

وزارة التعليم العالي والبحث العلمي

جامعة قاصدي مرباح ورقلة

كلية الرياضيات وعلوم المادة

قسم الكيمياء



مذكرة مقدمة لنيل شهادة ماستر أكاديمي

في الكيمياء

التخصص: كيمياء تحليلية.

من إعداد: صولي مسعودة، نجاع ابتهاج

بعنوان

تخفيض الملوثات العضوية بواسطة الحمأة المنشطة - دراسة حالة -
محطة التطهير (تقرت)

نوقشت علنا يوم: 2018/06/10 أمام لجنة المناقشة:

رئيسا	أستاذ مساعد - ب-	بودهان عائشة
مناقشا	أستاذ محاضر - أ-	عطية سالم
مقررا	أستاذ محاضر - ب-	حمادي بلقاسم

السنة الجامعية : 2017 / 2018

إهداء

نهدي هذا العمل :

إلى كل من سقط من قلمنا سهواً،

إلى من لا يمكن للكلمات أن توفي حقهما، إلى من

لا يمكن للأرقام أن تحصي فضائلهما، إلى الوالدين

العزيزين أدامهما الله لنا.

إلى إخوتنا و أخواتنا، إلى كل الأصدقاء من قريب

أو بعيد، إلى كل العائلة الكريمة، إلى كل طلبة السنة

الثانية ماستر كيمياء دفعة 2018 .

شكر وتقدير

"كن عالما .. فإن لم تستطع فكن متعلما ،

فإن لم تستطع فأحب العلماء ،

فإن لم تستطع فلا تبغضهم"

الحمد لله الذي أنار لنا درب العلم والمعرفة وأعاننا على أداء هذا الواجب ووفقنا إلى انجاز هذا العمل. نتوجه بجزيل الشكر والامتنان إلى كل من ساعدنا من قريب أو من بعيد على إنجاز هذا العمل وفي تذليل ما واجهناه من صعوبات، ونخص بالذكر الأستاذ المشرف حمادي بلقاسم والأستاذ العابد إبراهيم ، الذي لم يبخل علينا بتوجيهاته ونصائحه القيمة التي كانت عوننا لنا في إتمام هذا البحث، وكل الأساتذة الذين رافقونا في مشوارنا الدراسي.

أيضا كل الشكر والتقدير للجنة المناقشة الأستاذ

"عطية سالم" والأستاذة "بودهان عائشة".

ولايفوتنا أن نشكر جميع موظفي المؤسسة

الوطنية للتطهير بتقرت.

الفهرس

الترقيم	العناوين	الصفحة
	المخلص	
1	مقدمة عامة	
	الجانب النظري	
	الفصل الأول: المواصفات الكيميائية و الفيزيائية للمياه المستعملة المنزلية	
1-I	مقدمة	2
2-I	تعريف مياه الصرف الصحي	2
3-I	مصادر تلوث المياه	2
1-3-I	مياه الصرف المنزلي	2
2-3-I	مياه الزراعة	3
3-3-I	مياه الأمطار	3
4-I	خصائص مياه الصرف الصحي	3
1-4-I	مقاييس الفيزيائية والكيميائية لتصنيف الملوثات في المياه المستعملة	3
1-1-4-I	درجة الحرارة (T)	3
2-1-4-I	الدليل الهيدروجيني PH	3
3-1-4-I	التعكر (العكارة)	3
4-1-4-I	الناقلية الكهربائية (CE)	4
5-I	التلوث العضوي	4
1-5-I	المواد العالقة (MES)	4
2-5-I	الطلب البيوكيميائي للأوكسجين DBO_5	4
3-5-I	الطلب الكيميائي للأوكسجين DCO	5
4-5-I	معامل التحلل البيولوجي (k)	5
6-I	معايير الحد الأقصى لمعامل الصرف البيئية (النفايات)	5
7-I	المعايير الدولية لمياه الصرف	6
8-I	المعايير الجزائرية لمياه الصرف الصحي	7
	الفصل الثاني: طرق معالجة مياه الصرف الصحي	
1-II	مقدمة	9
2-II	مراحل معالجة مياه الصرف الصحي	10
1-2-II	مرحلة المعالجة الأولية traitement primaire	10
2-2-II	مرحلة المعالجة الثانوية (الحيوية traitement biologique)	10
3-2-II	المعالجة المتقدمة	10
3-II	طرق معالجة مياه الصرف الصحي	10
1-3-II	معالجة مياه الصرف باستخدام البحيرات	10
2-3-II	معالجة المياه المستعملة باستخدام النباتات	11
1-2-3-II	نمو وكفاءة النباتات	11
2-2-3-II	المعالجة	11
3-3-II	محطات تصفية المياه المستعملة بطريقة الحمأة المنشطة	12
1-3-3-II	المعالجة الأولية المعالجة الفيزيائية (Traitement Primaire)	12
1-1-3-3-II	المرحلة الأولى (الغرلة)	12

