3D du projet et les listings de calculs. [16]

IV.1.4. EPANET 2.0 :

Le logiciel EPANET est un logiciel de simulation du comportement hydraulique et qualitatif de l'eau dans les réseaux d'eau potable. Un réseau d'eau potable sur ce logiciel se définit par des tuyaux (tronçons), des nœuds (intersection de deux tuyaux et extrémité d'une antenne) mais également d'autres organes (réservoirs, pompes, clapets, différents types de vannes, etc.).

Lors de la simulation dynamique, Epanet calcule le débit transitant dans chaque conduite, la pression au niveau de chaque nœud, le niveau de l'eau dans les réservoirs pour le marnage, et la concentration en substances chimiques dans les différentes parties du réseau. Ce logiciel de simulation est également capable de calculer les temps de séjour et de vérifier la qualité de l'eau à chaque instant. [17]

IV.1.4.1. Objectif du logiciel de simulation EPANET :

L'objectif principal de notre étude de diagnostic vise à déterminer les points de dysfonctionnement du réseau actuel d'eau potable de la cité Ben Achour. Nous passerons en revue dans ce qui suit les différents équipements, avec la question de savoir s'ils remplissent correctement leurs fonctions.

Elles commencent par une campagne de mesures de :

- ❖ Débit et pression en quelques points bien choisis ;
- ❖ Niveau dans les réservoirs ;
- ❖ Estimation des débits de fuite par secteur ;
- ❖ Profils de modulation des consommations domestiques ;
- ❖ Essais de pression sur les bornes à incendie ;
- ❖ Vérification des vannes, des pompes et des régulations ;
- ❖ Evaluation de l'état des canalisations.

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

IV.1.4.2.Principe de calcul du logiciel de simulation EPANET :

Le logiciel se base dans le calcul du réseau maillé sur la méthode de **HARDY-CROSS** qui repose sur deux lois, à savoir la loi des nœuds qui affirme que le débit entrant dans un nœud est quoiqu'il arrive égal au débit sortant de ce nœud quel que soit le nombre d'entrées et de sorties dans ce nœud.

La loi des mailles qui stipule que la somme des pertes de charge est nulle.[17]

IV.1.4.3. Données saisies :

✓ *Longueur des conduites :*

L'unité de longueur utilisée pour les tuyaux est le mètre. La construction du réseau a été facilitée par le fait qu'il nous a été possible d'importer un fichier comme fond d'écran représentant notre réseau. Ainsi, nous avons pu plus facilement représenter le réseau. Ensuite, il a fallu saisir la longueur de chaque tronçon, récupéré depuis un fichier **Auto CAD** qui montre le plan de situation de la zone d'étude.[17]

✓ *Diamètres des conduites :*

Le second paramètre à introduire est le diamètre interne des tuyaux exprimé en mm, Ce paramètre sera saisi dans un premier temps sans précaution car c'est pendant la simulation que nous allons le modifier de telle manière à obtenir des vitesses et des pressions de service raisonnables.[17]

✓ *Rugosité des conduites :*

Puisque nous allons calculer les pertes de charge linéaire à partir de la formule de DARCY-WEISBACH, nous attribuerons un coefficient k qui tient compte de la rugosité intérieure de la paroi de la conduite, de la viscosité relative et du système d'unité utilisé. A titre indicatif ci-après quelques valeurs des rugosités exprimées dans différents systèmes.[17]

Tableau (IV.1) : Coefficients de rugosité pour les tuyaux neufs (Général des eaux, 2009).

Matériel	C_{HW}	K_{DW}	η_{MS}
	universel	Mm	Universel
Fonte revêtue	130-140	0,25	0,0012-0,0015
Béton	120-140	0,30-3,00	0,012-0,017
Fer galvanisé	120	0,15	0,015-0,017
Plastic	140-150	0,0015	0,011-0,015
Acier	140-150	0,03	0,015-0,017
Céramique	110	0,30	0,013-0,015

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

L'insertion des données concernant les conduites se fait conformément à l'éditeur de propriétés illustré sur la figure ci après :

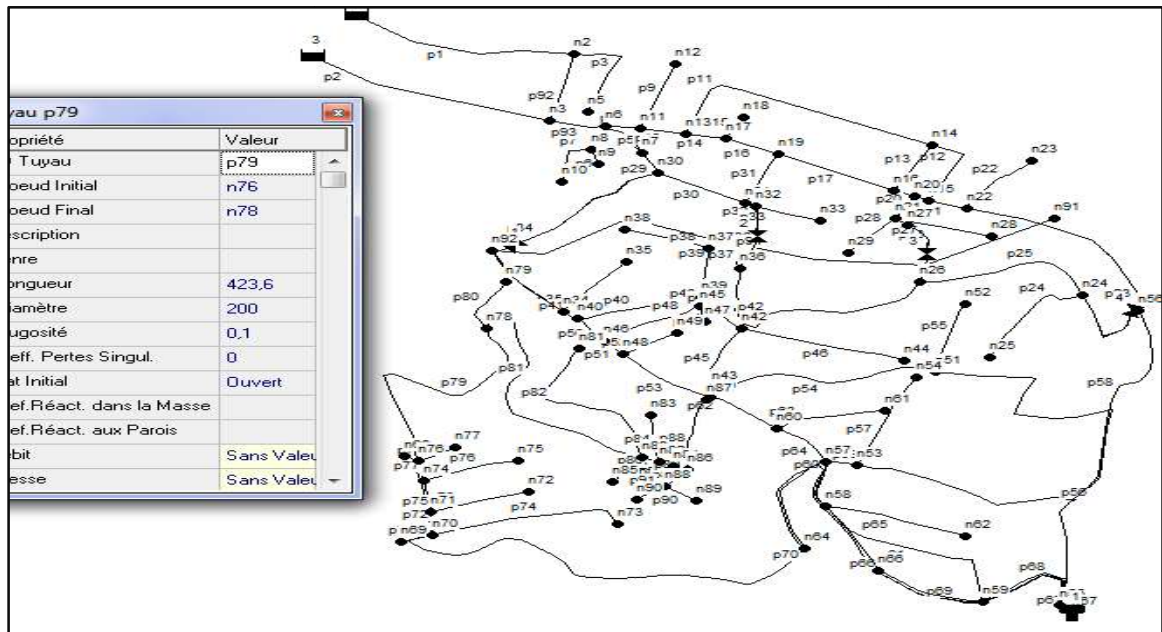


Figure (IV.1):L'éditeur de propriétés des conduites.

En ce qui concerne les nœuds du réseau, les principales données à introduire sont citées comme suit :

✓ *Altitude des nœuds :*

C'est la première caractéristique à saisir pour un nœud, nous avons pu déterminer ces côtes au sol en se basant sur un métafichier de **COVADIS** sur lequel nous avons reporté les relevés topographique mesurés sur le site de la zone d'étude. Son unité est le mètre. [17]

✓ *Demande de base des nœuds :*

Paramètre propre aux nœuds : il s'agit d'insérer la demande en eau dans chacun d'eux en l/s.[17]

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

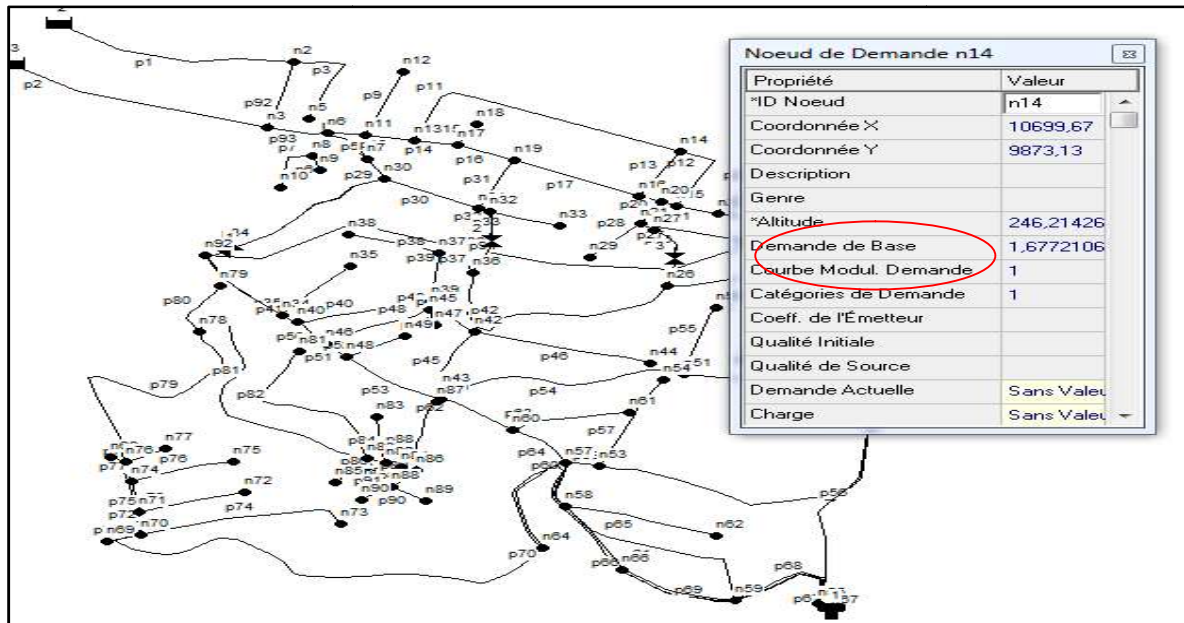


Figure (IV.2) : L'éditeur de propriétés des nœuds.

✓ La courbe de modulation :

Chaque zone alimentée sera caractérisée, selon la dimension de son agglomération, par une courbe de consommation dite courbe de modulation, c'est pourquoi, dans le cas de notre simulation nous avons créé deux courbes de modulation que nous avons affectée à chaque zone, zone haute et zone basse. Pour créer la courbe de modulation, nous la sélectionnons dans le navigateur, puis nous introduisons les coefficients multiplicateurs pour chaque heure sur une période de 24 heures. [17]

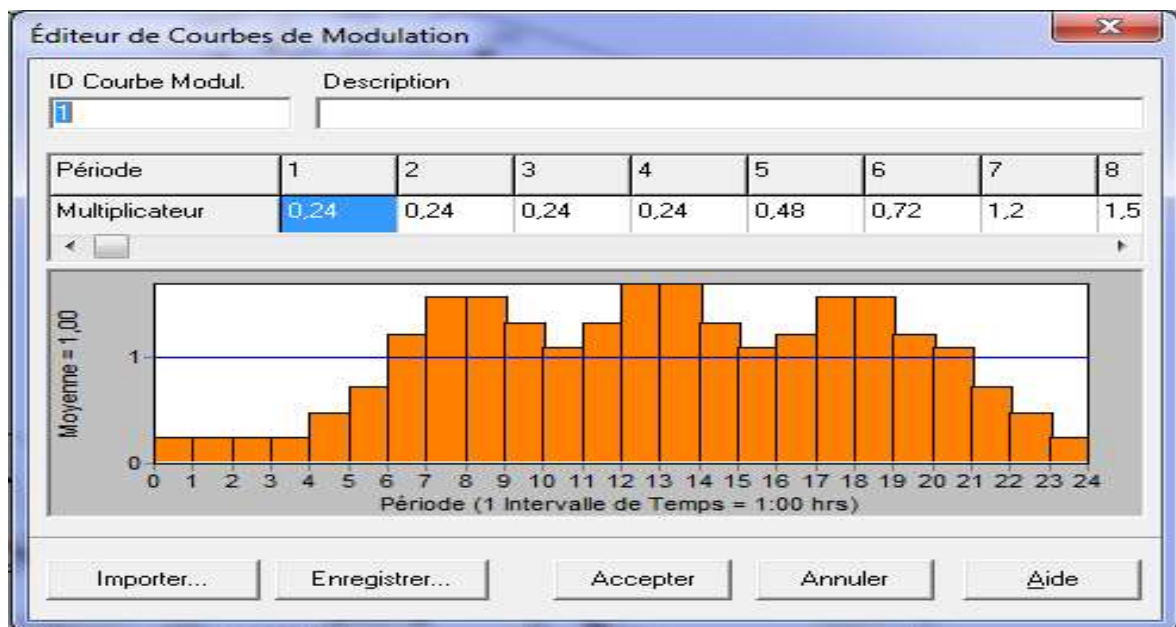


Figure (IV.3) : L'éditeur de courbe de modulation.

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

IV.1.4.4. Résultats de la simulation dynamique avec Epanet :

Pour chaque nœud nous obtenons les résultats de calcul concernant la charge totale exprimée en mètres et la pression en mètres de colonne d'eau, tandis que pour les conduites les résultats de la simulation porteront sur la vitesse exprimée en m/s, les débits en l/s et les pertes de charge linéaire en mètres.

IV.2. Méthodologie utilisée pour le conditionnement du réseau de distribution :

Le traçage du réseau d'AEP de la zone d'étude est réalisé à partir de plusieurs outils tels que :

- Une carte de fond dotée de lignes de niveau représentant le plan d'occupation du sol ;
- Une image satellitaire du réseau routier facilitant la construction de la structure du réseau ;
- Une carte topographique reflétant la configuration du terrain.

A l'appui de ces outils et du logiciel AutoCAD nous sommes parvenu à tracer la structure du réseau malgré sa complexité.

Les principales étapes suivies pour cette opération sont énumérées comme suit :

- Traçage de réseau sur COVADIS ;
- Transfert de COVADIS vers EPANET ;
- L'importation du réseau à partir d'EPANET ;
- La répartition des débits nodaux.
- Exécution de la simulation.

IV.2.1. Traçage du réseau sur COVADIS :

Pour tracer notre réseau de distribution nous avons respecté les étapes indiquées ci-dessous :

1. Transmission des côtes qui sont présentées sous forme de texte dans le plan à des côtes COVADIS suivant l'organigramme ci-après :

COVADIS Edition — Point topographie — Affecter Z selon Texte —> Choisir la côte.

2. Création des altitudes :

La création des côtes ou altitude suit le cheminement suivant :

- **Covadis 2D —> Point topographie —> Dessin point topographie —> Création d'altitude —> Choisir (automatique-3D).**

3. Calcul et dessin de MNT :

- **COVADIS 3D —> Calcul MNT —> Calcul de dessin MNT.**

4. Traçage du réseau par l'outil de dessin polyligne.

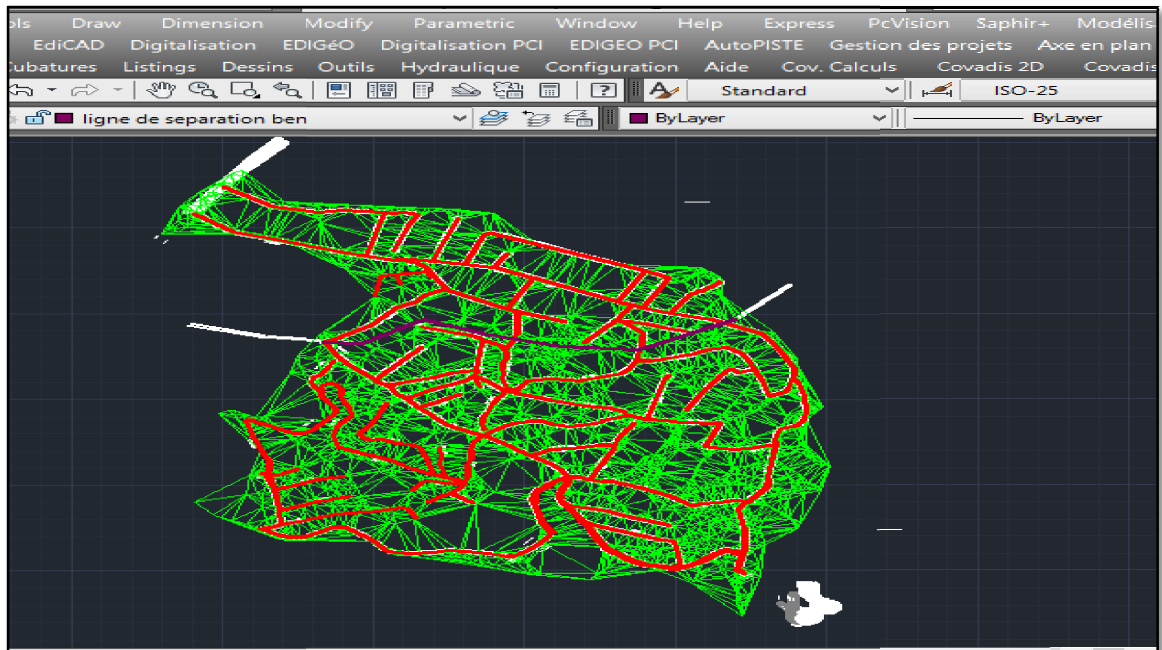


Figure (IV.4) : Traçage de réseau de distribution par COVADIS.

5. Conversion du réseau de 2D à 3D :

La conversion suit le cheminement indiqué ci-dessous

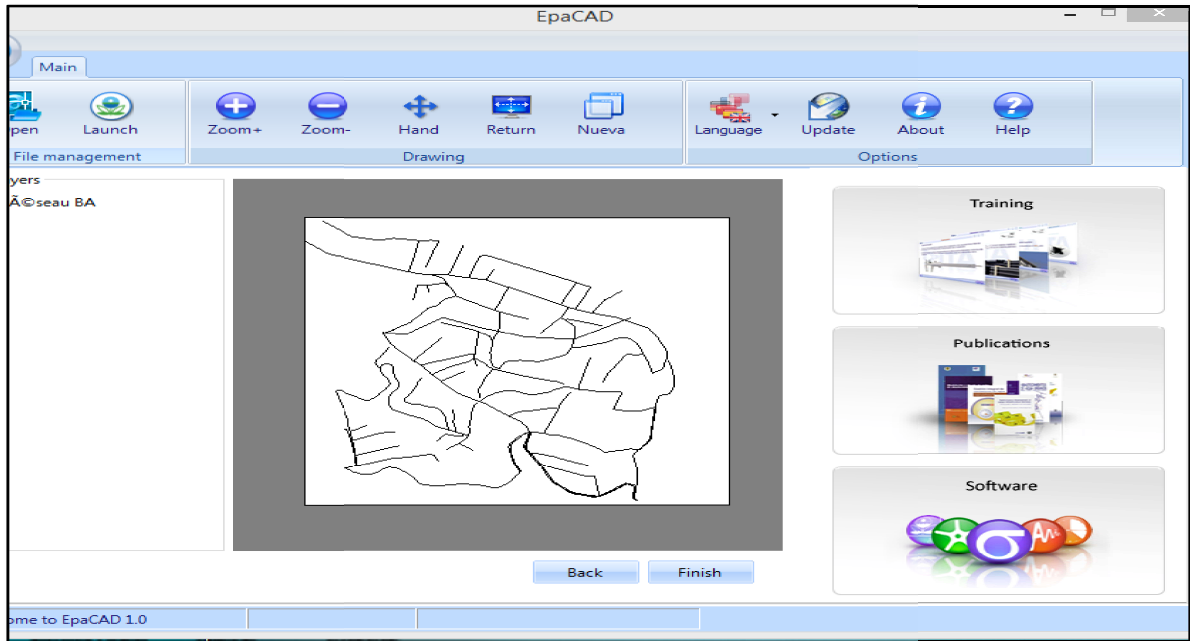
- **COVADIS 3D → Gestion de poly lignes 2D → Convertir en polygones 3D.**

6. Enregistrement du fichier sous forme d'extension « DXF 2007 ».

IV.2.2. Passage de fichier COVADIS vers un fichier EPANET :

Dans cette étape nous avons utilisé **EpaCAD** qui est un logiciel gratuit pour convertir les fichiers AutoCAD en fichier EPANET tel qu'illustré sur la figure ci-dessous.

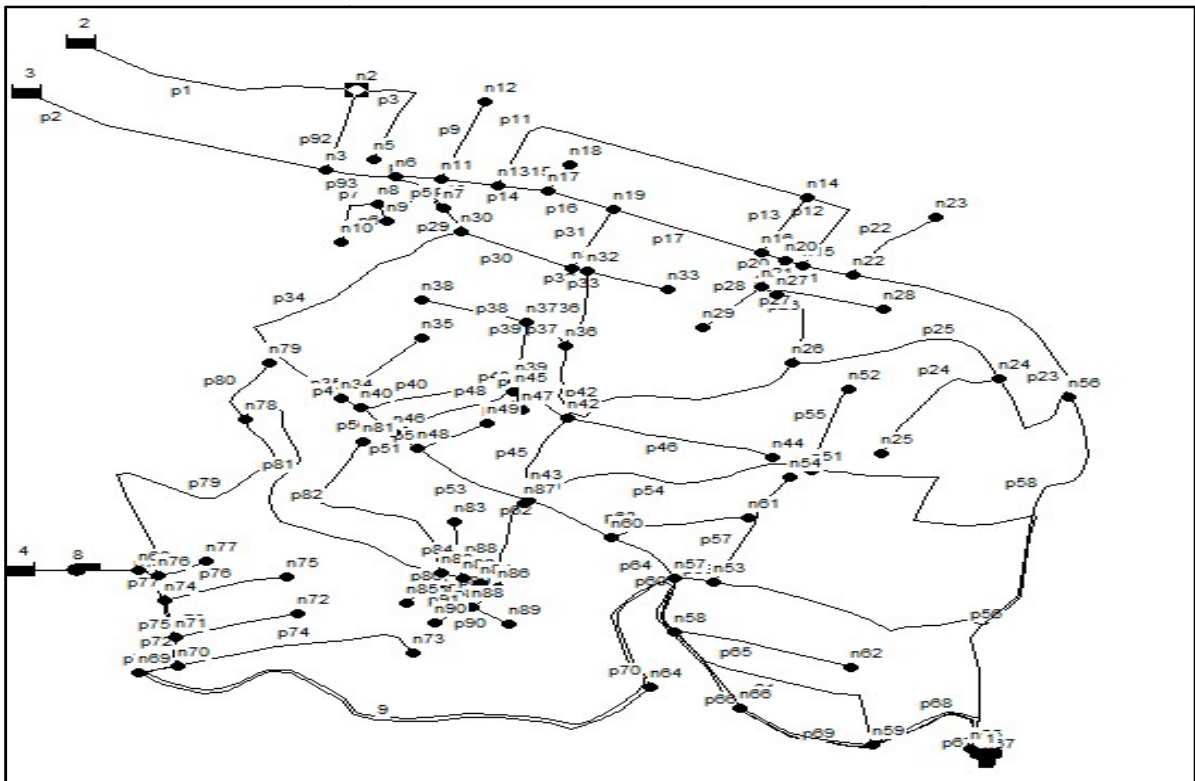
Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution



Figure(IV.5) : La conversion de réseau de l'AutoCAD vers EPANET.