12	Le dégrillage نزع المواد الكبيرة الحجم	1-1-1-3-3-II
13	déssablage Le نزع الرمل	21—1-3-3-II
13	decantation La الترسيب	3-1-1-3-3-II
13	أحواض التعديل	4-1-1-3-3-II
13	المرحلة الثانية	2-1-3-3-II
13	حوض إزالة الرمال	1-2-1-3-3-II
14	الحوض الثاني	2-2-1-3-3-II
14	Deshuillage Le نزع الزيوت	3-2-1-3-3-II
14	Traitement biologique المعالجة البيولوجية	2-3-3-II
14	الأسرة البكتيرية أو أسرة الترشيح	1-2-3-3-II
15	Les Boues Activeés "الأوحال المنشطة " الحمأة المنشطة "	2-2-3-3-II
15	حوض ترسيب ابتدائي	1-2-2-3-3-II
15	Bassins d'aération Les أحواض التهوية	2-2-2-3-3-II
15	حوض الترسيب الثانوي	3-2-2-3-3-II
15	Digestion anaérobie التخمر اللاهوائي	4-2-2-3-3-II
الفصل الثالث: " طرق العمل "		
17	تقديم منطقة الدراسة (تقرت)	1-III
17	الموقع الفلكي	1-1-III
17	الموقع الجغرافي	2-1-III
18	تقديم محطة التصفية بتقرت	2-III
19	طرق العمل في المخبر	3-III
19	تحديد المادة العالقة MES	1-3-III
21	تحديد الطلب الكيميائي للأكسجين DCO	2-3-III
21	تحديد الطلب البيوكيميائي للأكسجين DBO_5	3-3-III
22	تحديد كمية النتريت NO_2^-	4-3-III
23	تحديد كمية النترات NO_3^-	5-3-III
24	تحديد كمية أرتو فوسفات	6-3- III
24	طريقة قياس pH	7-3-III
25	قياس درجة الحرارة	8-3-III
الفصل الرابع: تحليل ومناقشة النتائج		
27	مناقشة وتحليل النتائج	IV
27	التطور الزمني لدرجة الحرارة $T(C^\circ)$	1-IV
28	التطور الزمني لل pH	2-IV
28	التطور الزمني للمواد العالقة MES	3-IV
29	التطور الزمني للطلب البيوكيميائي للأكسجين DBO_5	4-IV
30	التطور الزمني للطلب الكيميائي للأكسجين DCO	5-IV
31	التطور الزمني للنترات NO_3^-	6-IV
33	التطور الزمني للنتريت NO_2^-	7-IV
34	الخاتمة	
35	المراجع	

فهرس الجداول:

الترقيم	العنوان	الصفحة
6-ا	جدول يوضح معايير الحد الأقصى لمعالم الصرف البيئية	5
7-ا	جدول يوضح المعايير الدولية لمياه الصرف	6
8-ا	جدول يوضح المعايير الجزائرية لمياه الصرف الصحي	7
1-III	معامل تغير قيمة DBO ₅ بدلالة حجم العينة المستعملة	22
2-III	جدول يوضح النتائج المتحصل عليها خلال 5 أشهر (جانفي-فيفري-مارس-أفريل-ماي) لمياه الصرف الصحي عند المدخل و المخرج	25

فهرس المنحنيات :