IV.2.3. L'importation du réseau tracé directement sur EPANET :

Fichier → Importé → Réseau



Figure(IV.6) : Configuration du réseau importer sur EPANET.

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

IV.3. Simulation dynamique du réseau existant :

Le système existant d'AEP de la cité de Ben Achour est un système scindé en deux parties autonomes : une partie basse alimentée par piquage sur la conduite du réseau de la ville de Blida et une partie haute alimentée à partir d'un réservoir de tête existant de 1000 m³ de volume.

Le fonctionnement du réseau de distribution sera traité dans le cas le plus courant, c'est à dire cas pointe plus incendie.

IV.3.1 Détermination des débits en route et nœuds :

Les conduites devront transiter les eaux avec un plus fort débit instantané à l'heure de pointe et un débit minimal aux heures creuses.

Le dimensionnement et la détermination des débits dans un réseau maillé s'effectuent de la manière suivante, tout d'abord nous déterminerons :

- 1- Les débits de route pendant les heures considérées.
- 2- Le débit spécifique en considérant les débits de route.
- 3- Les débits supposés concentrés aux nœuds.

Ensuite nous saisissons la longueur de chaque tronçon du réseau. [18]

1) Débit en route Q_r :

Il se définit comme étant le débit répartis uniformément le long d'un tronçon du réseau. Le débit de route est donné par la relation suivante :

$$\Sigma Q_r = \Sigma Q_{\text{cons}} - \Sigma Q_{\text{conc}}$$

ΣQ_r : La somme des débits en route (débit de chaque tronçon) ;

ΣQ_{cons} : La somme des débits consommés ;

ΣQ_{conc} : La somme des débits concentrés ;

Avec :

$$\Sigma Q_{\text{concentré}} = Q_{\text{inc}} + \Sigma Q_{\text{équip}}$$

Q_{inc} : Débit d'incendie.

$\Sigma Q_{\text{équip}}$: Besoins d'équipement.

2) Débit spécifique Q_{sp} :

Pour pouvoir utiliser le concept du débit spécifique nous supposons que les habitants sont réparties uniformément tout le long du réseau. Le débit spécifique est donné par la relation suivante :

$$Q_{sp} = \frac{Q_p^h}{L_i}$$

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

Q_{sp} : Débit spécifique (l/s/ml).

Q_p^h : Débit de pointe horaire (l/s).

$\sum L_i$: Somme des longueurs relatives des tronçons du réseau (m).

Et pour le calcul le débit en route de chaque tronçon nous utilisons la formule suivante :

$$Q_{ri} = Q_{sp} \times L_i$$

3) Les débits nodaux :

Les débits 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 :

$$Q_n = 0.5 \sum Q_{ri} + \sum Q_{conc}$$

Q_n : Débit nodaux (demande au nœud) ;

$\sum Q_{ri}$: Somme des débits en route des tronçons reliés au nœud i ;

$\sum Q_{conc}$: Débit concentré au nœud i.

Il est à rappeler que tous les débits sont exprimés en l/s

Les résultats du calcul des débits nodaux, dans le cas de pointe plus incendie, du réseau de distribution de chaque zone pour les horizons 2018 et 2050 sont récapitulés dans les tableaux suivants :

Tableau (IV.2) : Calcul des débits nodaux de la zone 1 à l'horizon 2018.

Zone I	nœuds	côte	tronçon	Lg	Lr	Qs	Qr	0,5*Qr	$\sum 0,5Q_r$	$\sum Q_c$	Qn
		m	m	M	l/s	l/s	l/s	l/s	l/s	l/s	l/s
Injection	n2	224,48	2 1	286,4	286,4	0,0027	0,77216	0,77216	1,57613	/	1,576134
			2 3	129,2	258,4		0,69667	0,348335			
			2 5	169	338		0,91128	0,455639			
	n3	226,2	3 2	129,2	258,4		0,69667	0,348335	1,37993	0,13	1,509926
			3 4	315,4	315,4		0,85035	0,850347			
			3 6	67,27	134,45		0,36249	0,181245			
	n5	227,74	2 5	169	338		0,91128	0,455639	0,45564	/	0,455639
	n6	226,26	6 3	67,27	134,45		0,36249	0,181.245	0,39684	17	17,39684
			6 7	73,07	73,07		0,197	0,098502			
			6 11	43,43	86,86		0,23418	0,117091			
	n7	225,78	7 6	73,07	73,07		0,197	0,098502	0,19599	/	0,195992
			7 8	72,32	72,32		0,19498	0,097491			
7 30			42,94	0	0	0					
n8	221,38	8 7	72,32	72,32	0,19498	0,097491	0,40258	/	0,40258		
		8 9	28,11	56,22	0,15157	0,075787					
		8 10	85,05	170,1	0,4586	0,229302					

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

n9	224,15	9_8	28,11	56,22	0,15157	0,075787	0,07579	/	0,075787
n10	226,52	10_8	85,05	170,1	0,4586	0,229302	0,2293	/	0,229302
n11	227,87	11_6	43,43	86,86	0,23418	0,117091	0,61568	/	0,615679
		11_12	128,7	257,4	0,69397	0,346987			
		11_13	56,32	112,46	0,3032	0,151601			
n12	231,23	12_11	128,7	257,4	0,69397	0,346987	0,34699	/	0,346987
n13	232,33	13_11	56,32	112,46	0,3032	0,151601	1,3072	/	1,307199
		13_14	380,7	761,4	2,0528	1,026401			
		13_17	47,92	95,84	0,25839	0,129197			
n14	246,21	14_13	380,7	761,4	2,0528	1,026401	1,67721	/	1,677211
		14_15	142	284	0,76569	0,382845			
		14_16	99,39	198,78	0,53593	0,267964			
n15	249,95	15_14	142	284	0,76569	0,382845	0,49925	/	0,499248
		15_20	18,84	37,68	0,10159	0,050794			
		15_22	48,67	48,67	0,13122	0,065609			
n16	246,95	16_14	99,39	198,78	0,53593	0,267964	0,75876	/	0,758761
		16_19	155,9	311,8	0,84064	0,42032			
		16_20	26,14	52,28	0,14095	0,070476			
n17	235,48	17_13	47,92	95,84	0,25839	0,129197	0,44332	/	0,443318
		17_18	46,2	92,4	0,24912	0,124559			
		17_19	70,31	140,62	0,37912	0,189562			
n18	236,67	18_17	46,2	92,4	0,24912	0,124559	0,12456	/	0,124559
n19	238,59	19_16	155,9	140,6	0,37907	0,189535	0,88216	/	0,882161
		19_17	70,31	311,8	0,84064	0,42032			
		19_31	101	202	0,54461	0,272305			
n20	248,42	20_15	18,84	52,28	0,14095	0,070476	0,2409	17	17,2409
		20_16	26,14	37,68	0,10159	0,050794			
		20_21	47,37	88,74	0,23925	0,119626			
n21	250,85	21-20	47,37	88,74	0,23925	0,119626	0,11963		0,119626
n22	253,65	22-15	48,67	48,67	0,13122	0,065609	1,6439	/	1,6439
		22-23	124,8	249,6	0,67294	0,336472			
		22-24	460,6	921,2	2,48364	1,241819			
n23	248,36	23-22	124,8	249,6	0,67294	0,336472	0,33647	/	0,336472
n27	253,48	27-26	118,8	237,6	0,64059	0,320295	0,89753	/	0,897528
		27-28	108,5	217	0,58505	0,292526			
		27-29	105,6	211,2	0,56941	0,284707			
n28	262,17	28-27	108,5	217	0,58505	0,292526	0,29253	/	0,292526
n29	256,19	29-27	105,6	211,2	0,56941	0,284707	0,28471		0,284707
n30	228,9	30_7	42,94	0	0	0	1,38956	/	1,389565
		30-31	119,2	238,4	0,64275	0,321374			
		30-34	396,2	792,4	2,13638	1,068191			
n31	238,13	31-19	119,2	238,4	0,64275	0,321374	0,63566	/	0,635657
		31-30	101	202	0,54461	0,272305			
		31-32	15,57	31,14	0,08396	0,041978			

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

	n32	239,69	32-31	15,57	31,14		0,08396	0,041978	0,59085	/	0,590848
			32-33	81,98	163,96	0,44205	0,221025				
			32-36	121,6	243,2	0,65569	0,327845				
	n33	242,45	33-32	81,98	163,96		0,44205	0,221025	0,22103	/	0,221025

Tableau (IV.3) : Calcul des débits nodaux de la zone 2 à l'horizon 2018.

Zone II	nœuds	côte	tronçon	Lg	Lr	Q _s	Q _r	0,5*Q _r	∑0,5Q _r	Q _c	Q _n
		m		m	m	l/s/m	l/s	l/s	l/s	l/s	l/s
	n24	280,9	24-22	460,6	921,2	0,0023329	2,1490214	1,0745107	2,054541	17	19,05454
			24-25	182,5	365		0,8514903	0,4257451			
			24-26	237,6	475,2		1,1085703	0,5542852			
	n25	306,48	25-24	182,5	365		0,8514903	0,4257451	0,437206	/	0,437206
	n26	273,84	26-24	237,6	475,2		1,1085703	0,5542852	1,67522	/	1,67522
			26-27	118,8	237,6	0,5542852	0,2771426				
			26-32	361,7	723,4	1,6875837	0,8437918				
	n34	275,6	34-30	396,2	792,4		1,8485503	0,9242752	1,264918		1,264918
			34-35	122,5	245	0,5715483	0,2857741				
			34-40	23,52	47,04	0,1097373	0,0548686				
	n35	276,6	34-45	122,5	245		0,5715483	0,2857741	0,293467		0,293467
	n36	265,19	36-32	121,6	243,2		0,5673491	0,2836746	1,256706		1,256706
			36-38	55,4	110,8	0,2584798	0,1292399				
			36-26	361,7	723,4	1,6875837	0,8437918				
	n37	269,22	37-36	55,4	110,8		0,2584798	0,1292399	0,59658		0,59658
			37-38	107,6	215,2	0,5020293	0,2510147				
			37-39	92,73	185,46	0,4326504	0,2163252				
	n38	268,32	38-37	107,6	215,2		0,5020293	0,2510147	0,257772		0,257772
	n39	282,72	39-37	92,73	185,46		0,4326504	0,2163252	0,598259		0,598259
			39-40	154,7	309,4	0,7217838	0,3608919				
			39-41	18,04	18,04	0,0420846	0,0210423				
	n40	279,93	40-39	154,7	309,4		0,7217838	0,3608919	0,475808		0,475808
			40-34	23,52	47,07	0,1098072	0,0549036				
			40-46	51,45	51,45	0,1200251	0,0600126				
	n 41	285,13	41-39	18,04	18,04		0,0420846	0,0210423	0,099263		0,099263
			41-42	67,06	67,06	0,1564409	0,0782205				
			41-45	0,44	0	0	0				
	n42	282,53	42-45	67,06	67,06		0,1564409	0,0782205	0,843629	17	17,84363
			42-43	122,9	245,8	0,5734145	0,2867073				
			42-44	205,2	410,4	0,9574016	0,4787008				
	n43	304,2	43-42	122,9	245,8		0,5734145	0,2867073	0,294425		0,294425
	n44	300,28	44-42	205,2	410,4		0,9574016	0,4787008	0,491587		0,491587
	n45	285,18	45-41	0,44	0		0	0	0,343804		0,343804
			45-46	132,5	265	0,6182053	0,3091026				
			45-47	29,75	29,75	0,0694023	0,0347011				

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

n46	291,78	46-45	132,5	265		0,6182053	0,3091026	0,449645		0,449645
		46-40	51,45	51,45		0,1200251	0,0600126			
		46-48	34,25	69,04		0,16106	0,08053			
n47	289,56	47-45	29,75	29,75		0,0694023	0,0347011	0,035635		0,035635
n48	296,36	48-46	34,25	69,04		0,16106	0,08053	0,574721		0,577421
		48-49	76,44	152,88		0,3566461	0,1783231			
		48-50	135,4	270,8		0,6317358	0,3158679			
n 49	295,37	49-48	76,44	152,88		0,3566461	0,1783231	0,183123		0,183123
n50	307,21	50-48	135,4	270,8		0,6317358	0,3158679	1,236014		1,236014
		50-51	294,9	589,8		1,3759149	0,6879575			
		50-60	99,35	199,06		0,4643771	0,2321886			
n51	301,71	51-50	294,9	589,8		1,3759149	0,6879575	4,639572		4,639572
		51-52	133,9	267,8		0,6247372	0,3123686			
		51-53	780,2	3120		7,278492	3,639246			
n52	292,72	52-51	133,9	267,8		0,6247372	0,3123686	0,320778		0,320778
n53	341,65	53-51	780,2	3120		7,278492	3,639246	4,160055	17	21,16005
		53-54	182,3	364,6		0,8505571	0,4252786			
		53-57	40,95	81,9		0,1910604	0,0955302			
n54	305,03	54-53	182,3	364,6		0,8505571	0,4252786	0,436727		0,436727
n55	383,35	55-56	602,1	1204,2		2,809218	1,404609	1,780198		1,780198
		55-65	12,32	0		0	0			
		55-59	161	322		0,7511777	0,3755889			
n56	269,38	56-55	602,1	1204,2		2,809218	1,404609	1,442421		1,442421
n57	342,08	57-53	40,95	81,9		0,1910604	0,0955302	0,516633	17,058	17,57463
		57-58	90,63	181,26		0,4228524	0,2114262			
		57-60	89,88	179,76		0,4193531	0,2096766			
n58	353,23	58-57	90,63	181,26		0,4228524	0,2114262	0,969253		0,969253
		58-59	293,9	293,9		0,6856246	0,3428123			
		58-62	177,9	355,8		0,830028	0,415014			
n59	368,44	59-55	161	293,9		0,6856246	0,3428123	0,889049		0,889049
		59-58	293,9	322		0,7511777	0,3755889			
		59-66	146,3	146,3		0,341296	0,170648			
n60	327,97	60-50	99,35	199,6		0,4656369	0,2328184	0,760462		0,760462
		60-57	89,88	272,6		0,6359349	0,3179675			
		60-61	136,3	179,76		0,4193531	0,2096766			
n61	321,62	61-60	136,3	272,6		0,6359349	0,3179675	0,326527		0,326527
n62	346,66	62-58	177,9	355,8		0,830028	0,415014	0,426186		0,426186
n63	368,04	63-64	727,3	1454,6		3,3933636	1,6966818	1,742356		1,742356
n64	329,65	64-63	727,3	1454,6		3,3933636	1,6966818	3,035738		3,035738
		64-69	574	1148		2,6781118	1,3390559			
n65	385,85	65-55	12,32	0		0	0	0		0
n66	360,68	66-59	146,3	146,3		0,341296	0,170648	0,175242		0,175242
n67	385,74	67-68	1487	2974		6,9378959	3,468948	3,468948		3,468948
n68	264,12	68-67	1487	2974		6,9378959	3,468948	3,468948		3,468948

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

n69	284,84	69-70	39,98	0		0	0	0		0
n70	282,6	70-69	39,98	0		0	0	0,571548	17	17,57155
		70-71	44,79	0		0	0			
		70-73	245,4	490		1,1430965	0,5715483			
n71	275,83	71-70	40,79	0		0	0	0,357229		0,357229
		71-72	123,4	246		0,5738811	0,2869406			
		70-74	60,28	60,26		0,1405775	0,0702888			
n72	282,33	72-71	123,4	246		0,5738811	0,2869406	0,294665		0,294665
n73	288,84	73-70	245,4	490		1,1430965	0,5715483	0,586934		0,586934
n74	267,82	74-71	60,28	60,26		0,1405775	0,0702888	0,35303		0,35303
		74-75	121,2	242,4		0,5654828	0,2827414			
		74-76	38,47	0		0	0			
n75	266,78	75-74	121,2	242,4		0,5654828	0,2827414	0,290353		0,290353
n76	264,32	76-74	38,47	0		0	0	0,494098		0,494098
		76-77	50,93	0		0	0			
		76-78	423,6	423,6		0,9881953	0,4940976			
n77	264,62	77-76	50,93	0		0	0	0		0
n78	261,12	78-76	423,6	423,6		0,9881953	0,4940976	1,731208	0,09	1,821208
		78-79	103,2	226,4		0,5281572	0,2640786			
		78-80	417,1	834,2		1,9460635	0,9730317			
n79	262,39	79-78	103,2	206,4		0,4815002	0,2407501	0,247231		0,247231
n80	281,08	80-78	417,1	834,2		1,9460635	0,9730317	1,344177	0,12	1,344177
		80-81	295,7	295,7		0,6898237	0,3449119			
		80-82	22,49	22,49		0,0524658	0,0262329			
n81	288,5	81-80	295,7	295,7		0,6898237	0,3449119	0,354197		0,354197
n82	284,74	82-80	22,49	22,49		0,0524658	0,0262329	0,25932		0,25932
		82-83	90,62	181,24		0,4228057	0,2114029			
		82-84	18,59	18,59		0,0433677	0,0216838			
n83	289,88	83-82	90,62	181,24		0,4228057	0,2114029	0,217093		0,217093
n84	288	84-82	18,59	18,59		0,0433677	0,0216838	0,247807		0,247807
		84-85	96,93	193,86		0,4522463	0,2261232			
		84-86	17,4	0		0	0			
n85	285,94	85-84	96,93	193,86		0,4522463	0,2261232	0,23221		0,23221
n86	290,91	86-84	17,4	0		0	0	0,259576		0,259576
		86-87	138,1	138,1		0,3221666	0,1610833			
		86-88	42,22	84,44		0,1969859	0,0984929			
n87	307,23	87-86	138,1	138,1		0,3221666	0,1610833	0,16542		0,16542
n88	291,97	88-86	42,22	84,44		0,1969859	0,0984929	0,252764		0,252764
		88-89	45,03	90,06		0,2100965	0,1050482			
		88-90	42,2	42,2		0,0984463	0,0492231			
n89	296,16	89-88	45,03	90,06		0,2100965	0,1050482	0,107876		0,107876
n90	291,51	90-88	42,2	42,2		0,0984463	0,0492231	0,050548		0,050548

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

Tableau (IV.4) : Calcul des débits nodaux de la zone I à l'horizon 2050.

Zone I	nœuds	côte m	tronçon	Lg m	Lr m	Qs l/s	Qr l/s	0,5*Qr l/s	∑0,5Qr l/s	∑Qc l/s	Qn l/s
injection	n2	224,48	2_1	286,4	286,4	0,00377	1,078296	1,078296	2,201019	/	2,201019
			2_3	129,2	258,4		0,972876	0,486438			
			2_5	169	338		1,27257	0,636285			
	n3	226,2	3_2	129,2	258,4		0,972876	0,486438	1,927021	0,13	2,0570211
			3_4	315,4	315,4		1,187481	1,187481			
			3_6	67,27	134,45		0,5062043	0,2531021			
	n5	227,74	2_5	169	338		1,27257	0,636285	0,636285	/	0,636285
	n6	226,26	6_3	67,27	134,45		0,5062043	0,2531021	0,55417	17	17,55417
			6_7	73,07	73,07		0,2751086	0,1375543			
			6_11	43,43	86,86		0,3270279	0,163514			
	n7	225,78	7_6	73,07	73,07		0,2751086	0,1375543	0,273697	/	0,2736967
			7_8	72,32	72,32		0,2722848	0,1361424			
			7_30	42,94	0		0	0			
	n8	221,38	8_7	72,32	72,32		0,2722848	0,1361424	0,56219	/	0,5621898
			8_9	28,11	56,22		0,2116683	0,1058342			
			8_10	85,05	170,1		0,6404265	0,3202133			
	n9	224,15	9_8	28,11	56,22		0,2116683	0,1058342	0,105834	/	0,1058342
	n10	226,52	10_8	85,05	170,1		0,6404265	0,3202133	0,320213	/	0,3202133
	n11	227,87	11_6	43,43	86,86		0,3270279	0,163514	0,859775	/	0,8597754
11_12			128,7	257,4		0,969111	0,4845555				
11_13			56,32	112,46		0,4234119	0,211706				
n12	231,23	12_11	128,7	257,4		0,969111	0,4845555	0,484556	/	0,4845555	
n13	232,33	13_11	56,32	112,46		0,4234119	0,211706	1,82546	/	1,8254603	
		13_14	380,7	761,4		2,866671	1,4333355				
		13_17	47,92	95,84		0,3608376	0,1804188				
n14	246,21	14_13	380,7	761,4		2,866671	1,4333355	2,342169	/	2,3421689	
		14_15	142	284		1,06926	0,53463				
		14_16	99,39	198,78		0,7484067	0,3742034				
n15	249,95	15_14	142	284		1,06926	0,53463	0,697184	/	0,6971839	
		15_20	18,84	37,68		0,1418652	0,0709326				
		15_22	48,67	48,67		0,1832426	0,0916213				
n16	246,95	16_14	99,39	198,78		0,7484067	0,3742034	1,059584	/	1,059584	
		16_19	155,9	311,8		1,173927	0,5869635				
		16_20	26,14	52,28		0,1968342	0,0984171				
n17	235,48	17_13	47,92	95,84		0,3608376	0,1804188	0,619079	/	0,619079	
		17_18	46,2	92,4		0,347886	0,173943				
		17_19	70,31	140,62		0,5294343	0,2647172				
n18	236,67	18_17	46,2	92,4		0,347886	0,173943	0,173943	/	0,173943	
n19	238,59	19_16	155,9	140,6		0,529359	0,2646795	1,231908		1,21908	

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

		19_17	70,31	311,8		1,173927	0,5869635		/	
		19_31	101	202		0,76053	0,380265			
n20	248,42	20_15	18,84	52,28		0,1968342	0,0984171	0,336403	17	17,336403
		20_16	26,14	37,68		0,1418652	0,0709326			
		20_21	47,37	88,74		0,3341061	0,1670531			
n21	250,85	21-20	47,37	88,74		0,3341061	0,1670531	0,167053		0,1670531
n22	253,65	22-15	48,67	48,67		0,1832426	0,0916213	2,295652		2,2956523
		22-23	124,8	249,6		0,939744	0,469872		/	
		22-24	460,6	921,2		3,468318	1,734159			
n23	248,36	23-22	124,8	249,6		0,939744	0,469872	0,469872	/	0,469872
n27	253,48	27-26	118,8	237,6		0,894564	0,447282	1,253369		1,2533685
		27-28	108,5	217		0,817005	0,4085025		/	
		27-29	105,6	211,2		0,795168	0,397584			
n28	262,17	28-27	108,5	217		0,817005	0,4085025	0,408503	/	0,4085025
n29	256,19	29-27	105,6	211,2		0,795168	0,397584	0,397584		0,397584
n30	228,9	30_7	42,94	0		0	0	1,940481		1,940481
		30-31	119,2	238,4		0,897576	0,448788		/	
		30-34	396,2	792,4		2,983386	1,491693			
n31	238,13	31-19	119,2	238,4		0,897576	0,448788	0,887674		0,8876741
		31-30	101	202		0,76053	0,380265		/	
		31-32	15,57	31,14		0,1172421	0,0586211			
n32	239,69	32-31	15,57	31,14		0,1172421	0,0586211	0,8251		0,8250998
		32-33	81,98	163,96		0,6173094	0,3086547		/	
		32-36	121,6	243,2		0,915648	0,457824			
n33	242,45	33-32	81,98	163,96		0,6173094	0,3086547	0,308654	/	0,3086545

Tableau (IV.5) : Calcul des débits nodaux de la Zone 2 à l'horizon 2050.

Zone II	nœuds	côte	tronçon	Lg	Lr	QS	Qr	0,5*Qr	Σ0,5Qr	Qc	Qn
		m		m	m	l/s	l/s	l/s	l/s	l/s	l/s
	n24	280,9	24-22	460,6	921,2	0,0034375	3,2515412	1,6257706	3,108589	17	20,1085892
			24-25	182,5	365		1,2883332	0,6441666			
			24-26	237,6	475,2		1,6773039	0,838652			
	n25	306,48	25-24	182,5	365		1,2883332	0,6441666	0,644167	/	0,64441666
	n26	273,84	26-24	237,6	475,2		1,6773039	0,838652	2,534663		2,53466321
			26-27	118,8	237,6		0,838652	0,419326		/	
			26-32	361,7	723,4		2,5533705	1,2766853			
	n34	275,6	34-30	396,2	792,4		2,7969184	1,3984592	1,913863		1,91386309
			34-35	122,5	245		0,8647716	0,4323858			
			34-40	23,52	47,04		0,1660361	0,0830181			
	n35	276,6	34-45	122,5	245		0,8647716	0,4323858	0,216193		0,2161929
	n36	265,19	36-32	121,6	243,2		0,8584182	0,4292091	1,901439		1,9143862
			36-38	55,4	110,8		0,3910885	0,1955443			
			36-26	361,7	723,4		2,5533705	1,2766853			

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

n37	269,22	37-36	55,4	110,8		0,3910885	0,1955443	0,575338		0,57533784
		37-38	107,6	215,2		0,7595871	0,3797936			
		37-39	92,73	185,5		0,6546145	0,3273072			
n38	268,32	38-37	107,6	215,2		0,7595871	0,3797936	0,189897		0,18989678
n39	282,72	39-37	92,73	185,5		0,6546145	0,3273072	0,905186		0,90518644
		39-40	154,7	309,4		1,092083	0,5460415			
		39-41	18,04	18,04		0,0636754	0,0318377			
n40	279,93	40-39	154,7	309,4		1,092083	0,5460415	0,719914		0,71991353
		40-34	23,52	47,07		0,166142	0,083071			
		40-46	51,45	51,45		0,181602	0,090801			
n 41	285,13	41-39	18,04	18,04		0,0636754	0,0318377	0,150188		0,15018788
		41-42	67,06	67,06		0,2367003	0,1183502			
		41-45	0,44	0		0	0			
n42	282,53	42-45	67,06	67,06		0,2367003	0,1183502	1,276438	17	18,2764382
		42-43	122,9	245,8		0,8675953	0,4337977			
		42-44	205,2	410,4		1,4485807	0,7242903			
n43	304,2	43-42	122,9	245,8		0,8675953	0,4337977	0,216899		0,21689884
n44	300,28	44-42	205,2	410,4		1,4485807	0,7242903	0,362145		0,36214517
n45	285,18	45-41	0,44	0		0	0	0,520187		0,52018659
		45-46	132,5	265		0,9353652	0,4676826			
		45-47	29,75	29,75		0,105008	0,052504			
n46	291,78	46-45	132,5	265		0,9353652	0,4676826	0,680328		0,68032817
		46-40	51,45	51,45		0,181602	0,090801			
		46-48	34,25	69,04		0,2436891	0,1218446			
n47	289,56	47-45	29,75	29,75		0,105008	0,052504	0,026252		0,026252
n48	296,36	48-46	34,25	69,04		0,2436891	0,1218446	0,869572		0,86957196
		48-49	76,44	152,9		0,5396175	0,2698087			
		48-50	135,4	270,8		0,9558373	0,4779187			
n 49	295,37	49-48	76,44	152,9		0,5396175	0,2698087	0,134904		0,13490437
n50	307,21	50-48	135,4	270,8		0,9558373	0,4779187	1,87013		1,87013035
		50-51	294,9	589,8		2,0818053	1,0409026			
		50-60	99,35	199,1		0,7026181	0,3513091			
n51	301,71	51-50	294,9	589,8		2,0818053	1,0409026	7,019828		7,01982758
		51-52	133,9	267,8		0,9452483	0,4726242			
		51-53	780,2	3120		11,012602	5,5063008			
n52	292,72	52-51	133,9	267,8		0,9452483	0,4726242	0,236312		0,23631208
n53	341,65	53-51	780,2	3120		11,012602	5,5063008	6,294302	17	23,2943019
		53-54	182,3	364,6		1,2869213	0,6434607			
		53-57	40,95	81,9		0,2890808	0,1445404			
n54	305,03	54-53	182,3	364,6		1,2869213	0,6434607	0,32173		0,32173033
n55	383,35	55-56	602,1	1204		4,2504407	2,1252203	1,06261		1,06261016
		55-65	12,32	0		0	0			
		55-59	161	322		1,136557	0,5682785			
n56	269,38	56-55	602,1	1204		4,2504407	2,1252203	1,06261		1,06261016

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

n57	342,08	57-53	40,95	81,9		0,2890808	0,1445404	0,781683	17,06	17,8396829
		57-58	90,63	181,3		0,6397898	0,3198949			
		57-60	89,88	179,8		0,6344953	0,3172476			
n58	353,23	58-57	90,63	181,3		0,6397898	0,3198949	1,466511		1,46651145
		58-59	293,9	293,9		1,037373	0,5186865			
		58-62	177,9	355,8		1,2558601	0,6279301			
n59	368,44	59-55	161	293,9		1,037373	0,5186865	1,345161		1,34516105
		59-58	293,9	322		1,136557	0,5682785			
		59-66	146,3	146,3		0,5163922	0,2581961			
n60	327,97	60-50	99,35	199,6		0,7045241	0,3522621	1,150605		1,15060509
		60-57	89,88	272,6		0,9621908	0,4810954			
		60-61	136,3	179,8		0,6344953	0,3172476			
n61	321,62	61-60	136,3	272,6		0,9621908	0,4810954	0,240548		0,24054769
n62	346,66	62-58	177,9	355,8		1,2558601	0,6279301	0,313965		0,31396504
n63	368,04	63-64	727,3	1455		5,1342725	2,5671363	1,283568		1,28356813
n64	329,65	64-63	727,3	1455		5,1342725	2,5671363	4,593173		4,59317258
		64-69	574	1148		4,0520726	2,0260363			
n65	385,85	65-55	12,32	0		0	0	0		0
n66	360,68	66-59	146,3	146,3		0,5163922	0,2581961	0,129098		0,12909805
n67	385,74	67-68	1487	2974		10,497268	5,2486342	5,248634		5,24863416
n68		68-67	1487	2974		10,497268	5,2486342	5,248634		5,24863416
n69	284,84	69-70	39,98	0		0	0	0		0
n70	282,6	70-69	39,98	0		0	0	0,864772	17	17,8647716
		70-71	44,79	0		0	0			
		70-73	245,4	490		1,7295432	0,8647716			
n71	275,83	71-70	40,79	0		0	0	0,5405		0,5404999
		71-72	123,4	246		0,8683013	0,4341506			
		70-74	60,28	60,26		0,2126985	0,1063493			
n72	282,33	72-71	123,4	246		0,8683013	0,4341506	0,217075		0,21707532
n73	288,84	73-70	245,4	490		1,7295432	0,8647716	0,432386		0,4323858
n74	267,82	74-71	60,28	60,26		0,2126985	0,1063493	0,534146		0,53414647
		74-75	121,2	242,4		0,8555944	0,4277972			
		74-76	38,47	0		0	0			
n75	266,78	75-74	121,2	242,4		0,8555944	0,4277972	0,213899		0,21389861
n76	264,32	76-74	38,47	0		0	0	0,747586		0,74758622
		76-77	50,93	0		0	0			
		76-78	423,6	423,6		1,4951724	0,7475862			
n77	264,62	77-76	50,93	0		0	0	0		0
n78	261,12	78-76	423,6	423,6		1,4951724	0,7475862	2,619376	0,09	2,70937553
		78-79	103,2	226,4		0,7991196	0,3995598			
		78-80	417,1	834,2		2,9444591	1,4722295			
n79	262,39	79-78	103,2	206,4		0,728526	0,364263	0,182131		0,18213149
n80	281,08	80-78	417,1	834,2		2,9444591	1,4722295	2,033784	0,12	2,15378397
		80-81	295,7	295,7		1,0437264	0,5218632			

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

		80-82	22,49	22,49		0,0793825	0,0396913		
n81	288,5	81-80	295,7	295,7		1,0437264	0,5218632	0,260932	0,26093159
n82	284,74	82-80	22,49	22,49		0,0793825	0,0396913	0,392359	0,39235923
		82-83	90,62	181,2		0,6397192	0,3198596		
		82-84	18,59	18,59		0,0656168	0,0328084		
n83	289,88	83-82	90,62	181,2		0,6397192	0,3198596	0,15993	0,1599298
n84	288	84-82	18,59	18,59		0,0656168	0,0328084	0,37494	0,37494026
		84-85	96,93	193,9		0,6842638	0,3421319		
		84-86	17,4	0		0	0		
n85	285,94	85-84	96,93	193,9		0,6842638	0,3421319	0,171066	0,17106594
n86	290,91	86-84	17,4	0		0	0	0,392747	0,39274749
		86-87	138,1	138,1		0,4874488	0,2437244		
		86-88	42,22	84,44		0,2980462	0,1490231		
n87	307,23	87-86	138,1	138,1		0,4874488	0,2437244	0,121862	0,1218622
n88	291,97	88-86	42,22	84,44		0,2980462	0,1490231	0,382441	0,38244083
		88-89	45,03	90,06		0,317883	0,1589415		
		88-90	42,2	42,2		0,1489525	0,0744762		
n89	296,16	89-88	45,03	90,06		0,317883	0,1589415	0,079471	0,07947075
n90	291,51	90-88	42,2	42,2		0,1489525	0,0744762	0,037238	0,03723812

IV.4. Simulation dynamique du réseau de distribution existant :

Le logiciel Epanet de simulation utilise trois formules de calcul des pertes de charges linéaire : celle de HAZEN-Williams, de DARCY-Weisbach, et de Chezy-Manning.

Dans le cas de notre étude de diagnostic, nous avons opté pour l'équation de DARCY-Weisbach, dont le coefficient de rugosité absolue noté K_D est choisi en fonction du type de matériaux des conduites tel que mentionné précédemment.

IV.5. Fichiers des résultats de la simulation dynamique :

IV.5.1. la simulation dynamique du réseau de distribution à l'état actuel (2018) :

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

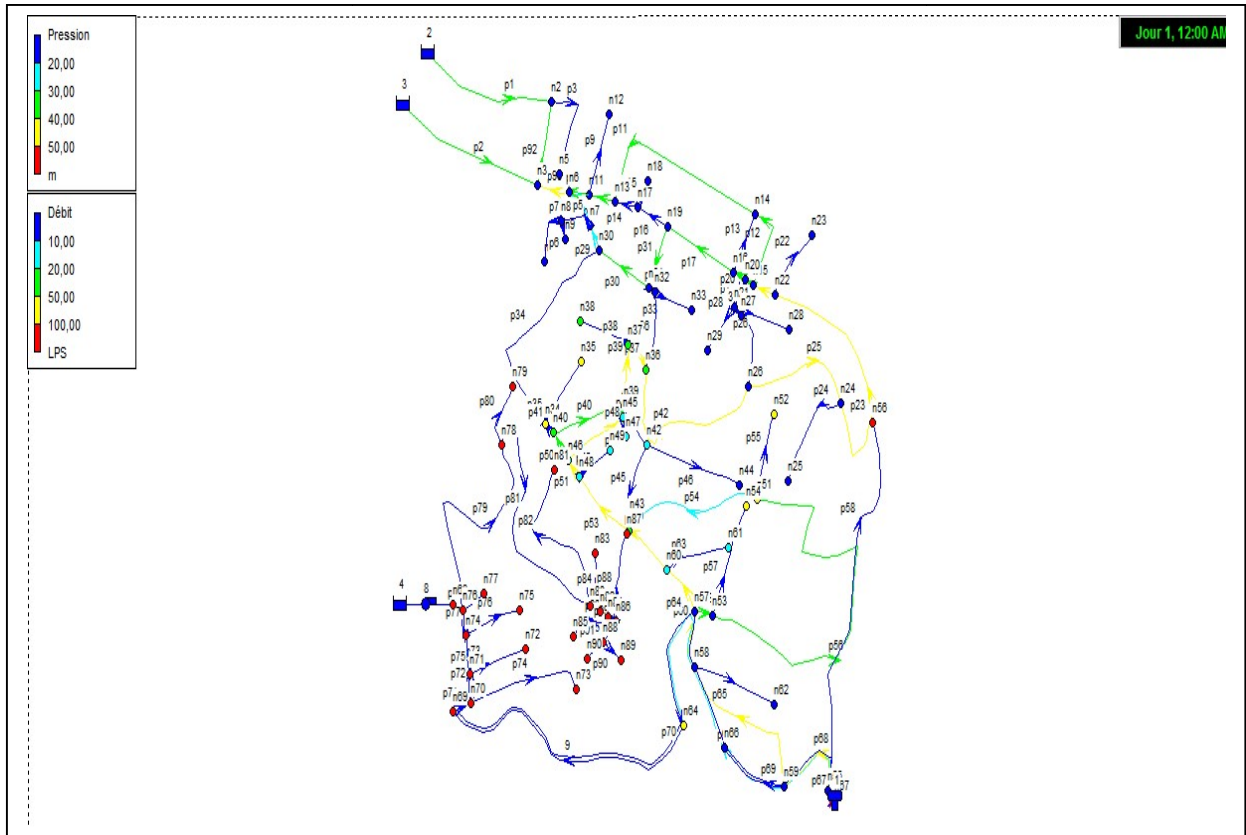


Figure (IV.7) : Configuration du réseau de distribution pour l'horizon 2018.

Tableau (IV.6) : Débits et vitesses dans les tronçons du réseau à l'état actuel (horizon 2018).

ID Arc	Longueur m	Matériau	Diamètre mm	Rugosité mm	Débit LPS	Vitesse m/s	P.D.C.U m/km	État
Tuyau p3	169,00	AC	200	0,3000	0,11	0	0	Ouvert
Tuyau p4	73,07	AC	200	0,3000	-19,74	0,63	2	Ouvert
Tuyau p5	72,32	AC	200	0,3000	0,17	0,01	0	Ouvert
Tuyau p6	28,11	AC	200	0,3000	0,02	0	0	Ouvert
Tuyau p7	85,05	AC	200	0,3000	0,06	0	0	Ouvert
Tuyau p8	43,43	AC	200	0,3000	-37,77	1,2	6,87	Ouvert
Tuyau p9	128,70	AC	200	0,3000	0,08	0	0	Ouvert
Tuyau p10	56,32	AC	200	0,3000	-38	1,21	6,96	Ouvert
Tuyau p11	380,70	AC	200	0,3000	-34,04	1,08	5,63	Ouvert
Tuyau p12	142,00	AC	200	0,3000	-33,43	1,06	5,44	Ouvert
Tuyau p13	99,39	AC	200	0,3000	-1,01	0,03	0,01	Ouvert
Tuyau p14	47,92	AC	200	0,3000	-4,28	0,14	0,12	Ouvert
Tuyau p15	46,20	AC	200	0,3000	0,03	0	0	Ouvert
Tuyau p16	70,31	AC	200	0,3000	-4,42	0,14	0,13	Ouvert
Tuyau p17	155,90	AC	150	0,3000	-25,26	1,43	13,66	Ouvert
Tuyau p18	26,14	AC	150	0,3000	-26,45	1,5	14,93	Ouvert

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

Tuyau p19	18,84	PEHD	125	0,0015	-30,97	1,75	20,25	Ouvert
Tuyau p20	47,37	PEHD	90	0,0015	0,38	0,02	0,01	Ouvert
Tuyau p21	48,67	PEHD	125	0,0015	-64,52	3,65	84,63	Ouvert
Tuyau p22	124,80	PEHD	63	0,0015	0,08	0	0	Ouvert
Tuyau p23	460,60	PEHD	125	0,0015	-65	3,68	85,86	Ouvert
Tuyau p24	182,50	PEHD	63	0,0015	0,16	0,01	0	Ouvert
Tuyau p25	237,60	PEHD	90	0,0015	-72,01	2,29	23,93	Ouvert
Tuyau p26	118,80	PEHD	90	0,0015	0	0	0	Fermé
Tuyau p27	108,50	PEHD	63	0,0015	0,07	0	0	Ouvert
Tuyau p28	105,60	AC	200	0,3000	0,07	0	0	Ouvert
Tuyau p29	42,94	AC	200	0,3000	-19,95	0,64	2,04	Ouvert
Tuyau p30	119,20	AC	200	0,3000	-20,29	0,65	2,11	Ouvert
Tuyau p31	101,00	AC	200	0,3000	-20,63	0,66	2,18	Ouvert
Tuyau p32	15,57	AC	200	0,3000	0,19	0,01	0	Ouvert
Tuyau p33	81,98	AC	200	0,3000	0,05	0	0	Ouvert
Tuyau p34	396,20	AC	125	0,3000	0	0	0	Fermé
Tuyau p35	122,50	PEHD	125	0,0015	0,11	0,01	0	Ouvert
Tuyau p36	121,60	AC	150	0,3000	0	0	0	Fermé
Tuyau p37	55,40	AC	150	0,3000	-73,07	4,13	108,04	Ouvert
Tuyau p38	107,60	PEHD	90	0,0015	0,09	0,01	0	Ouvert
Tuyau p39	92,73	PEHD	90	0,0015	-73,38	4,15	108,94	Ouvert
Tuyau p40	154,70	PEHD	90	0,0015	-28,27	2,3	43,12	Ouvert
Tuyau p41	23,52	PEHD	110	0,0015	0,56	0,03	0,01	Ouvert
Tuyau p42	361,70	PEHD	90	0,0015	72,62	4,11	106,73	Ouvert
Tuyau p43	18,04	PEHD	90	0,0015	-45,32	1,44	9,76	Ouvert
Tuyau p44	67,06	PEHD	90	0,0015	6,71	0,21	0,27	Ouvert
Tuyau p45	122,90	PEHD	63	0,0015	0,11	0	0	Ouvert
Tuyau p46	205,20	PEHD	63	0,0015	0,18	0,01	0	Ouvert
Tuyau p47	0,4475	PEHD	90	0,0015	-52,07	1,66	12,76	Ouvert
Tuyau p48	132,50	PEHD	90	0,0015	-52,2	2,95	55,9	Ouvert
Tuyau p49	29,75	PEHD	90	0,0015	0,01	0	0	Ouvert
Tuyau p50	51,45	PEHD	125	0,0015	-29	1,64	17,83	Ouvert
Tuyau p51	34,25	PEHD	125	0,0015	-81,37	4,6	133,48	Ouvert
Tuyau p52	76,44	PEHD	125	0,0015	0,07	0,01	0	Ouvert
Tuyau p53	135,40	PEHD	125	0,0015	-81,64	4,62	134,37	Ouvert
Tuyau p54	294,90	PEHD	110	0,0015	-19,04	0,61	1,87	Ouvert
Tuyau p55	133,90	PEHD	63	0,0015	0,12	0	0	Ouvert
Tuyau p56	780,20	PEHD	160	0,0015	-20,83	1,18	9,43	Ouvert
Tuyau p57	182,30	PEHD	110	0,0015	0,16	0,01	0	Ouvert
Tuyau p58	602,10	PEHD	160	0,0015	0,52	0,02	0	Ouvert
Tuyau p59	40,95	PEHD	110	0,0015	-28,6	2,33	44,11	Ouvert
Tuyau p60	90,63	PEHD	200	0,0015	-98,36	3,13	43,97	Ouvert