الترقيم	العنوان	الصفحة
1- IV	التطور الزمني لدرجة الحرارة للمياه الداخلة والخارجة لمحطة المعالجة تقرت	27
2- IV	التطور الزمني لل pH للمدخل والمخرج لمحطة المعالجة تقرت	28
3- IV	التطور الزمني للمواد العالقة MES للمدخل والمخرج لمحطة المعالجة تقرت	29
4- IV	التطور الزمني لل DBO ₅ لمدخل ومخرج محطة المعالجة تقرت	30
5- IV	التطور الزمني لل DCO لمدخل ومخرج محطة المعالجة تقرت	31
6- IV	يوضح التطور الزمني للنترات NO ₃ ⁻ لمدخل ومخرج محطة المعالجة تقرت	32
7- IV	يوضح التطور الزمني للنتريت NO ₂ ⁻ لمدخل ومخرج محطة المعالجة تقرت	33

فهرس الأشكال والصور:

الرقم	العناوين	الصفحة
1-II	صورة توضح آلية نزع المواد كبيرة الحجم	12
2-II	صورة توضح آلية نزع الرمال	13
1-III	خريطة توضح الموقع الجغرافي لمدينة تقرت	18
2-III	صورتين توضح محطة التصفية بتقرت	18
3-III	صورة توضح جهاز الطرد المركزي	20
4-III	صور توضح الكاشف المستعمل لقياس النترات	24
5-III	صورة توضح أجهزة قياس درجة الحرارة T والناقلية pH،	25

قائمة الرموز

الرمز	التسمية	
MES	Matières en suspension	المواد العالقة
CE	Conductivité électrique	الناقلية الكهربائية
pH	potentiel d'hydrogène	الأس الهيدروجيني
O_{dissou}	l'oxygène dissous	الأكسجين المنحل
PO_4^-	ortho phosphore	أورثوفوسفور
NO_2^-	Nitrite	النترات
NO_3^-	Nitrate	النتريت
DCO	Demande chimique en oxygène	الطلب الكيميائي للأكسجين
DBO_5	demande biochimique en oxygène (05 jours)	الطلب البيوكيميائي للأكسجين
ONA	Office nationale d'assainissement	محطة تطهير المياه
T(C°)	درجة الحرارة	

المخلص

التصفية بالحماة المنشطة هو نظام بسيط جدا و لكن من المستحسن الوصول إلى نتائج مرضية و جد فعالة , و ذلك من خلال إتباع بعض التعليمات منها:

- القضاء الجيد للجراثيم المسببة للأمراض في موسم الصيف.
 - القضاء على العناصر الغذائية (الفسفور و النتروجين).
- و كان هدف عملنا هو معرفة النسبة المئوية للتطهير لمياه الصرف الصحي لمحطة التطهير بتقوت من خلال معرفة كيفية تخفيض الملوثات المنزلية بواسطة الحماة المنشطة .
- من خلال هذا العمل توصلنا إلى نسب إزالة مختلفة للملوثات و المتمثلة في مايلي :
- التلوث العضوي بنسبة : $DBO_5 = 95.62\%$ ، $DCO = 89.07\%$
 - التلوث الجسيمي : $MES = 90.95\%$
 - التلوث العضوي الأزوتي : $NO_3^- = 45.66\%$ ، $NO_2^- = 49.71\%$

الكلمات المفتاحية : مياه الصرف - الحماة المنشطة- الملوثات- بكتيريا- منطقة تقوت.

Sommaire:

La filtration par boues activées est un système très simple, mais il est conseillé d'atteindre des résultats satisfaisants et très efficaces, en suivant quelques instructions comprenant:

- Bonne élimination des bactéries pathogènes durant la saison estivale.
- Élimination des nutriments (phosphore et azote).

Le but de notre travail était de connaître le pourcentage d'évacuation des eaux usées de la station d'épuration en sachant comment réduire les polluants domestiques par boues activées.

Grâce à ce travail, nous avons atteint différents taux d'élimination des polluants, qui est la suivante:

* Pollution organique par: $DBO_5 = 95.62\%$; $DCO = 89.07\%$

* Pollution physique: $MES = 90.95\%$

Pollution organique azotée: $NO_3^- = 45.66$

$NO_2^- = 49.71\%$

Mots clés: Eaux usées - boues activées - contaminants - bactéries - touggourt.