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

Tuyau p61	293,90	PEHD	200	0,0015	-98,87	3,15	44,41	Ouvert
Tuyau p62	99,35	PEHD	110	0,0015	-63,04	3,57	80,88	Ouvert
Tuyau p63	136,30	PEHD	90	0,0015	0,12	0,01	0	Ouvert
Tuyau p64	89,88	PEHD	200	0,0015	-63,44	2,02	18,7	Ouvert
Tuyau p65	177,90	PEHD	63	0,0015	0,15	0,01	0	Ouvert
Tuyau p66	727,30	PEHD	200	0,0015	10,78	1,06	10,75	Ouvert
Tuyau p67	12,32	PEHD	200	0,0015	100,2	3,19	45,59	Ouvert
Tuyau p68	161,00	PEHD	200	0,0015	99,25	3,16	44,75	Ouvert
Tuyau p69	146,30	PEHD	125	0,0015	0,06	0,01	0	Ouvert
Tuyau p70	1487,00	PEHD	125	0,0015	1,28	0,1	0,14	Ouvert
Tuyau p71	39,98	PVC	200	0,0015	9,21	0,29	0,48	Ouvert
Tuyau p72	44,79	PVC	200	0,0015	2,67	0,09	0,05	Ouvert
Tuyau p73	123,40	PVC	63	0,0015	0,11	0,03	0,03	Ouvert
Tuyau p74	245,40	PVC	63	0,0015	0,21	0,07	0,16	Ouvert
Tuyau p75	60,28	PVC	200	0,0015	2,44	0,08	0,04	Ouvert
Tuyau p76	121,20	PVC	63	0,0015	0,1	0,03	0,03	Ouvert
Tuyau p77	38,47	PVC	200	0,0015	2,21	0,07	0,04	Ouvert
Tuyau p78	50,93	PVC	63	0,0015	0	0	0	Ouvert
Tuyau p79	423,60	PVC	200	0,0015	2,03	0,06	0,03	Ouvert
Tuyau p80	103,20	PVC	90	0,0015	0,09	0	0	Ouvert
Tuyau p81	417,10	PVC	90	0,0015	1,26	0,04	0,01	Ouvert
Tuyau p82	295,70	PVC	90	0,0015	0,13	0,02	0,01	Ouvert
Tuyau p83	22,49	PVC	125	0,0015	0,65	0,02	0	Ouvert
Tuyau p84	90,62	PVC	90	0,0015	0,08	0,01	0	Ouvert
Tuyau p85	18,59	PVC	90	0,0015	0,48	0,02	0	Ouvert
Tuyau p86	96,93	PVC	63	0,0015	0,08	0,03	0,02	Ouvert
Tuyau p87	17,40	PVC	90	0,0015	0,3	0,01	0	Ouvert
Tuyau p88	138,10	PVC	200	0,0015	0,06	0	0	Ouvert
Tuyau p89	42,22	PVC	90	0,0015	0,15	0,02	0,01	Ouvert
Tuyau p90	45,03	PVC	90	0,0015	0,04	0,01	0	Ouvert
Tuyau p91	42,20	PVC	90	0,0015	0,02	0	0	Ouvert
Tuyau p92	129,20	AC	200	0,3000	24,74	0,79	3,07	Ouvert
Tuyau p93	67,27	AC	200	0,3000	-53,33	1,7	13,36	Ouvert
Tuyau p1	286,40	AC	200	0,3000	-24,26	0,77	2,95	Ouvert
Tuyau p2	315,40	AC	200	0,3000	-28,23	0,9	3,94	Ouvert
Tuyau 6	50,00	PEHD	200	0,0015	100,2	3,19	45,59	Ouvert
Tuyau 9	100,00	PEHD	200	0,0015	9,69	0,31	0,53	Ouvert
Tuyau 7	50,00	PEHD	200	0,0015	111,6	3,55	56,31	Ouvert
Tuyau 3	50,00	PEHD	200	0,0015	-0,29	0,01	0	Ouvert
Tuyau 1	50,00	PEHD	200	0,0015	-2,56	0,08	0,05	Ouvert

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

Tableau (IV.7) : L'état des pressions dans le réseau actuel (2018).

ID Nœud	Altitude m	Demande Base LPS	Demande LPS	Charge m	Pression m.c.e
Nœud n2	224,483612	1,57613422	0,38	202,85	-21,64
Nœud n3	226,195288	1,50992627	0,36	203,24	-22,95
Nœud n5	227,749442	0,45563921	0,11	202,85	-24,9
Nœud n6	226,261212	17,3968375	4,18	204,14	-22,12
Nœud n7	225,784765	0,19599226	0,05	204,29	-21,5
Nœud n8	221,380581	0,40258016	0,1	204,29	-17,09
Nœud n9	224,150219	0,07578709	0,02	204,29	-19,86
Nœud n10	226,527639	0,22930245	0,06	204,29	-22,24
Nœud n11	227,879633	0,61567911	0,15	204,44	-23,44
Nœud n12	231,231622	0,34698678	0,08	204,44	-26,79
Nœud n13	232,333157	1,30719924	0,31	204,83	-27,5
Nœud n14	246,214265	1,67721063	0,4	206,98	-39,24
Nœud n15	249,951862	0,49924847	0,12	207,75	-42,2
Nœud n16	246,592717	0,75876061	0,18	206,98	-39,62
Nœud n17	235,481738	0,44331808	0,11	204,84	-30,64
Nœud n18	236,665202	0,12455936	0,03	204,84	-31,83
Nœud n19	238,593216	0,88216065	0,21	204,85	-33,75
Nœud n20	248,423931	17,2408956	4,14	207,37	-41,06
Nœud n21	250,853426	0,11962551	0,03	207,37	-43,49
Nœud n22	253,654632	1,64390044	0,39	211,87	-41,79
Nœud n23	248,367062	0,33647203	0,08	211,87	-36,5
Nœud n24	280,90246	19,054145	6,86	251,41	-29,49
Nœud n25	306,481433	0,43720613	0,16	251,41	-55,07
Nœud n26	273,843175	1,67521959	0,6	257,1	-16,74
Nœud n27	253,484043	0,89752836	0,22	207,37	-46,12
Nœud n28	262,169262	0,29252577	0,07	207,37	-54,8
Nœud n29	256,190275	0,2847071	0,07	207,37	-48,82
Nœud n30	228,905695	1,38956479	0,33	204,38	-24,53
Nœud n31	238,132252	0,63565479	0,15	204,63	-33,51
Nœud n32	239,695425	0,59084812	0,14	204,63	-35,07
Nœud n33	242,458882	0,22102546	0,05	204,63	-37,83
Nœud n34	275,603747	1,26491793	0,46	318,46	42,86
Nœud n35	276,458222	0,29346713	0,11	318,46	42
Nœud n36	265,190212	1,2567063	0,45	295,7	30,51
Nœud n37	269,229203	0,59657973	0,21	301,69	32,46
Nœud n38	268,321064	0,25777194	0,09	301,69	33,37
Nœud n39	282,727942	0,59825938	0,22	311,79	29,06
Nœud n40	279,936083	0,47580809	0,17	318,46	38,53

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

Noeud n41	285,130916	0,09926277	0,04	311,97	26,84
Noeud n42	282,534605	17,84362855	6,42	311,95	29,42
Noeud n43	304,204295	0,29442539	0,11	311,95	7,75
Noeud n44	300,280731	0,49158738	0,18	311,95	11,67
Noeud n45	285,187732	0,34380377	0,12	311,97	26,79
Noeud n46	291,780964	0,44964517	0,16	319,38	27,6
Noeud n47	289,564989	0,03563529	0,01	311,97	22,41
Noeud n48	296,368781	0,57742093	0,21	323,95	27,58
Noeud n49	295,373135	0,18312349	0,07	323,95	28,58
Noeud n50	307,21901	1,23601392	0,44	342,14	34,93
Noeud n51	301,717691	4,63957208	1,67	342,7	40,98
Noeud n52	292,727531	0,32077754	0,12	342,7	49,97
Noeud n53	341,656346	21,16005476	7,62	350,05	8,4
Noeud n54	305,035368	0,436727	0,16	350,05	45,02
Noeud n55	383,354711	1,78019784	0,43	376,1	-7,25
Noeud n56	269,380453	1,44242087	0,52	376,1	106,72
Noeud n57	342,089563	17,57463296	6,33	351,86	9,77
Noeud n58	353,231239	0,96925252	0,35	355,85	2,61
Noeud n59	368,449963	0,88904914	0,32	368,9	0,45
Noeud n60	327,971915	0,76046244	0,27	350,18	22,21
Noeud n61	321,625703	0,3265271	0,12	350,18	28,55
Noeud n62	346,666684	0,42618614	0,15	355,85	9,18
Noeud n63	386,046226	1,74235625	0,63	378,94	-7,1
Noeud n64	329,65637	3,03369819	1,09	371,12	41,47
Noeud n65	385,853837	0	0	376,66	-9,19
Noeud n66	360,683541	0,1752418	0,06	368,9	8,21
Noeud n67	385,740274	3,56233155	1,28	381,76	-3,98
Noeud n68	264,122649	3,56233155	1,28	381,56	117,43
Noeud n69	284,845391	1,33693466	0,48	371,07	86,23
Noeud n70	282,602714	17,57154825	6,33	371,05	88,45
Noeud n71	275,838164	0,35722932	0,13	371,05	95,21
Noeud n72	282,332727	0,29466495	0,11	371,05	88,71
Noeud n73	288,843626	0,58693425	0,21	371,01	82,17
Noeud n74	267,825564	0,35303019	0,13	371,05	103,22
Noeud n75	266,783246	0,29035278	0,1	371,04	104,26
Noeud n76	264,323695	0,49409763	0,18	371,05	106,72
Noeud n77	264,627699	0	0	371,05	106,42
Noeud n78	261,124852	1,8671187	0,67	371,03	109,91
Noeud n79	262,396783	0,25931961	0,09	371,03	108,63
Noeud n80	281,083876	1,34417651	0,48	371,03	89,94
Noeud n81	288,500668	0,35419685	0,13	371,02	82,52
Noeud n82	284,741761	0,26630045	0,1	371,03	86,28
Noeud n83	289,885448	0,21709338	0,08	371,03	81,14
Noeud n84	288,001774	0,25447792	0,09	371,03	83,02

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

Noeud n85	285,944541	0,23221035	0,08	371,02	85,08
Noeud n86	290,913625	0,25957622	0,09	371,03	80,11
Noeud n87	307,237054	0,16541963	0,06	371,03	63,79
Noeud n88	291,976343	0,25276443	0,09	371,03	79,05
Noeud n89	296,167005	0,10787612	0,04	371,03	74,86
Noeud n90	291,520011	0,05054822	0,02	371,03	79,51

IV.5.2. Interprétation des résultats de simulation :

Le système d'alimentation en eau potable de l'agglomération de la cité de Ben Achour pose de nombreux problèmes du point de vue de fonctionnement hydraulique, et pour cause l'accroissement démographique, une mauvaise exploitation du système d'alimentation en eau et un mauvais dimensionnement des différents ouvrages du réseau de distribution.

Effectivement l'étude de diagnostic que nous avons menée, sur la base d'une simulation dynamique à l'aide de l'Epanet, a révélé plusieurs anomalies à l'origine des dysfonctionnements du réseau d'alimentation en eau potable aussi bien au niveau des pressions que des vitesses d'écoulement.

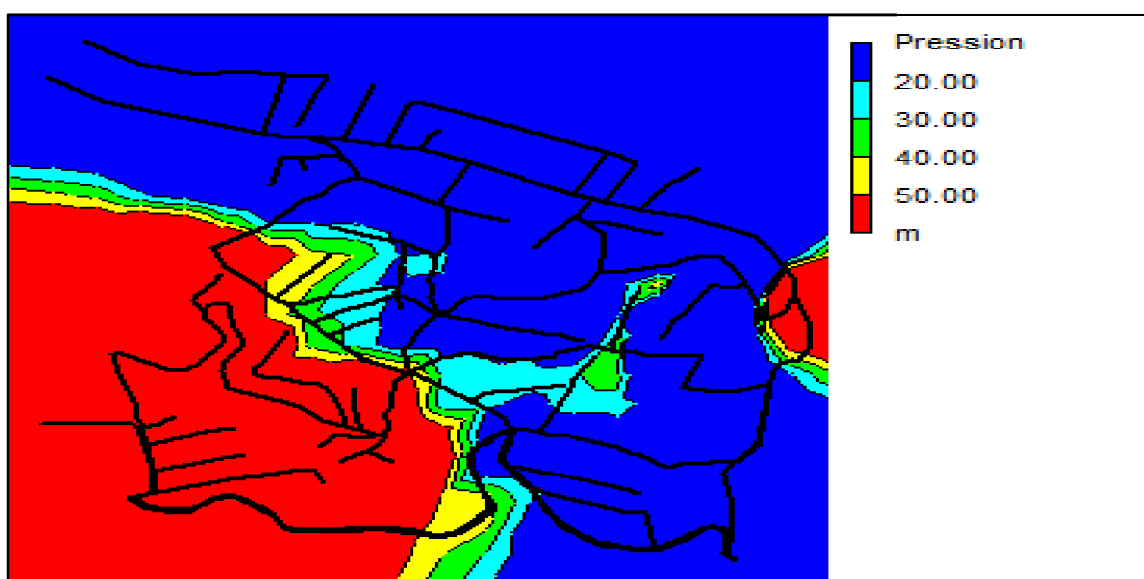
- **Mauvais équilibre des vitesses :**

Les vitesses varient dans certains tronçons dans la fourchette de 0.5 et 2.5 m/s, et à l'opposé, d'autres tronçons sont caractérisés soit par des vitesses souvent très faibles voire nulles ou bien trop fortes, au point d'être à l'origine de nombreux dysfonctionnements.

- **Mauvais équilibre des pressions :**

Les pressions observées sont très faibles et négatives dans de nombreux nœuds du réseau de la zone 1, et des pressions importantes dans d'autres nœuds dans la zone 2.

Ces pressions varient entre -5 et 11 bars ce qui dépasse de loin les pressions de service admissibles.



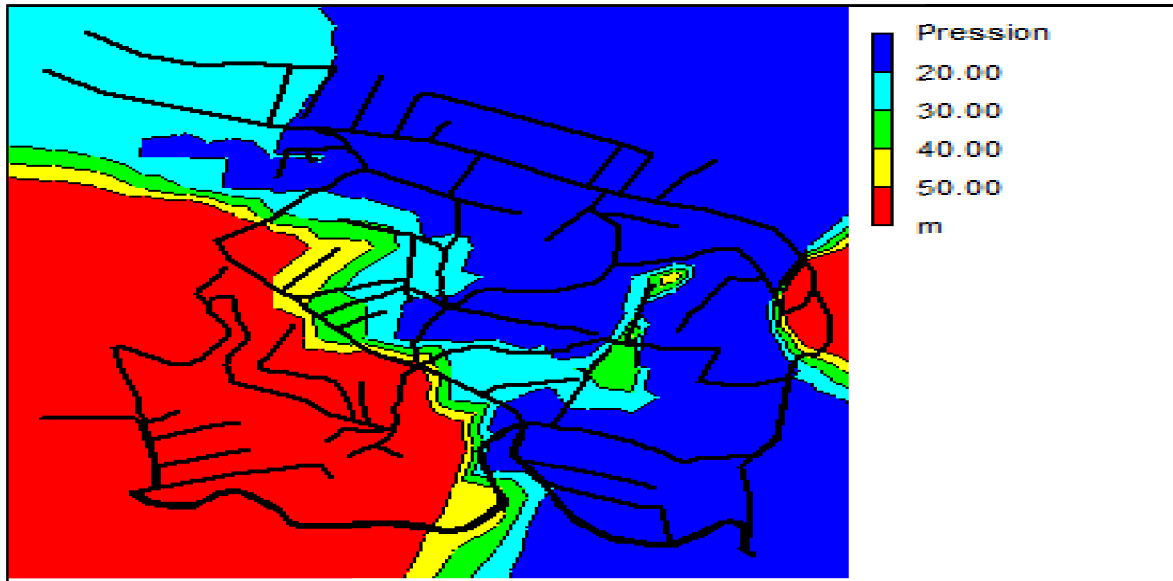


Figure (IV.8) : L'état des pressions dans le réseau à l'heure de pointe de la zone haute.

Figure (IV.9) : L'état des pressions dans le réseau à l'heure de pointe de la zone basse.

Nous observons bien, qu'à l'issue des résultats de la simulation illustrée sur **figure (IV.8)** et **(IV.9)**, qu'aux heures de pointe les pressions sont uniformes et significativement faibles sur de nombreux nœuds de la zone basse, tandis que dans la zone haute les pressions sont variables et majoritairement fortes (zone rouge) allant au-delà des pressions de service prescrites souvent limitées à 4 bars. Ce qui démontre qu'à l'état actuel du réseau nécessite un rééquilibrage permettant d'ajuster les pressions à leur juste valeur. De ce fait il serait nécessaire d'une part de réhabiliter partiellement ou totalement le réseau en renouvelant le type et les dimensions des conduites et d'autre part soit d'opter pour une alimentation étagée en installant d'autres réservoirs qualifiés de brise charge ou d'insérer adéquatement des réducteurs de pression.

Pour une meilleure visibilité de la variation des pressions dans chacune des zones sus-indiquées, nous allons présenter, sur les figures suivantes, l'étendue des valeurs des pressions sur une période de deux journées de desserte.

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

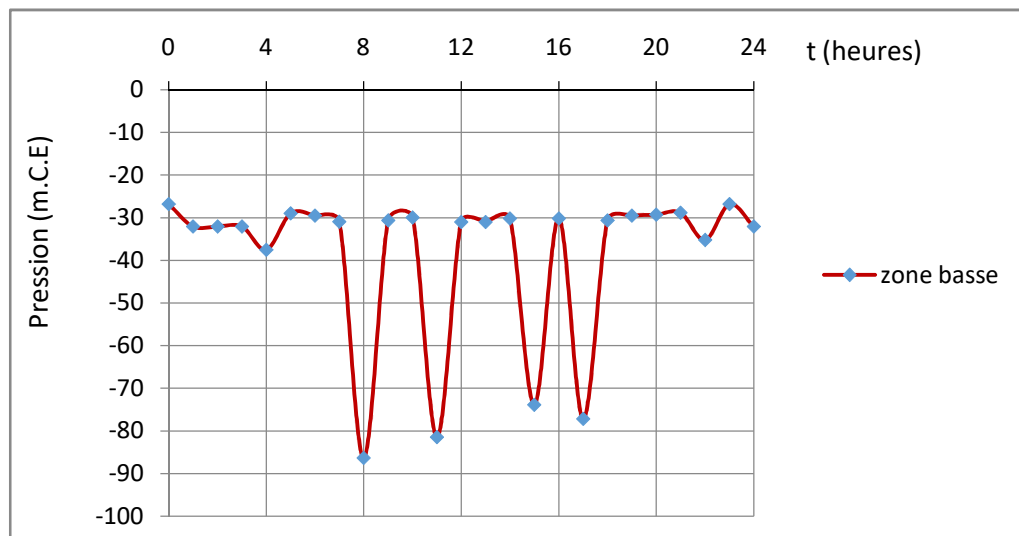


Figure (IV.10) : Variation temporelle de la pression pour un nœud de la zone basse.

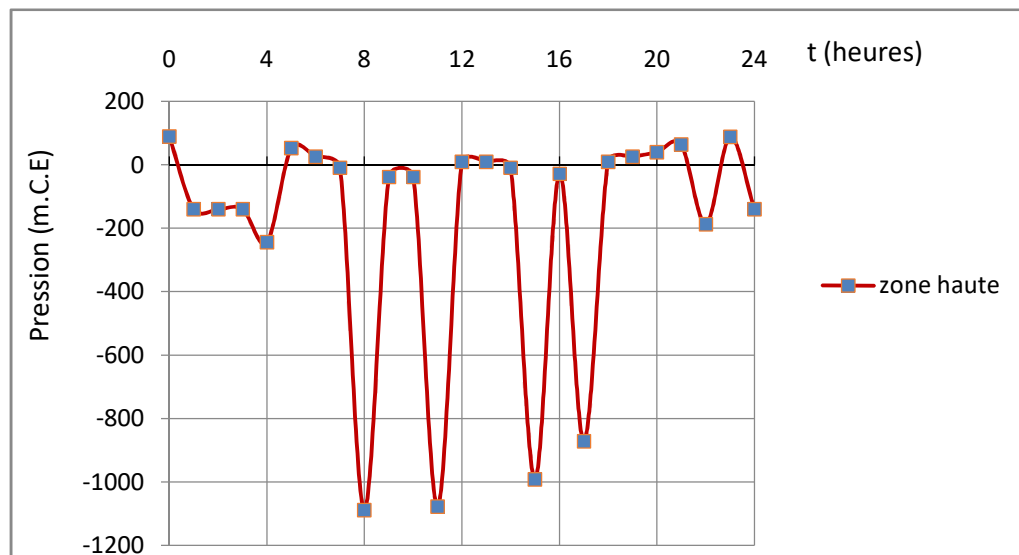


Figure (IV.11) : Variation temporelle de la pression pour un nœud de la zone haute.

Nous pouvons noter, sans appel, le déséquilibre important des pressions en particulier dans la zone haute où les valeurs négatives sont excessives. Ce qui démontre une fois de plus les dysfonctionnements due l'état actuel du réseau.

IV.5.3. Vérification de la condition de marnage du réservoir de tête RV 1000 m³ :

Par définition le marnage correspond à la condition de remplissage et de vidange du réservoir stockage, et c'est pourquoi la courbe de variation du niveau d'eau dans la cuve du réservoir est appelé couramment courbe de marnage. Le remplissage du réservoir est régulé par une poire de niveau : lorsque le niveau descend en deçà du niveau minimal, la poire de niveau déclenche la mise en marche de la station de pompage. Lorsque le réservoir atteint son niveau maximal, la poire de niveau arrête le pompage.

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

L'analyse de la courbe de marnage de la **figure (IV.10)**, fait apparaître, d'une part, l'effet de l'arrêt imposé à la pompe d'une durée de 4 heures et d'autre part un phénomène d'alternance de remplissage et de la vidange suivant le rythme de la consommation. Nous remarquons aussi une certaine périodicité du phénomène de marnage en particulier au-delà de la première journée.

L'analyse de la courbe de marnage laisse apparaître une anomalie remarquable: le niveau de l'eau dans la cuve ne va pas au-delà de 1.5 m sur toute la période de consommation journalière, alors que le niveau maximal fixé lors du dimensionnement est de 6m, ce qui correspond à un surdimensionnement opéré sur la cuve du réservoir par rapport au volume nécessaire, ceci était prévisible, comme nous l'avons fait remarquer lors du diagnostic préliminaire, en indiquant que c'est le mauvais choix du temps de pompage qui est à l'origine de cette première anomalie.

En dépit de cette anomalie nous observons malgré tout un fonctionnement normal du réservoir étant donné que le remplissage est alterné avec la vidange lors du soutirage.

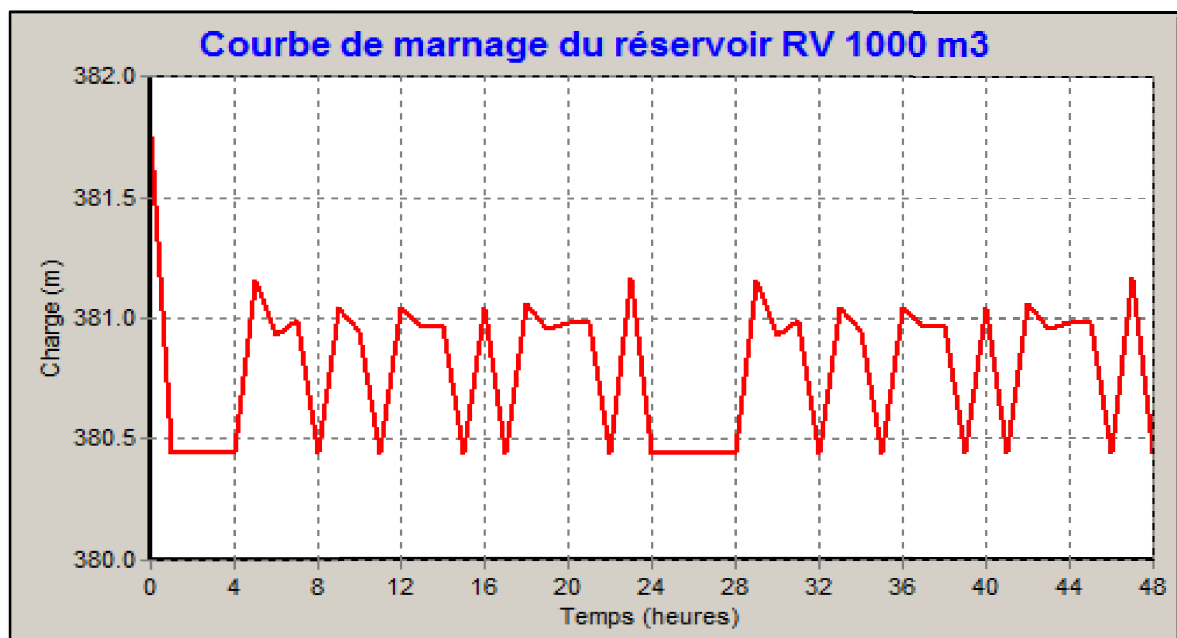


Figure (IV.12) : Marnage du réservoir principal de tête RV1000 m³ avec une conduite de refoulement de diamètre de Ø160 mm (horizon 2018).

Le remplissage aurait été d'autant meilleur si le diamètre de la conduite de refoulement alimentant le réservoir est plus important. Actuellement il est de 160 mm alors qu'il aurait été préférable qu'il soit plus important encadré par les valeurs extrêmes fournis par les formules de Bress et Bonin à savoir $200 < D_{opt} < 300$, et à ce titre nous choisirons un diamètre intermédiaire de 250 mm. Avec ce nouveau diamètre pour la conduite de refoulement le remplissage se fait dans de meilleures conditions comme le montre la courbe de marnage ci-dessous :

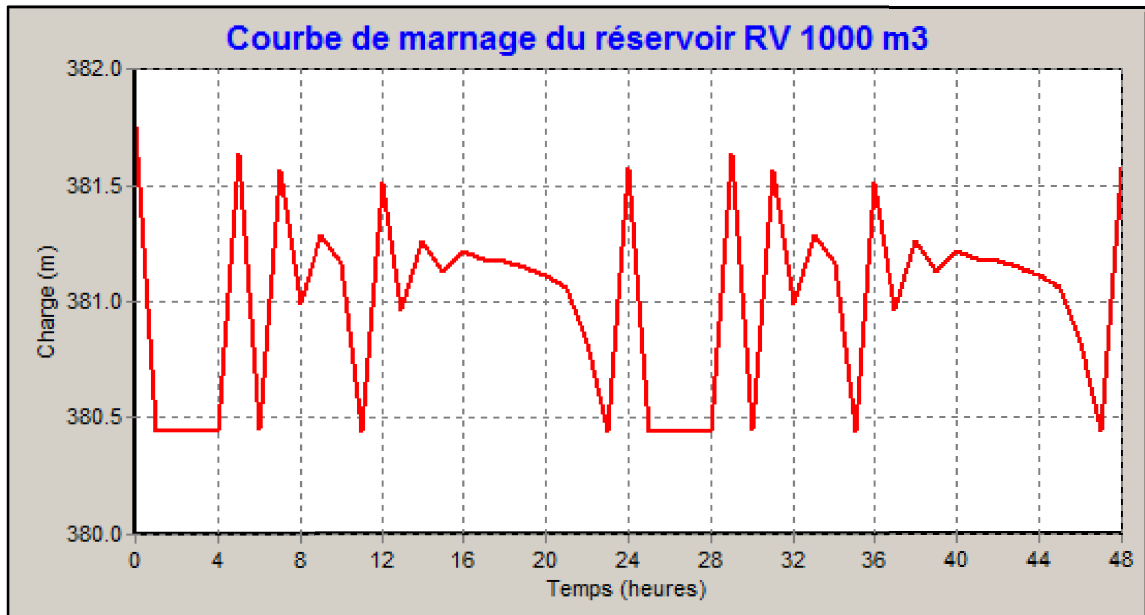


Figure (IV.13) : Marnage du réservoir principal de tête RV1000 m³ avec une conduite de refoulement de diamètre Ø250 mm (horizon 2018).

IV.5.4. Résultats de la simulation dynamique du réseau à l'horizon 2050 :

Pour l'analyse du comportement du réseau pour l'horizon futur 2050 opération de simulation dynamique a été réitéré en maintenant la même structure du réseau et en modifiant les débits nodaux correspondant aux besoins de l'agglomération 2050.

Cette simulation a été effectuée pour vérifier si le réseau tel qu'il a été conçu pourrait est en mesure de supporter l'acheminement des débits demandés ?

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

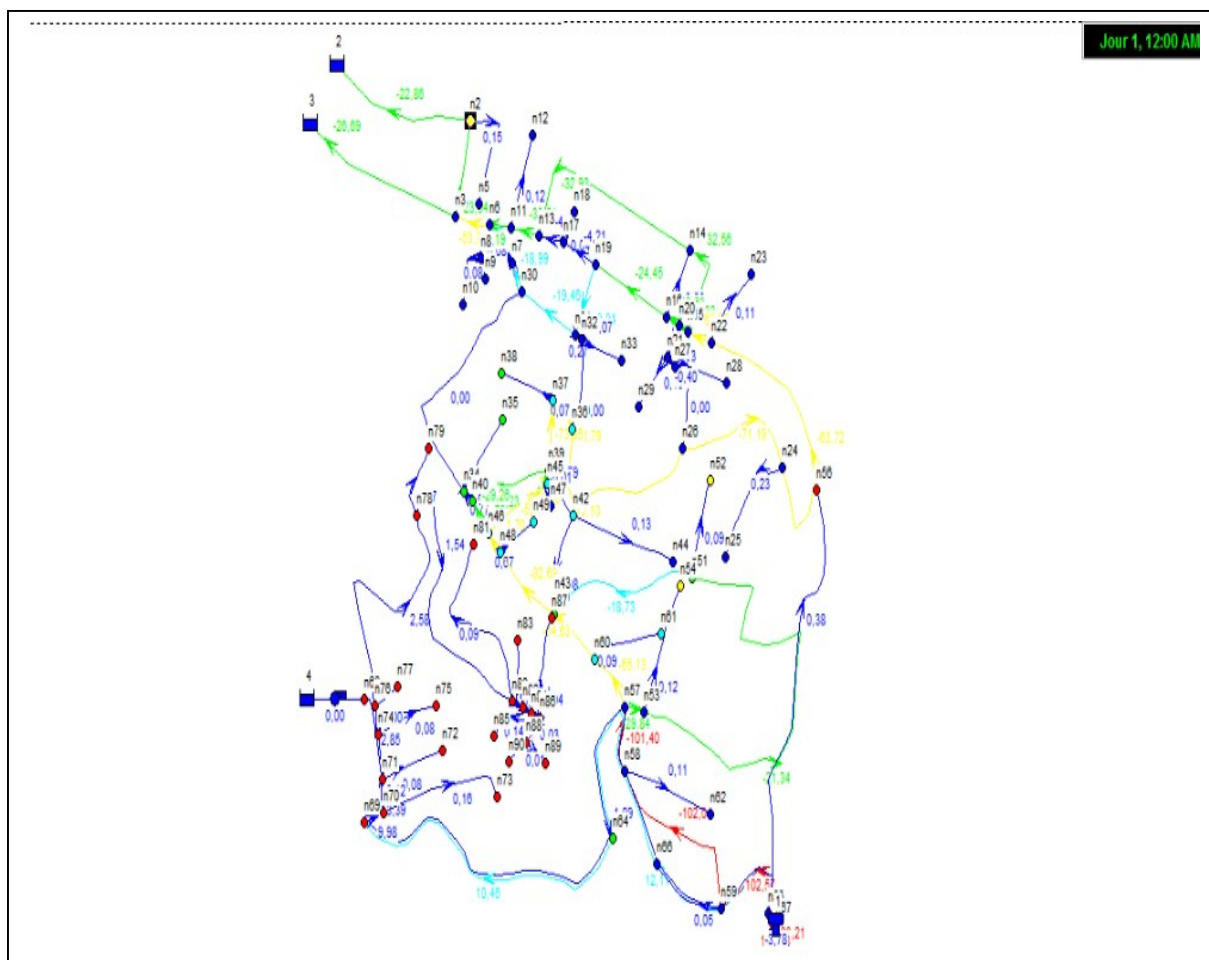


Figure (IV.14) : Configuration dynamique du réseau de distribution pour l'horizon 2050.

Tableau (IV.8) : Débits et vitesses dans les différents tronçons du réseau à l'horizon 2050.

	Longueur	Matériau	Diamètre	Rugosité	Débit	Vitesse	P.D.C.U	État
ID Arc	m		mm	Mm	LPS	m/s	m/km	
Tuyau p3	169	AC	200	0,3000	0,15	0.00	0.00	Ouvert
Tuyau p4	73,07	AC	200	0,3000	-18,75	0,60	1,82	Ouvert
Tuyau p5	72,32	AC	200	0,3000	0,18	0,01	0.00	Ouvert
Tuyau p6	28,11	AC	200	0,3000	0,08	0.00	0.00	Ouvert
Tuyau p7	85,05	AC	200	0,3000	0,08	0.00	0.00	Ouvert
Tuyau p8	43,43	AC	200	0,3000	-36,19	1,15	6,33	Ouvert
Tuyau p9	128,7	AC	200	0,3000	0,12	0.00	0.00	Ouvert
Tuyau p10	56,32	AC	200	0,3000	-36,51	1,16	6,44	Ouvert
Tuyau p11	380,7	AC	200	0,3000	-32,93	1,05	5,29	Ouvert
Tuyau p12	142	AC	200	0,3000	-32,56	1,04	5,17	Ouvert
Tuyau p13	99,39	AC	200	0,3000	-0,93	0,03	0,01	Ouvert
Tuyau p14	47,92	AC	200	0,3000	-4,02	0,13	0,11	Ouvert
Tuyau p15	46,2	AC	200	0,3000	0,04	0.00	0.00	Ouvert

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

Tuyau p16	70,31	AC	200	0,3000	-4,21	0,13	0,12	Ouvert
Tuyau p17	155,9	AC	150	0,3000	-24,45	1,38	12,83	Ouvert
Tuyau p18	26,14	AC	150	0,3000	-25,63	1,45	14,06	Ouvert
Tuyau p19	18,84	PEHD	125	0,0015	-30,33	1,72	19,44	Ouvert
Tuyau p20	47,37	PEHD	90	0,0015	0,53	0,03	0,01	Ouvert
Tuyau p21	48,67	PEHD	125	0,0015	-63,05	3,57	80,89	Ouvert
Tuyau p22	124,8	PEHD	63	0,0015	0,11	0,01	0,00	Ouvert
Tuyau p23	460,6	PEHD	125	0,0015	-63,72	3,61	82,57	Ouvert
Tuyau p24	182,5	PEHD	63	0,0015	0,23	0,01	0,00	Ouvert
Tuyau p25	237,6	PEHD	90	0,0015	-71,19	2,27	23,4	Ouvert
Tuyau p26	118,8	PEHD	90	0,0015	0,00	0,00	0,00	Fermé
Tuyau p27	108,5	PEHD	63	0,0015	0,10	0,01	0,00	Ouvert
Tuyau p28	105,6	AC	200	0,3000	0,10	0,01	0,00	Ouvert
Tuyau p29	42,94	AC	200	0,3000	-18,99	0,60	1,86	Ouvert
Tuyau p30	119,2	AC	200	0,3000	-19,46	0,62	1,95	Ouvert
Tuyau p31	101	AC	200	0,3000	-19,94	0,63	2,04	Ouvert
Tuyau p32	15,57	AC	200	0,3000	0,27	0,01	0,00	Ouvert
Tuyau p33	81,98	AC	200	0,3000	0,07	0,00	0,00	Ouvert
Tuyau p34	396,2	AC	125	0,3000	0,00	0,00	0,00	Fermé
Tuyau p35	122,5	PEHD	125	0,0015	0,08	0,01	0,00	Ouvert
Tuyau p36	121,6	AC	150	0,3000	0,00	0,00	0,00	Fermé
Tuyau p37	55,4	AC	150	0,3000	-72,79	4,12	107,23	Ouvert
Tuyau p38	107,6	PEHD	90	0,0015	0,07	0,01	0,00	Ouvert
Tuyau p39	92,73	PEHD	90	0,0015	-73,06	4,13	108,03	Ouvert
Tuyau p40	154,7	PEHD	90	0,0015	-28,23	2,30	43,00	Ouvert
Tuyau p41	23,52	PEHD	110	0,0015	0,77	0,04	0,02	Ouvert
Tuyau p42	361,7	PEHD	90	0,0015	72,1	4,08	105,24	Ouvert
Tuyau p43	18,04	PEHD	90	0,0015	-45,16	1,44	9,69	Ouvert
Tuyau p44	67,06	PEHD	90	0,0015	6,79	0,22	0,28	Ouvert
Tuyau p45	122,9	PEHD	63	0,0015	0,08	0,00	0,00	Ouvert
Tuyau p46	205,2	PEHD	63	0,0015	0,13	0,00	0,00	Ouvert
Tuyau p47	0,4475	PEHD	90	0,0015	-52,00	1,66	12,72	Ouvert
Tuyau p48	132,5	PEHD	90	0,0015	-52,20	2,95	55,89	Ouvert
Tuyau p49	29,75	PEHD	90	0,0015	0,01	0,00	0,00	Ouvert
Tuyau p50	51,45	PEHD	125	0,0015	-29,26	1,66	18,14	Ouvert
Tuyau p51	34,25	PEHD	125	0,0015	-81,70	4,62	134,56	Ouvert
Tuyau p52	76,44	PEHD	125	0,0015	0,67	0,05	0,04	Ouvert
Tuyau p53	135,4	PEHD	125	0,0015	-82,69	4,68	137,78	Ouvert
Tuyau p54	294,9	PEHD	110	0,0015	-18,73	0,60	1,81	Ouvert
Tuyau p55	133,9	PEHD	63	0,0015	0,09	0,00	0,00	Ouvert
Tuyau p56	780,2	PEHD	160	0,0015	-21,34	1,21	9,88	Ouvert
Tuyau p57	182,3	PEHD	110	0,0015	0,12	0,01	0,00	Ouvert

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

Tuyau p58	602,1	PEHD	160	0,0015	0,38	0,01	0.00	Ouvert
Tuyau p59	40,95	PEHD	110	0,0015	-29,84	2,43	47,9	Ouvert
Tuyau p60	90,63	PEHD	200	0,0015	-101,4	3,23	46,67	Ouvert
Tuyau p61	293,9	PEHD	200	0,0015	-102,04	3,25	47,24	Ouvert
Tuyau p62	99,35	PEHD	110	0,0015	-64,63	3,66	84,92	Ouvert
Tuyau p63	136,3	PEHD	90	0,0015	0,09	0,01	0.00	Ouvert
Tuyau p64	89,88	PEHD	200	0,0015	-65,13	2,07	19,68	Ouvert
Tuyau p65	177,9	PEHD	63	0,0015	0,11	0,01	0.00	Ouvert
Tuyau p66	727,3	PEHD	200	0,0015	12,11	1,19	13,43	Ouvert
Tuyau p67	12,32	PEHD	200	0,0015	103,21	3,29	48,31	Ouvert
Tuyau p68	161	PEHD	200	0,0015	102,57	3,26	47,73	Ouvert
Tuyau p69	146,3	PEHD	125	0,0015	0,05	0.00	0.00	Ouvert
Tuyau p70	1487	PEHD	125	0,0015	1,89	0,15	0,27	Ouvert
Tuyau p71	39,98	PVC	200	0,0015	9,98	0,32	0,56	Ouvert
Tuyau p72	44,79	PVC	200	0,0015	3,39	0,11	0,08	Ouvert
Tuyau p73	123,4	PVC	63	0,0015	0,08	0,03	0,02	Ouvert
Tuyau p74	245,4	PVC	63	0,0015	0,16	0,05	0,07	Ouvert
Tuyau p75	60,28	PVC	200	0,0015	3,12	0,10	0,07	Ouvert
Tuyau p76	121,2	PVC	63	0,0015	0,08	0,02	0,02	Ouvert
Tuyau p77	38,47	PVC	200	0,0015	2,85	0,09	0,06	Ouvert
Tuyau p78	50,93	PVC	63	0,0015	0	0.00	0.00	Ouvert
Tuyau p79	423,6	PVC	200	0,0015	2,58	0,08	0,05	Ouvert
Tuyau p80	103,2	PVC	90	0,0015	0,07	0.00	0.00	Ouvert
Tuyau p81	417,1	PVC	90	0,0015	1,54	0,05	0,02	Ouvert
Tuyau p82	295,7	PVC	90	0,0015	0,09	0,01	0,01	Ouvert
Tuyau p83	22,49	PVC	125	0,0015	0,67	0,02	0.00	Ouvert
Tuyau p84	90,62	PVC	90	0,0015	0,06	0,01	0.00	Ouvert
Tuyau p85	18,59	PVC	90	0,0015	0,47	0,01	0.00	Ouvert
Tuyau p86	96,93	PVC	63	0,0015	0,14	0,05	0,05	Ouvert
Tuyau p87	17,4	PVC	90	0,0015	0,27	0,01	0.00	Ouvert
Tuyau p88	138,1	PVC	200	0,0015	0,04	0.00	0.00	Ouvert
Tuyau p89	42,22	PVC	90	0,0015	0,18	0,03	0,01	Ouvert
Tuyau p90	45,03	PVC	90	0,0015	0,03	0.00	0.00	Ouvert
Tuyau p91	42,2	PVC	90	0,0015	0,01	0.00	0.00	Ouvert
Tuyau p92	129,2	AC	200	0,3000	23,54	0,75	2,79	Ouvert
Tuyau p93	67,27	AC	200	0,3000	-50,72	1,61	12,13	Ouvert
Tuyau p1	286,4	AC	200	0,3000	-22,86	0,73	2,64	Ouvert
Tuyau p2	315,4	AC	200	0,3000	-26,69	0,85	3,54	Ouvert
Tuyau 6	50	PEHD	200	0,0015	103,21	3,29	48,31	Ouvert
Tuyau 9	100	PEHD	200	0,0015	10,46	0,33	0,61	Ouvert
Tuyau 7	50	PEHD	200	0,0015	115,78	3,69	60,52	Ouvert
Tuyau 3	50	PEHD	200	0,0015	-0,4	0,01	0.00	Ouvert
Tuyau 1	50	PEHD	200	0,0015	-3,78	0,12	0,10	Ouvert

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

Tableau (IV.9) : Détermination des pressions aux Nœuds en 2050.

	Altitude	Demande Base	Demande	Charge	Pression
ID Noeud	m	LPS	LPS	m	m
Noeud n2	224,483612	2,201019	0,53	202,76	-21,73
Noeud n3	226,195288	2,05702113	0,49	203,12	-23,08
Noeud n5	227,749442	0,636285	0,15	202,76	-24,99
Noeud n6	226,261212	17,5541704	4,21	203,93	-22,33
Noeud n7	225,784765	0,27369668	0,07	204,07	-21,72
Noeud n8	221,380581	0,10583415	0,03	204,07	-17,32
Noeud n9	224,150219	0,32021325	0,08	204,07	-20,08
Noeud n10	226,527639	0,32021325	0,08	204,07	-22,46
Noeud n11	227,879633	0,8597754	0,21	204,21	-23,67
Noeud n12	231,231622	0,4845555	0,12	204,21	-27,02
Noeud n13	232,333157	1,82546025	0,44	204,57	-27,76
Noeud n14	246,214265	2,34216885	0,56	206,58	-39,63
Noeud n15	249,951862	0,69718388	0,17	207,32	-42,63
Noeud n16	246,592717	1,05958395	0,25	206,58	-40,01
Noeud n17	235,481738	0,61907895	0,15	204,58	-30,91
Noeud n18	236,665202	0,173943	0,04	204,58	-32,09
Noeud n19	238,593216	1,21908	0,29	204,58	-34,01
Noeud n20	248,423931	17,3364028	4,16	206,95	-41,47
Noeud n21	250,853426	0,16705305	0,04	206,95	-43,9
Noeud n22	253,654632	2,29565228	0,55	211,25	-42,4
Noeud n23	248,367062	0,469872	0,11	211,25	-37,11
Noeud n24	280,90246	20,1085892	7,24	249,29	-31,62
Noeud n25	306,481433	0,64441666	0,23	249,29	-57,19
Noeud n26	273,843175	2,53466321	0,91	254,85	-19
Noeud n27	253,484043	1,2533685	0,3	206,95	-46,53
Noeud n28	262,169262	0,4085025	0,1	206,95	-55,22
Noeud n29	256,190275	0,397584	0,1	206,95	-49,24
Noeud n30	228,905695	1,940481	0,47	204,15	-24,76
Noeud n31	238,132252	0,88767405	0,21	204,38	-33,75
Noeud n32	239,695425	0,82509975	0,2	204,38	-35,32
Noeud n33	242,458882	0,30865447	0,07	204,38	-38,08
Noeud n34	275,603747	1,91386309	0,69	315,52	39,92
Noeud n35	276,458222	0,2161929	0,08	315,52	39,06
Noeud n36	265,190212	1,9143862	0,69	292,91	27,72
Noeud n37	269,229203	0,57533784	0,21	298,85	29,62
Noeud n38	268,321064	0,18989678	0,07	298,85	30,53
Noeud n39	282,727942	0,90518644	0,33	308,87	26,14
Noeud n40	279,936083	0,71991353	0,26	315,52	35,59
Noeud n41	285,130916	0,15018788	0,05	309,04	23,91
Noeud n42	282,534605	18,2764382	6,58	309,03	26,49

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

Noeud n43	304,204295	0,21689884	0,08	309,03	4,82
Noeud n44	300,280731	0,36214517	0,13	309,03	8,75
Noeud n45	285,187732	0,52018659	0,19	309,05	23,86
Noeud n46	291,780964	0,68032817	0,24	316,46	24,67
Noeud n47	289,564989	0,026252	0,01	309,05	19,49
Noeud n48	296,368781	0,86957196	0,31	321,06	24,7
Noeud n49	295,373135	1,87013035	0,67	321,06	25,69
Noeud n50	307,21901	1,87013035	0,67	339,72	32,5
Noeud n51	301,717691	7,01982758	2,53	340,25	38,54
Noeud n52	292,727531	0,23631208	0,09	340,25	47,53
Noeud n53	341,656346	23,2943019	8,39	347,96	6,31
Noeud n54	305,035368	0,32173033	0,12	347,96	42,93
Noeud n55	383,354711	1,06261016	0,26	375,72	-7,63
Noeud n56	269,380453	1,06261016	0,38	375,72	106,34
Noeud n57	342,089563	17,8396829	6,42	349,93	7,84
Noeud n58	353,231239	1,46651145	0,53	354,15	0,92
Noeud n59	368,449963	1,34516105	0,48	368,04	-0,41
Noeud n60	327,971915	1,15060509	0,41	348,16	20,18
Noeud n61	321,625703	0,24054769	0,09	348,16	26,53
Noeud n62	346,666684	0,31396504	0,11	354,15	7,49
Noeud n63	386,046226	1,28356813	0,46	378,73	-7,31
Noeud n64	329,65637	4,59317258	1,65	368,97	39,31
Noeud n65	385,853837	0,00000000	0,00	376,32	-9,54
Noeud n66	360,683541	0,12909805	0,05	368,04	7,36
Noeud n67	385,740274	5,24863416	1,89	381,76	-3,99
Noeud n68	264,122649	5,24863416	1,89	381,35	117,23
Noeud n69	284,845391	1,33693466	0,48	368,9	84,06
Noeud n70	282,602714	17,8647716	6,43	368,88	86,28
Noeud n71	275,838164	0,5404999	0,19	368,88	93,04
Noeud n72	282,332727	0,21707532	0,08	368,88	86,54
Noeud n73	288,843626	0,4323858	0,16	368,86	80,02
Noeud n74	267,825564	0,53414647	0,19	368,87	101,05
Noeud n75	266,783246	0,21389861	0,08	368,87	102,09
Noeud n76	264,323695	0,74758622	0,27	368,87	104,55
Noeud n77	264,627699	0,00000000	0	368,87	104,24
Noeud n78	261,124852	2,70937553	0,98	368,85	107,73
Noeud n79	262,396783	0,18213149	0,07	368,85	106,45
Noeud n80	281,083876	2,15378397	0,78	368,84	87,76
Noeud n81	288,500668	0,26093159	0,09	368,84	80,34
Noeud n82	284,741761	0,39235923	0,14	368,84	84,1
Noeud n83	289,885448	0,1599298	0,06	368,84	78,96
Noeud n84	288,001774	0,17106594	0,06	368,84	80,84
Noeud n85	285,944541	0,39274749	0,14	368,84	82,89
Noeud n86	290,913625	0,1218622	0,04	368,84	77,93

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

Noeud n87	307,237054	0,1218622	0,04	368,84	61,61
Noeud n88	291,976343	0,38244083	0,14	368,84	76,87
Noeud n89	296,167005	0,07947075	0,03	368,84	72,67
Noeud n90	291,520011	0,03723812	0,01	368,84	77,32

Nous constatons que la réponse du réseau pour l'horizon 2050 est presque similaire à celle de l'état actuel avec toutefois une amélioration de la vitesse sur certains tronçons et une chute de pression au niveau de certains nœuds.

IV.5.5. Etat des pressions dans le réseau aux heures de pointe pour l'horizon 2050 :

A travers les résultats obtenus nous remarquons des similitudes avec le comportement relatif à l'horizon 2018 : les pressions sont importantes au niveau de la zone haute et faible dans la zone basse sachant que les deux zones sont alimentées de manière autonome. Cette alimentation dans la desserte pourrait expliquer la différence dans les réponses.

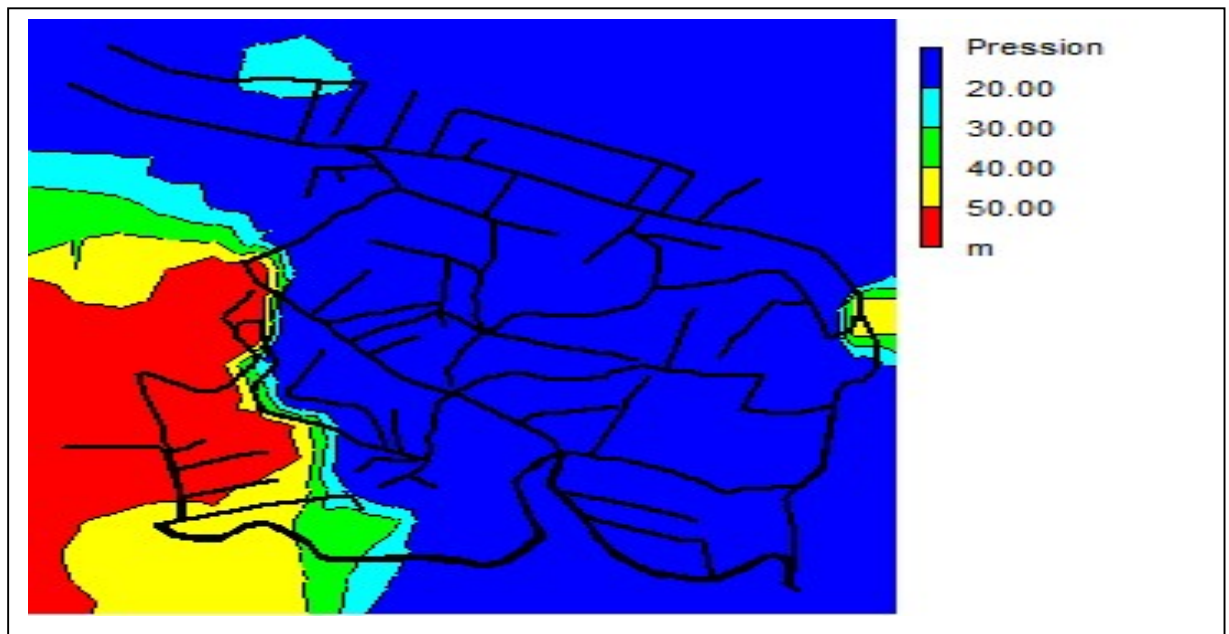


Figure (IV.15) : L'état des pressions dans le réseau à l'heure de pointe pour la zone haute et pour l'horizon 2050.

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

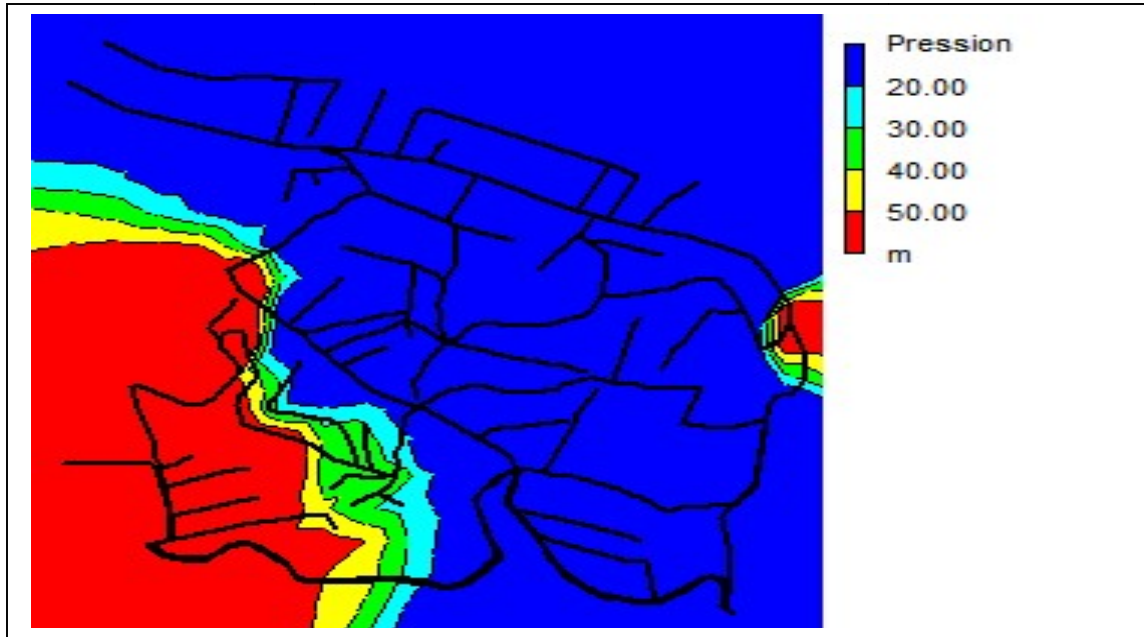


Figure (IV.16) : L'état des pressions dans le réseau à l'heure de pointe de la zone basse pour l'horizon 2050.

L'étendue des variations de pression aux nœuds prélevés dans chacune des deux zones est indiquée sur les figures suivantes :

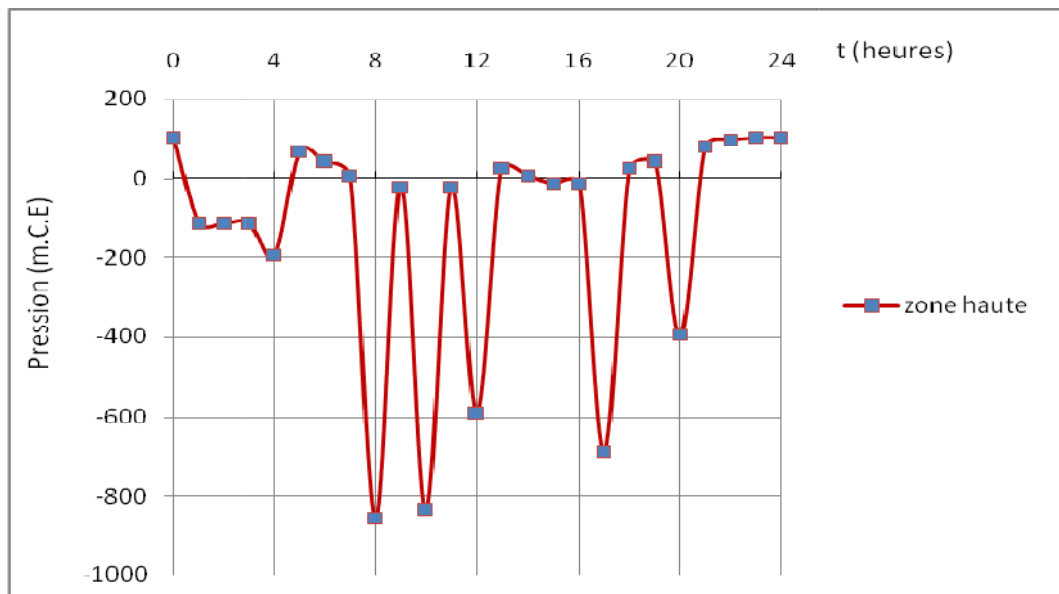


Figure (IV.17) : Variation temporelle des pressions pour un nœud de la zone haute.

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

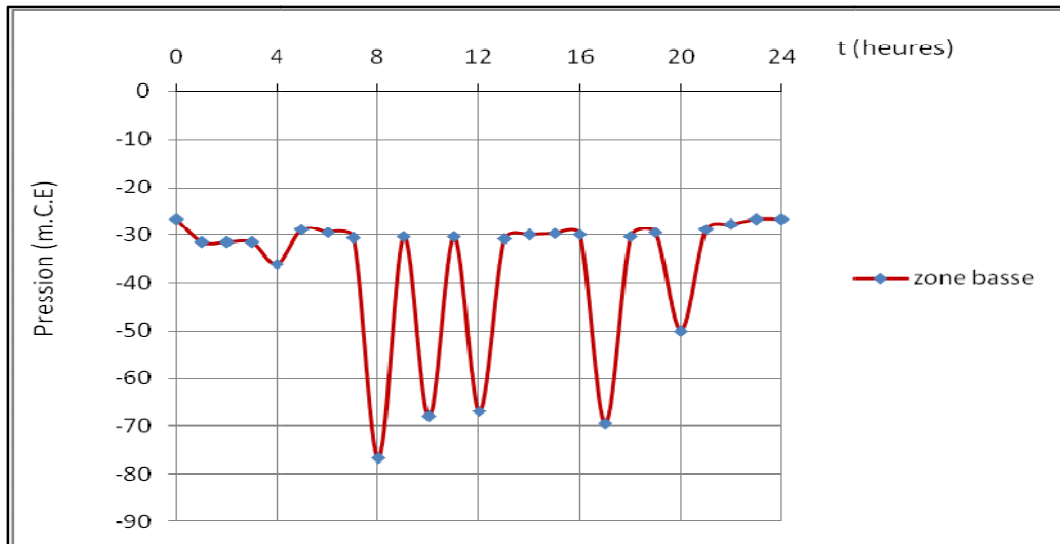


Figure (IV.18) : Variation temporelle des pressions pour un nœud de la zone basse.

L'étendue des valeurs obtenues des pressions montre bien la non-conformité vis-à-vis des valeurs de pressions de service prescrites par le CTH.

En tout état de cause il serait donc nécessaire de remédier à ces anomalies de pression et de vitesse d'écoulement par un procédé de rééquilibrage basé d'une part sur un redimensionnement total ou partiel des conduites du réseau et d'autre part sur l'installation de brises charge dans le cadre d'une alimentation étagée ou le recours à l'installation de réducteur de pression et de suppresseur.

IV.5.6. Conditions de marnage du réservoir RV1000 m³ :

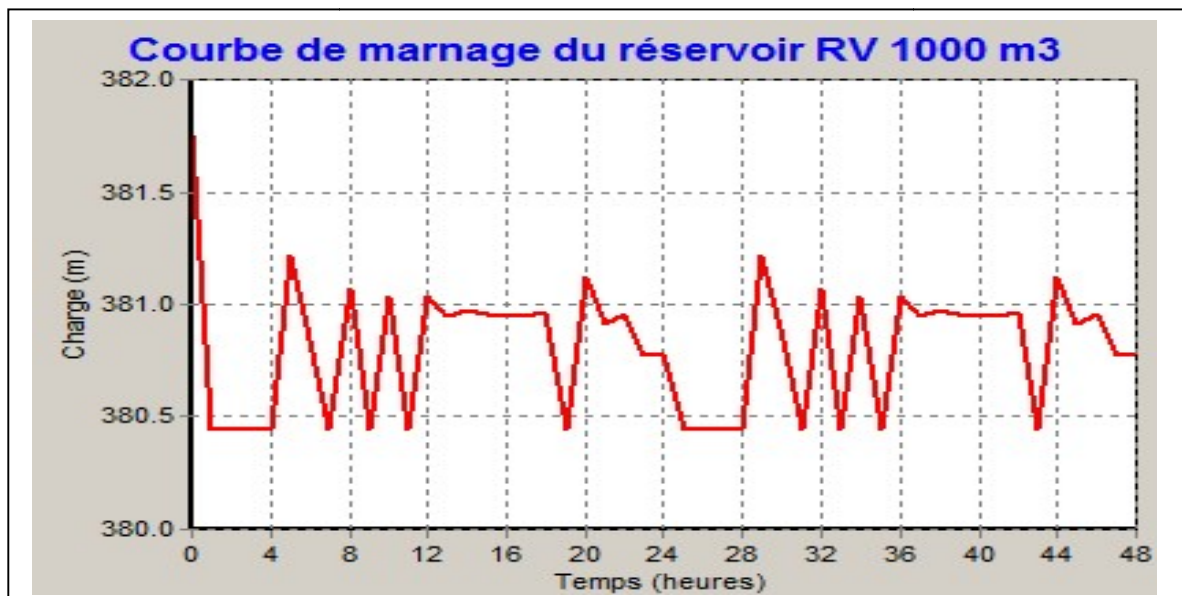


Figure (IV.19) : Courbe de marnage du réservoir existant à l'horizon 2050 avec une conduite de refoulement de diamètre Ø160 mm.

Chapitre IV : Simulation hydraulique du réseau de distribution

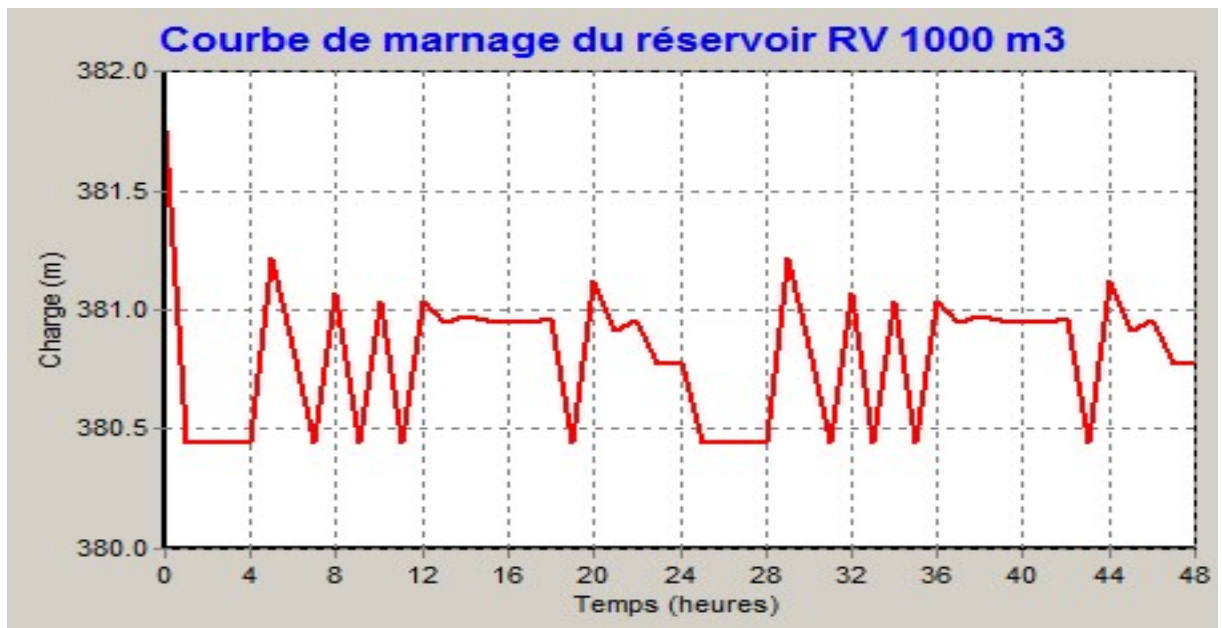


Figure (IV.20) : Courbe de marnage du réservoir existant à l'horizon 2050 avec une conduite de refoulement de diamètre Ø250 mm.

En première observation nous noterons que le changement du diamètre de la conduite de refoulement n'admet pas cette fois-ci d'impact sur le marnage, puisque le niveau maximal n'évolue pas suffisamment. Par ailleurs le débit pompé doit être sensiblement plus important pour satisfaire les besoins de la zone haute prévue pour 2050.

Conclusion :

A partir du rapport de simulation dynamique de notre réseau de distribution d'eau potable, nous avons relevé plusieurs dysfonctionnements en relation directe avec les deux paramètres hydraulique essentiels à savoir la vitesse d'écoulement et la pression. Ces anomalies sont dues, de notre point de vue, à une mauvaise structuration du réseau conjugué à un mauvais dimensionnement des conduites, du réservoir de stockage et une mauvaise implantation de ce dernier.

Aussi, et pour remédier à cette problématique, nous avons opté pour la réhabilitation partielle du réseau pour projeter un autre réseau avec une nouvelle configuration répondant aux besoins de la cité de Ben Achour à l'horizon futur ce qui fera l'objet du prochain et dernier chapitre.

Chapitre V : Diagnostic du fonctionnement du réseau projeté

Introduction :

Les résultats de simulation dynamique sur 24 heures, ont révélés plusieurs dysfonctionnements à l'origine de l'incapacité du réseau existant d'assurer une desserte correcte de l'agglomération de la cité de Ben Achour pour l'horizon futur. Les principales causes de ces anomalies se résument au mauvais choix des conduites sur le plan des caractéristiques des matériaux et des dimensions, à une mauvaise implantation et dimensionnement du réservoir existant.

Par ailleurs la structuration du réseau en deux zones distinctes alimentées par deux points de production différents est aussi un handicap dans sa gestion en raison de sa complexité. Sachant que l'alimentation de la zone basse à partir de piquages ne garantit pas une desserte continue et régulière, bien au contraire, en cas de problèmes techniques sur la conduite d'amenée toute l'agglomération affectée à la zone concernée sera privée d'eau, contrairement à la zone haute dont la desserte est assurée par un réservoir de stockage de volume important qui lui sécurise cette alimentation.

A l'appui de ce constat et pour parer à toutes ces anomalies et après de nombreuses réflexions sur le sujet nous nous sommes orientés vers une nouvelle configuration de la structure du réseau actuel en introduisant différentes modifications essentielles.

Avant tout nous avons unifié les deux zones pour qu'elles puissent être alimentées uniquement par le réservoir principal dont la capacité actuelle s'avère suffisante pour répondre aux besoins de l'ensemble de l'agglomération sur le long terme. Du coup ça nous permet d'éliminer les deux points d'injections.

Pour l'alimentation du réservoir, la structure du réseau projeté a été dotée d'un nouveau monobloc de quatre pompes de caractéristique identique montées en parallèle. L'alimentation sera assurée par une conduite en PEHD de diamètre Ø630 mm.

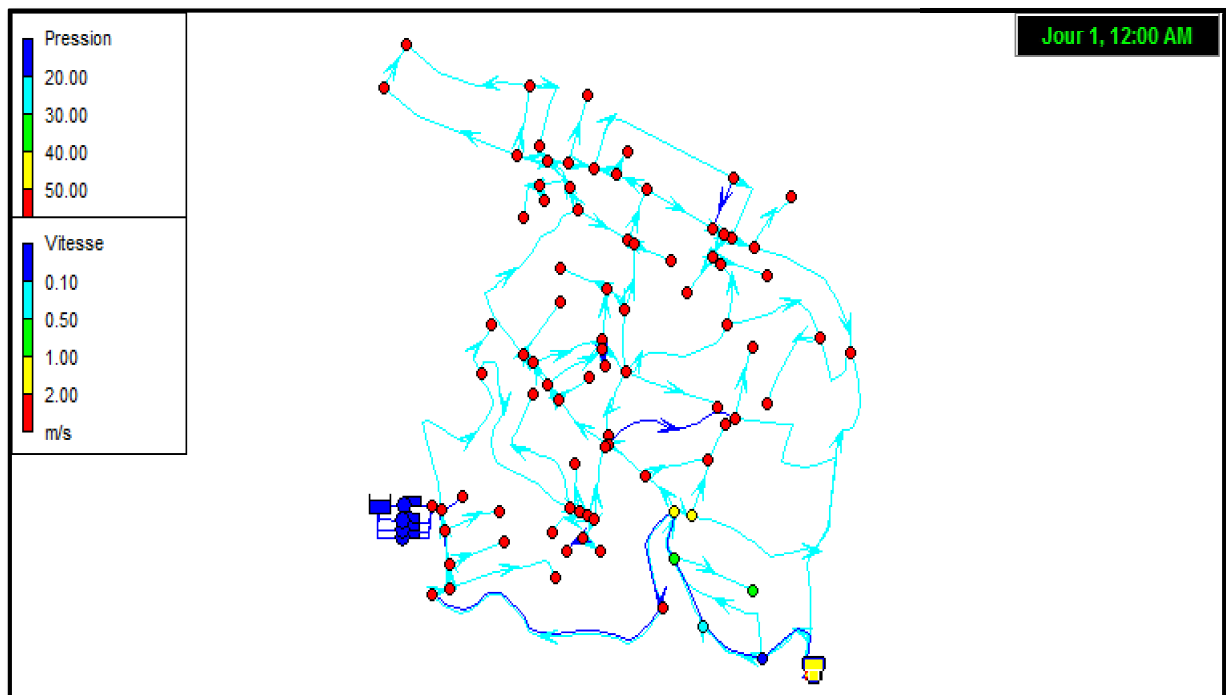


Figure (V.1) : Configuration du réseau projeté de distribution pour l'horizon 2050.

V.1. Vérification de la condition de marnage du réservoir de tête RV1000 m³ :

Le marnage du réservoir de stockage dans le réseau projeté simulé sur deux jours successifs ne laisse pas apparaître de dysfonctionnement, le remplissage et la vidange se font d'une manière cyclique et régulière. Le réservoir se remplit régulièrement pendant environ 14 heures en fonction du régime de la consommation à l'aval du réservoir. Ses dimensions actuelles semblent satisfaisantes pour répondre aux besoins futurs.

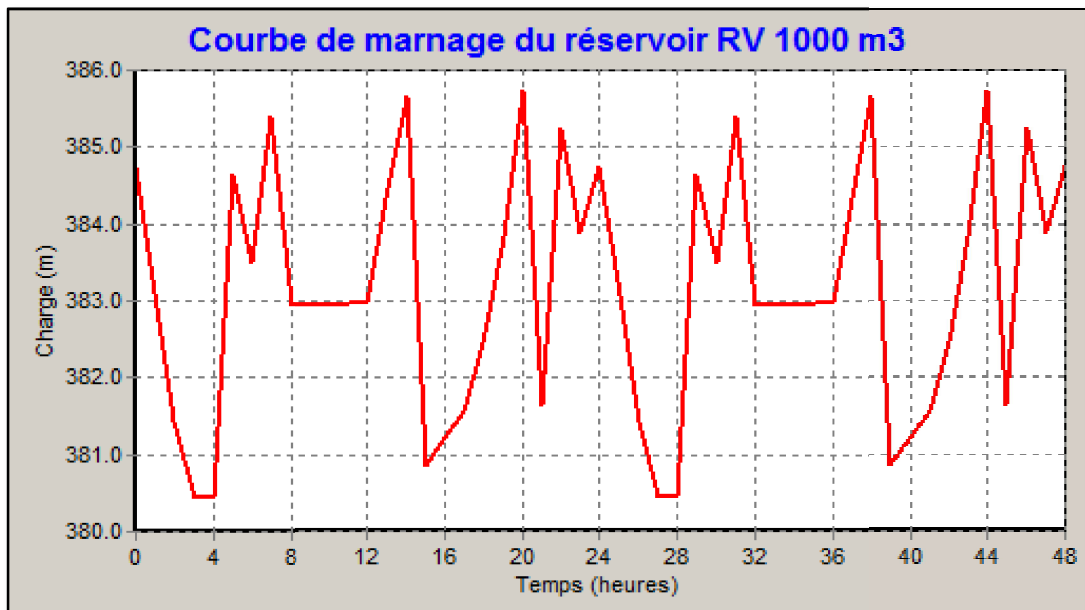


Figure (V.2) : Marnage du réservoir RV1000 m³ dans le réseau projeté.

V.2. Etendue des pressions exercées dans les nœuds dans le réseau projeté :

Les pressions exercées dans chaque nœud sont relativement importantes par rapport aux valeurs prescrites par le CTH, sachant que les valeurs des pressions de service ne doivent pas excéder les 4,5 bars et ne doivent pas descendre en deçà de 1 bar.

Les variations temporelles des pressions présentent des allures « classiques » : les variations de pression sur l'ensemble du réseau se calent aux courbes de consommation d'eau, la pression augmente la nuit et pendant les heures creuses lorsqu'il y a peu de tirage. À l'inverse, la pression diminue pendant les heures de pointe où la consommation est plus forte.

Pour parer à la problématique des fortes pressions et à défaut de pouvoir adopter une alimentation étagée, nous recommandons d'équiper la conduite partant du réservoir d'un réducteur de pression dont les caractéristiques seront fixées dans la perspective d'une autre étude de projet.

Chapitre V : Diagnostic du fonctionnement du réseau projeté

Tableau (V.1) : Charge et pression dans le réseau projeté à l'heure de pointe et incendie.

ID Nœud	Altitude m	Demande LPS	Charge m	Pression m.C.E
Noeud n2	224	3.30	371.36	147.36
Noeud n3	226	3.11	378.38	152.38
Noeud n5	227	0.97	365.64	138.64
Noeud n6	226	26.35	378.89	152.89
Noeud n7	225	0.41	379.14	154.14
Noeud n8	221	0.84	378.19	157.19
Noeud n9	224	0.16	377.60	153.60
Noeud n10	226	0.49	373.92	147.92
Noeud n11	227	1.29	378.59	151.59
Noeud n12	231	0.74	374.46	143.46
Noeud n13	232	2.74	378.04	146.04
Noeud n14	246	3.51	377.00	131.00
Noeud n15	249	1.05	376.14	127.14
Noeud n16	246	1.59	376.66	130.66
Noeud n17	235	0.93	378.16	143.16
Noeud n18	236	0.27	375.86	139.86
Noeud n19	238	1.83	378.37	140.37
Noeud n20	248	26.00	376.40	128.40
Noeud n21	250	0.26	376.20	126.20
Noeud n22	253	3.44	375.23	122.23
Noeud n23	248	0.72	371.43	123.43
Noeud n24	280	30.57	373.44	93.44
Noeud n25	306	1.05	362.57	56.57
Noeud n26	273	3.80	377.63	104.63
Noeud n27	253	1.88	370.77	117.77
Noeud n28	262	0.62	368.19	106.19
Noeud n29	256	0.61	373.81	117.81
Noeud n30	228	2.91	379.30	151.30
Noeud n31	238	1.33	378.84	140.84
Noeud n32	239	1.24	378.90	139.90
Noeud n33	242	0.47	367.71	125.71
Noeud n34	275	2.87	380.41	105.41
Noeud n35	276	0.71	376.81	100.81
Noeud n36	265	2.87	379.39	114.39
Noeud n37	269	0.86	379.87	110.87
Noeud n38	268	0.62	377.35	109.35
Noeud n39	282	1.36	380.16	98.16
Noeud n40	280	1.08	380.54	100.54
Noeud n41	285	0.23	380.24	95.24
Noeud n42	283	27.58	379.85	96.85
Noeud n43	304	0.71	376.21	72.21
Noeud n44	300	1.18	364.80	64.80

Chapitre V : Diagnostic du fonctionnement du réseau projeté

Noeud n45	285	0.78	380.24	95.24
Noeud n46	292	1.02	380.67	88.67
Noeud n47	289	0.09	380.03	91.03
Noeud n48	296	1.30	380.85	84.85
Noeud n49	295	0.44	371.64	76.64
Noeud n50	307	2.81	381.08	74.08
Noeud n51	302	10.53	380.67	78.67
Noeud n52	293	0.77	376.07	83.07
Noeud n53	342	35.77	382.11	40.11
Noeud n54	305	1.05	371.28	66.28
Noeud n55	383	1.06	382.83	-0.17
Noeud n56	269	3.47	371.09	102.09
Noeud n57	342	26.86	382.15	40.15
Noeud n58	353	2.20	382.26	29.26
Noeud n59	368	2.02	382.62	14.62
Noeud n60	328	1.73	381.63	53.63
Noeud n61	322	0.78	376.80	54.80
Noeud n62	347	1.02	372.13	25.13
Noeud n63	386	4.19	382.91	-3.09
Noeud n64	329	6.89	380.40	51.40
Noeud n65	386	2.25	382.84	-3.16
Noeud n66	361	0.42	366.30	5.30
Noeud n67	386	8.56	383.01	-2.99
Noeud n68	264	8.56	384.69	120.69
Noeud n69	285	0.00	377.84	92.84
Noeud n70	283	26.91	377.74	94.74
Noeud n71	276	0.81	377.40	101.40
Noeud n72	282	0.71	373.74	91.74
Noeud n73	289	1.41	353.05	64.05
Noeud n74	268	0.80	376.73	108.73
Noeud n75	268	0.32	368.36	100.36
Noeud n76	264	1.12	376.36	112.36
Noeud n77	265	0.00	376.36	111.36
Noeud n78	261	4.41	372.82	111.82
Noeud n79	262	0.59	365.54	103.54
Noeud n80	281	3.50	370.02	89.02
Noeud n81	288	0.85	357.89	69.89
Noeud n82	285	0.59	369.75	84.75
Noeud n83	290	0.52	368.18	78.18
Noeud n84	288	0.56	369.46	81.46
Noeud n85	286	0.56	363.34	77.34
Noeud n86	291	0.59	368.40	77.40
Noeud n87	307	0.40	354.49	47.49
Noeud n88	292	0.57	366.28	74.28
Noeud n89	296	0.26	364.14	68.14
Noeud n90	292	0.12	365.74	73.74
Noeud n91	219	0.82	365.38	146.38
Noeud n92	219	0.91	367.14	148.14

Chapitre V : Diagnostic du fonctionnement du réseau projeté

Tableau (V.2) : Charge et pression dans le réseau projeté pendant la nuit et aux heures creuses.

ID Nœud	Altitude	Demande	Charge	Pression
	m	LPS	m	m.C.E
Noeud n2	224	0.79	380.64	156.64
Noeud n3	226	0.75	381.09	155.09
Noeud n5	227	0.23	380.17	153.17
Noeud n6	226	6.32	381.13	155.13
Noeud n7	225	0.10	381.15	156.15
Noeud n8	221	0.20	381.07	160.07
Noeud n9	224	0.04	381.04	157.04
Noeud n10	226	0.12	380.71	154.71
Noeud n11	227	0.31	381.10	154.10
Noeud n12	231	0.18	380.76	149.76
Noeud n13	232	0.66	381.06	149.06
Noeud n14	246	0.84	380.98	134.98
Noeud n15	249	0.25	380.91	131.91
Noeud n16	246	0.38	380.96	134.96
Noeud n17	235	0.22	381.07	146.07
Noeud n18	236	0.06	380.87	144.87
Noeud n19	238	0.44	381.09	143.09
Noeud n20	248	6.24	380.94	132.94
Noeud n21	250	0.06	380.92	130.92
Noeud n22	253	0.83	380.84	127.84
Noeud n23	248	0.17	380.53	132.53
Noeud n24	280	7.34	380.70	100.70
Noeud n25	306	0.25	379.81	73.81
Noeud n26	273	0.91	381.03	108.03
Noeud n27	253	0.45	380.48	127.48
Noeud n28	262	0.15	380.26	118.26
Noeud n29	256	0.15	380.72	124.72
Noeud n30	228	0.70	381.16	153.16
Noeud n31	238	0.32	381.12	143.12
Noeud n32	239	0.30	381.13	142.13
Noeud n33	242	0.11	380.20	138.20
Noeud n34	275	0.69	381.25	106.25
Noeud n35	276	0.17	380.94	104.94
Noeud n36	265	0.69	381.17	116.17
Noeud n37	269	0.21	381.20	112.20
Noeud n38	268	0.15	380.99	112.99
Noeud n39	282	0.33	381.23	99.23
Noeud n40	280	0.26	381.25	101.25
Noeud n41	285	0.05	381.23	96.23
Noeud n42	283	6.62	381.20	98.20
Noeud n43	304	0.17	380.90	76.90

Chapitre V : Diagnostic du fonctionnement du réseau projeté

Noeud n44	300	0.28	379.97	79.97
Noeud n45	285	0.19	381.23	96.23
Noeud n46	292	0.24	381.26	89.26
Noeud n47	289	0.02	381.22	92.22
Noeud n48	296	0.31	381.28	85.28
Noeud n49	295	0.11	380.51	85.51
Noeud n50	307	0.67	381.30	74.30
Noeud n51	302	2.53	381.26	79.26
Noeud n52	293	0.19	380.87	87.87
Noeud n53	342	8.58	381.37	39.37
Noeud n54	305	0.25	380.48	75.48
Noeud n55	383	1.06	381.43	-1.57
Noeud n56	269	0.83	380.48	111.48
Noeud n57	342	6.45	381.38	39.38
Noeud n58	353	0.53	381.38	28.38
Noeud n59	368	0.48	381.41	13.41
Noeud n60	328	0.41	381.34	53.34
Noeud n61	322	0.19	380.93	58.93
Noeud n62	347	0.25	380.55	33.55
Noeud n63	386	1.01	381.43	-4.57
Noeud n64	329	1.65	381.24	52.24
Noeud n65	386	0.54	381.43	-4.57
Noeud n66	361	0.10	380.04	19.04
Noeud n67	386	2.06	381.44	-4.56
Noeud n68	264	2.06	381.44	117.44
Noeud n69	285	0.00	381.04	96.04
Noeud n70	283	6.46	381.04	98.04
Noeud n71	276	0.19	381.01	105.01
Noeud n72	282	0.17	380.70	98.70
Noeud n73	289	0.34	379.04	90.04
Noeud n74	268	0.19	380.96	112.96
Noeud n75	268	0.08	380.24	112.24
Noeud n76	264	0.27	380.93	116.93
Noeud n77	265	0.00	380.93	115.93
Noeud n78	261	1.06	380.65	119.65
Noeud n79	262	0.14	380.04	118.04
Noeud n80	281	0.84	380.43	99.43
Noeud n81	288	0.20	379.42	91.42
Noeud n82	285	0.14	380.41	95.41
Noeud n83	290	0.13	380.27	90.27
Noeud n84	288	0.13	380.38	92.38
Noeud n85	286	0.13	379.87	93.87
Noeud n86	291	0.14	380.30	89.30
Noeud n87	307	0.10	379.13	72.13
Noeud n88	292	0.14	380.12	88.12
Noeud n89	296	0.06	379.94	83.94
Noeud n90	292	0.03	380.09	88.09
Noeud n91	219	0.20	380.06	161.06

Chapitre V : Diagnostic du fonctionnement du réseau projeté

Noeud n92	219	0.22	380.19	161.19
-----------	-----	------	--------	--------

V.3. Vérification de l'étendue des vitesses d'écoulement dans le réseau projeté :

Tableau (V.3) : Débits et vitesses dans le réseau projeté à l'heure de pointe et incendie.

ID Arc	Diamètre	Débit	Vitesse	État
	mm	LPS	m/s	
Tuyau p3	35	0.97	1.01	Ouvert
Tuyau p4	250	-52.20	1.06	Ouvert
Tuyau p5	50	1.49	0.76	Ouvert
Tuyau p6	20	0.16	0.52	Ouvert
Tuyau p7	25	0.49	1.00	Ouvert
Tuyau p8	140	16.74	1.09	Ouvert
Tuyau p9	32	0.74	0.92	Ouvert
Tuyau p10	125	14.71	1.20	Ouvert
Tuyau p11	200	25.40	0.81	Ouvert
Tuyau p12	160	21.83	1.09	Ouvert
Tuyau p13	20	0.06	0.19	Ouvert
Tuyau p14	160	-13.44	0.67	Ouvert
Tuyau p15	20	0.27	0.85	Ouvert
Tuyau p16	160	-14.63	0.73	Ouvert
Tuyau p17	160	30.32	1.51	Ouvert
Tuyau p18	160	28.79	1.43	Ouvert
Tuyau p19	32	0.45	0.56	Ouvert
Tuyau p20	75	2.34	0.53	Ouvert
Tuyau p21	125	21.24	1.73	Ouvert
Tuyau p22	32	0.72	0.89	Ouvert
Tuyau p23	160	17.07	0.85	Ouvert
Tuyau p24	32	1.05	1.31	Ouvert
Tuyau p25	110	-14.55	1.53	Ouvert
Tuyau p26	32	1.03	1.28	Ouvert
Tuyau p27	32	0.62	0.78	Ouvert
Tuyau p28	32	0.61	0.76	Ouvert
Tuyau p29	250	-54.10	1.10	Ouvert
Tuyau p30	110	6.28	0.66	Ouvert
Tuyau p31	225	46.78	1.18	Ouvert
Tuyau p32	225	-41.83	1.05	Ouvert
Tuyau p33	20	0.47	1.50	Ouvert
Tuyau p34	280	-63.30	1.03	Ouvert
Tuyau p35	32	0.71	0.88	Ouvert
Tuyau p36	225	-43.54	1.10	Ouvert
Tuyau p37	225	-65.79	1.65	Ouvert
Tuyau p38	32	0.62	0.77	Ouvert
Tuyau p39	280	-67.28	1.09	Ouvert
Tuyau p40	250	-43.35	0.88	Ouvert
Tuyau p41	250	66.87	1.36	Ouvert

Chapitre V : Diagnostic du fonctionnement du réseau projeté

Tuyau p42	160	19.38	0.96	Ouvert
Tuyau p43	180	-25.29	0.99	Ouvert
Tuyau p44	180	29.47	1.16	Ouvert
Tuyau p45	32	0.71	0.88	Ouvert
Tuyau p46	32	1.18	1.47	Ouvert
Tuyau p47	260	-54.99	1.04	Ouvert
Tuyau p48	260	-55.85	1.05	Ouvert
Tuyau p49	20	0.09	0.27	Ouvert
Tuyau p50	355	-111.30	1.12	Ouvert
Tuyau p51	355	-168.17	1.70	Ouvert
Tuyau p52	20	0.44	1.40	Ouvert
Tuyau p53	450	-169.92	1.07	Ouvert
Tuyau p54	20	0.04	0.13	Ouvert
Tuyau p55	32	0.77	0.96	Ouvert
Tuyau p56	160	-11.26	0.56	Ouvert
Tuyau p57	32	1.05	1.31	Ouvert
Tuyau p58	63	3.47	1.11	Ouvert
Tuyau p59	315	-48.08	0.62	Ouvert
Tuyau p60	560	-250.21	1.02	Ouvert
Tuyau p61	560	-253.44	1.03	Ouvert
Tuyau p62	355	-172.76	1.75	Ouvert
Tuyau p63	32	0.78	0.98	Ouvert
Tuyau p64	355	-175.27	1.77	Ouvert
Tuyau p65	32	1.02	1.27	Ouvert
Tuyau p66	250	52.50	1.07	Ouvert
Tuyau p67	560	260.41	1.06	Ouvert
Tuyau p68	560	255.88	1.04	Ouvert
Tuyau p69	20	0.42	1.34	Ouvert
Tuyau p70	630	328.15	1.05	Ouvert
Tuyau p71	250	45.61	0.93	Ouvert
Tuyau p72	140	17.29	1.12	Ouvert
Tuyau p73	32	0.71	0.88	Ouvert
Tuyau p74	32	1.41	1.75	Ouvert
Tuyau p75	125	15.77	1.28	Ouvert
Tuyau p76	20	0.32	1.02	Ouvert
Tuyau p77	125	14.65	1.19	Ouvert
Tuyau p78	20	0.00	0.00	Ouvert
Tuyau p79	125	13.52	1.10	Ouvert
Tuyau p80	25	0.59	1.21	Ouvert
Tuyau p81	110	8.52	0.90	Ouvert
Tuyau p82	32	0.85	1.06	Ouvert
Tuyau p83	75	4.17	0.94	Ouvert
Tuyau p84	32	0.52	0.65	Ouvert
Tuyau p85	63	3.06	0.98	Ouvert
Tuyau p86	25	0.56	1.14	Ouvert
Tuyau p87	40	1.94	1.54	Ouvert
Tuyau p88	20	0.40	1.27	Ouvert
Tuyau p89	32	0.95	1.19	Ouvert

Chapitre V : Diagnostic du fonctionnement du réseau projeté

Tuyau p90	20	0.26	0.83	Ouvert
Tuyau p91	20	0.12	0.39	Ouvert
Tuyau p92	63	4.57	1.47	Ouvert
Tuyau p93	110	-9.11	0.96	Ouvert
Tuyau 6	560	262.66	1.07	Ouvert
Tuyau 9	225	45.61	1.15	Ouvert
Tuyau 7	630	319.34	1.02	Ouvert
Tuyau 3	32	-1.47	1.83	Ouvert
Tuyau 2	25	0.30	0.60	Ouvert
Tuyau 4	40	1.44	1.14	Ouvert
Tuyau 5	32	-0.53	0.66	Ouvert
Tuyau 1	630	-319.58	1.03	Ouvert

Nous remarquons, à travers les résultats reportés dans le tableau ci-dessus et illustrés sur la courbe de distribution des vitesses de la figure V.3, que plus de 90 % de l'ensemble des valeurs sont inférieures à 2 m/s et qu'à peine 5% sont inférieures à 0.5 m/s pour la période de pointe et incendie. Cette fourchette correspond à un fonctionnement normal du réseau, donc les diamètres affectés aux différentes conduites semblent adéquats.

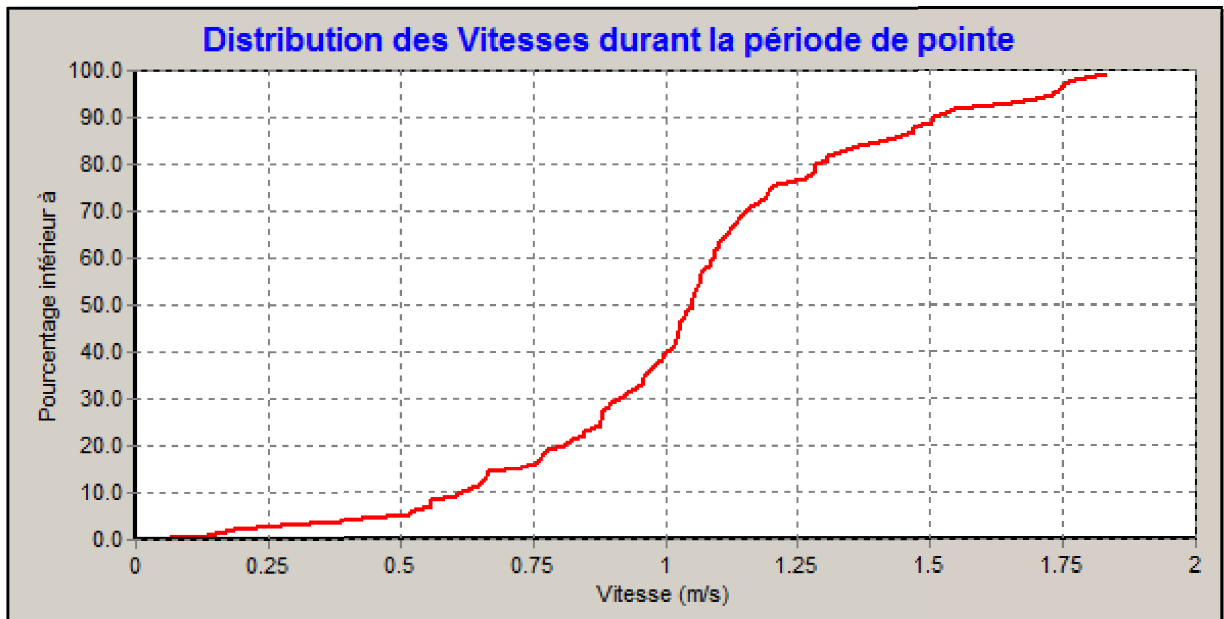


Figure (V.3) : Distribution des vitesses dans les conduites *aux heures de pointe et incendie*.

Chapitre V : Diagnostic du fonctionnement du réseau projeté

Tableau (V.4) : Débits et vitesses dans le réseau projeté pendant la nuit et à l'heure creuse.

ID Arc	Diamètre	Débit	Vitesse	État
	mm	LPS	m/s	
Tuyau p3	35	0.23	0.24	Ouvert
Tuyau p4	250	-12.53	0.26	Ouvert
Tuyau p5	50	0.36	0.18	Ouvert
Tuyau p6	20	0.04	0.12	Ouvert
Tuyau p7	25	0.12	0.24	Ouvert
Tuyau p8	140	4.02	0.26	Ouvert
Tuyau p9	32	0.18	0.22	Ouvert
Tuyau p10	125	3.53	0.29	Ouvert
Tuyau p11	200	6.09	0.19	Ouvert
Tuyau p12	160	5.24	0.26	Ouvert
Tuyau p13	20	0.01	0.03	Ouvert
Tuyau p14	160	-3.22	0.16	Ouvert
Tuyau p15	20	0.06	0.20	Ouvert
Tuyau p16	160	-3.50	0.17	Ouvert
Tuyau p17	160	7.28	0.36	Ouvert
Tuyau p18	160	6.91	0.34	Ouvert
Tuyau p19	32	0.11	0.13	Ouvert
Tuyau p20	75	0.56	0.13	Ouvert
Tuyau p21	125	5.10	0.42	Ouvert
Tuyau p22	32	0.17	0.21	Ouvert
Tuyau p23	160	4.10	0.20	Ouvert
Tuyau p24	32	0.25	0.31	Ouvert
Tuyau p25	110	-3.49	0.37	Ouvert
Tuyau p26	32	0.25	0.30	Ouvert
Tuyau p27	32	0.15	0.19	Ouvert
Tuyau p28	32	0.15	0.18	Ouvert
Tuyau p29	250	-12.99	0.26	Ouvert
Tuyau p30	110	1.48	0.16	Ouvert
Tuyau p31	225	11.23	0.28	Ouvert
Tuyau p32	225	-10.06	0.25	Ouvert
Tuyau p33	20	0.11	0.36	Ouvert
Tuyau p34	280	-15.17	0.25	Ouvert
Tuyau p35	32	0.17	0.21	Ouvert
Tuyau p36	225	-10.47	0.26	Ouvert
Tuyau p37	225	-15.81	0.40	Ouvert
Tuyau p38	32	0.15	0.18	Ouvert
Tuyau p39	280	-16.17	0.26	Ouvert
Tuyau p40	250	-10.41	0.21	Ouvert
Tuyau p41	250	16.03	0.33	Ouvert
Tuyau p42	160	4.65	0.23	Ouvert
Tuyau p43	180	-6.08	0.24	Ouvert
Tuyau p44	180	7.07	0.28	Ouvert

Chapitre V : Diagnostic du fonctionnement du réseau projeté

Tuyau p45	32	0.17	0.21	Ouvert
Tuyau p46	32	0.28	0.35	Ouvert
Tuyau p47	260	-13.21	0.25	Ouvert
Tuyau p48	260	-13.41	0.25	Ouvert
Tuyau p49	20	0.02	0.07	Ouvert
Tuyau p50	355	-26.70	0.27	Ouvert
Tuyau p51	355	-40.36	0.41	Ouvert
Tuyau p52	20	0.11	0.34	Ouvert
Tuyau p53	450	-40.78	0.26	Ouvert
Tuyau p54	20	0.01	0.02	Ouvert
Tuyau p55	32	0.19	0.23	Ouvert
Tuyau p56	160	-2.71	0.13	Ouvert
Tuyau p57	32	0.25	0.31	Ouvert
Tuyau p58	63	0.83	0.27	Ouvert
Tuyau p59	315	-11.54	0.15	Ouvert
Tuyau p60	560	-60.05	0.24	Ouvert
Tuyau p61	560	-60.83	0.25	Ouvert
Tuyau p62	355	-41.46	0.42	Ouvert
Tuyau p63	32	0.19	0.23	Ouvert
Tuyau p64	355	-42.06	0.42	Ouvert
Tuyau p65	32	0.25	0.31	Ouvert
Tuyau p66	250	12.60	0.26	Ouvert
Tuyau p67	560	63.31	0.26	Ouvert
Tuyau p68	560	61.41	0.25	Ouvert
Tuyau p69	20	0.10	0.32	Ouvert
Tuyau p70	630	-2.06	0.01	Ouvert
Tuyau p71	250	10.95	0.22	Ouvert
Tuyau p72	140	4.15	0.27	Ouvert
Tuyau p73	32	0.17	0.21	Ouvert
Tuyau p74	32	0.34	0.42	Ouvert
Tuyau p75	125	3.78	0.31	Ouvert
Tuyau p76	20	0.08	0.25	Ouvert
Tuyau p77	125	3.52	0.29	Ouvert
Tuyau p78	20	0.00	0.00	Ouvert
Tuyau p79	125	3.25	0.26	Ouvert
Tuyau p80	25	0.14	0.29	Ouvert
Tuyau p81	110	2.05	0.22	Ouvert
Tuyau p82	32	0.20	0.25	Ouvert
Tuyau p83	75	1.00	0.23	Ouvert
Tuyau p84	32	0.13	0.16	Ouvert
Tuyau p85	63	0.73	0.24	Ouvert
Tuyau p86	25	0.13	0.27	Ouvert
Tuyau p87	40	0.47	0.37	Ouvert
Tuyau p88	20	0.10	0.30	Ouvert
Tuyau p89	32	0.23	0.28	Ouvert
Tuyau p90	20	0.06	0.20	Ouvert
Tuyau p91	20	0.03	0.09	Ouvert
Tuyau p92	63	1.10	0.35	Ouvert

Chapitre V : Diagnostic du fonctionnement du réseau projeté

Tuyau p93	110	-2.19	0.23	Ouvert
Tuyau 6	560	63.85	0.26	Ouvert
Tuyau 9	225	10.95	0.28	Ouvert
Tuyau 7	630	77.45	0.25	Ouvert
Tuyau 3	32	-0.36	0.44	Ouvert
Tuyau 2	25	0.08	0.16	Ouvert
Tuyau 4	40	0.34	0.27	Ouvert
Tuyau 5	32	-0.12	0.15	Ouvert
Tuyau 1	630	4.11	0.01	Ouvert

Contrairement à la période de pointe, les vitesses sont relativement plus faibles durant la période creuse, sachant que plus de 70 % sont inférieures à 0.3 m/s, valeur minimale admise dans un réseau. Cette baisse des vitesses s'explique par la baisse dans le régime de la consommation (voir figure V.4).

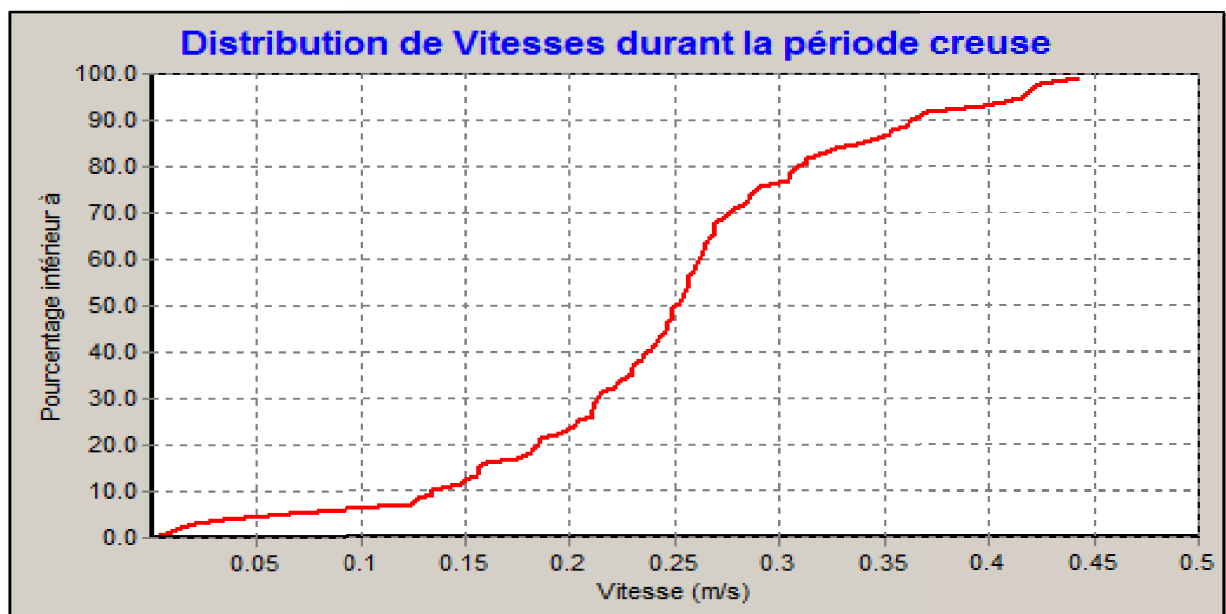


Figure (V.4) : Distribution des vitesses dans les conduites pendant la nuit et aux heures creuses.

V.4. Variation spatiale des pressions dans le réseau projeté :

La répartition spatiale des pressions aux heures creuses et pendant la nuit, illustrée sur la figure (V.5), indique une augmentation progressive quand nous nous éloignons du réservoir de stockage. La majeure partie du réseau est soumise à des pressions importantes allant au-delà de 5 bars (zone rouge). Tandis qu'à proximité du réservoir elles sont acceptables avec des valeurs au plus égales à 2 bars.



Figure (V.5) : Etat des pressions pendant *la nuit et les périodes creuses*.

La configuration de la répartition des pressions aux heures de pointes et incendie est pratiquement identique avec une légère modification de zone basse pression (zone bleue) située à proximité du réservoir (voir figure V.6).



Figure (V.6) : Etat des pressions pendant *la période de pointe et incendie*.

V.5. Variation temporelle des pressions dans le réseau :

Nous constatons, à travers les résultats de la figure ci-dessous, que les pressions oscillent sur une plage limitée par deux valeurs extrêmes. Dans la zone basse les valeurs des pressions sont relativement plus importantes et varient entre pratiquement 14 et 15 bars, tandis que dans la zone haute elles varient entre 10 et 12 bars. Ce décalage s'explique par la différence des côtes des points de soutirage sachant que dans la zone haute les altitudes des nœuds sont plus faibles par rapport à celles des nœuds de la zone basse.

Chapitre V : Diagnostic du fonctionnement du réseau projeté

Comme observation, dans les deux cas, les valeurs des pressions se situent en dehors de la fourchette des pressions recommandées se situant entre 1 et 4.5 bars.

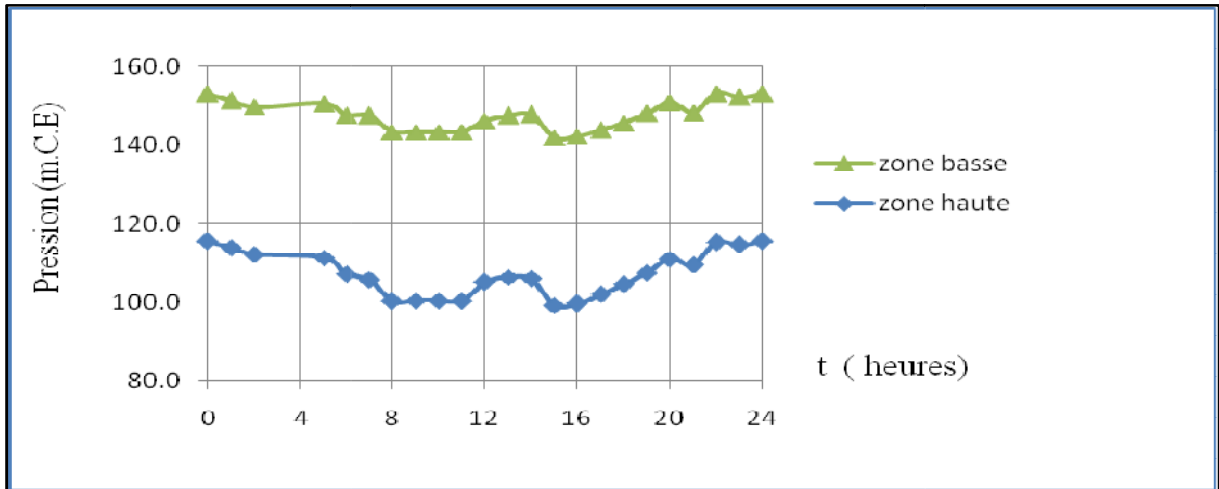


Figure (V.7) : Variation temporelle de la pression en zone basse et zone haute.

Conclusion :

Le recours à la simulation dynamique du réseau projeté à l'aide de l'Epanet nous a permis d'anticiper pour parer à d'éventuelles anomalies pouvant occasionner un mauvais fonctionnement du réseau.

Dans le réseau projeté nous avons remplacé l'ensemble des conduites en Amiante Ciment par des conduites en PEHD pour constituer un réseau homogène composé uniquement de conduite en PEHD et PVC.

Le redimensionnement des tronçons du réseau projeté a été effectué en imposant des vitesses dont les valeurs sont comprises dans la fourchette 0.3 et 1.5 m/s.

La pression exercée pour de nombreux nœuds du réseau s'avère excessive et dépasse la valeur limite prescrite de 4.5 bars. Cet excès dans la pression est dû à une surélévation de la cote du radier du réservoir par rapport à l'altitude des nœuds, pour éviter la construction d'autres réservoirs nous préconisons l'installation d'un réducteur de pression juste à la zone concernée par les surpressions.

Conclusion générale et perspectives

CONCLUSION GENERALE :

Dans cette étude, nous avons présenté le diagnostic du réseau de distribution d'eau pour la desserte de l'agglomération de la cité de Ben Achour, depuis l'estimation des besoins en eau futurs jusqu'à la réhabilitation du réseau existant pour répondre aux besoins projetés pour l'horizon 2050.

Le traçage du réseau projeté a été réalisé en respectant les plans- type fournis par la D.R.E et les consignes imposées par le C.T.H dans ce type d'étude, et que malgré les nombreux problèmes rencontrés nous avons tenté à chaque fois de se rapprocher le plus possible d'un schéma directeur qui soit le plus fiable et le plus économique, tout en espérons que nos recommandations seront prises en considération par le Maître d'œuvre et le maître d'ouvrage.

La reconfiguration du réseau existant pour une projection à long terme a été réalisée de telle manière que les vitesses d'écoulement dans chaque tronçon soient dans la fourchette comprise entre 0.3 et 1.5 m/s. Pour contourner la problématique des fortes pressions exercées dans de nombreux nœuds en raison d'une implantation inadéquate du réservoir de tête nous recommandons l'installation de réducteur de pression dont le nombre, les caractéristiques et le lieu d'implantation est à définir dans le cadre d'une autre étude.

Du côté pédagogique, cette étude nous a permis de mettre en pratique, plusieurs connaissances (AEP, Station de pompage, hydraulique appliquée) et la maîtrise de plusieurs outils informatique (AutoCad, COVADIS, Epanet) que nous avons acquises lors de notre cursus universitaire (TP simulation hydraulique) ;

RECOMMANDATIONS ET PERSPECTIVES :

Une première étude descriptive accompagnée d'un diagnostic préliminaire du réseau nous a permis de déceler plusieurs anomalies sur le plan technique et sanitaire : nous avons relevé un pourcentage important du linéaire de conduite faite d'amiante ciment proscrite sur le plan sanitaire (recommandations OMS) sachant que l'amiante est un élément cancérigène.

Aussi pour résoudre ce problème nous recommandons le remplacement de tous les tronçons de ce type par des tuyaux en PEHD avec des diamètres convenables.

Sur la majeure partie du réseau nous avons relevé de fortes pressions et pour lesquelles nous suggérons l'installation d'un ou plusieurs réducteurs de pression à la limite des zones concernées.

Pour prévenir la demande en consommation future nous recommandons de renforcer la station de pompage par d'autres pompes de même caractéristique montées en parallèle avec un temps de pompage en adéquation avec le régime de consommation et le volume pour garder le niveau de l'eau dans le réservoir à son trop plein.

Cette étude aurait pu être plus complète si nous avions pu collecter plus de données permettant de connaître plus précisément l'état du réseau existant. Aussi, nous recommandons d'actualiser les données nécessaires par une autre phase de collecte pour poursuivre cette étude de diagnostic dans le cadre d'un autre projet de fin d'études.

Préambule :

La wilaya de Blida, sous couvert de la Direction des ressources en eau DRE, a engagé une étude globale du système d'alimentation en eau potable de la cité de Ben Achour que nous avons entrepris en vue, d'une part d'optimiser l'exploitation du réseau de distribution, d'autre part, d'établir un schéma directeur d'alimentation en eau potable, pour faire face au développement de la collectivité pour l'horizon futur.

Cette étude comprend deux volets essentiels :

Le premier volet concernant l'étude de diagnostic du système actuel d'alimentation en eau consiste à dresser un bilan de fonctionnement du réseau de distribution et notamment analyser la production et la consommation en eau, et identifier les anomalies et les dysfonctionnements.

Le deuxième volet consiste en la proposition d'un schéma directeur SDAEP permettant l'amélioration du fonctionnement du système d'alimentation en eau potable pour les besoins futurs de la zone d'étude.