Abstract:

Activated sludge filtration is a very simple system, but it is advisable to reach satisfactory and very effective results, by following some instructions including:

- Good elimination of pathogenic bacteria in the summer season.
- Elimination of nutrients (phosphorus and nitrogen).

The goal of our work was to know the percentage of sewage disposal of the purification plant by knowing how to reduce household pollutants by activated sludge

Through this work we have reached different rates of removal of pollutants, which is as follows:

- Organic Pollution by: $DBO_5=95.62\%$; $DCO = 89.07 \%$
- Physical pollution is estimated at: $MES =90.95\%$
- Azotic organic pollution by: $NO_3^- = 45.66\%$; $NO_2^- = 49.71\%$

Keywords: Wastewater - activated sludge - contaminants - bacteria - area touggour

مقدمة عامة :

يعد الماء من أثنى الموارد و أهمها على وجه الأرض فهو مهم لحياة جميع الكائنات باختلاف بيئاتها فلا يستطيع أحد الاستغناء عنه، فهو إحدى الموارد الطبيعية المتميزة عن غيرها من المركبات الكيميائية فقد حافظت عن كميتها ذاتها التي كانت في بداية الخلق حيث تشكل المياه ما نسبة %70.9 من مساحة كوكب الأرض. و يستخدم الإنسان الماء في كثير من ممارسته اليومية مثل : الشرب , الغسيل , التنظيف و زراعة المحاصيل الغذائية .فضلا عن استخدامها في الصناعات و العديد من الاستخدامات الأخرى و نتيجة الاستهلاك اليومي للمياه النقي تنتج المياه العادمة أو ما يسمى بمياه الصرف.[1]

فقد ازداد في السنوات الأخيرة الاهتمام بمعالجة مياه الصرف الصحي وذلك نظرا للزيادة المستمرة في معدلات استهلاك المياه والتي ترتبط بزيادة السكان و التقدم الصناعي و ارتفاع مستوى المعيشة و الرفاهية و زيادة استخدام المنظفات و المواد الكيميائية المختلفة والتي يصرف أغلبها مع مخلفات الصرف الصحي .مما يجعل من المخلفات السائلة مشكلة كبيرة نتفقم آثارها عاما بعد آخر و يتوقف نجاح إعادة استخدام المياه على مجموعة من المعايير و الضوابط البيئية و الزراعية و الصناعية التي ترتبط بطبيعة هذه المياه و الهدف من إعادة استخدامها , وهذا ما سنتطرق إليه من خلال دراسة أنواع مياه الصرف ؟ و كيفية معالجتها؟.[2]

تستخدم عدة طرق لإزالة الملوثات وهدم المواد العضوية ، عن طريق النباتات أو عن طريق البحيرات وكذا عن طريق الحمأة النشطة هذه الأخيرة تقوم بهدم الملوثات العضوية عن طريق مستعمرات بكتيرية في وجود التهوية وتمر بعدة مراحل سنتطرق إليها بالتفصيل في موضوعنا .

الفصل الأول:

المواصفات الكيميائية و الفيزيائية للمياه المستعملة المنزلية

I-1- مقدمة:

إن الحاجة ماسة لترشيد استخدام المياه مع إعادة استعمال المياه العادمة مثل مياه الصرف الصحي والصناعي . ويتوقف نجاح إعادة استخدام المياه على مجموعة من المعايير والضوابط البيئية والزراعية التي ترتبط بطبيعة هذه المياه والهدف من إعادة استخدامها ، والذي يجب أن يجرى في إطار يكفل حماية البيئة والأفراد مع الأخذ في الاعتبار الموقف الاقتصادي ، ولا يخفى علينا أنه يجب متابعة الآثار البيئية التي تؤثر على نقاء هذه المياه لإعادة استخدام هذه المياه على مكونات المنظومة البيئية ؛ وذلك من خلال وضع برامج ومعايير متكاملة للرصد البيئي للملوثات والآثار الزراعية على الأرض والمحاصيل الناتجة وكذا على جميع العناصر المكونة للبيئة [1].

I-2- تعريف مياه الصرف الصحي :

تعرف بالمياه العادمة وهي مخلفات سائلة أو مياه تأثرت نوعيتها سلبا نتيجة التأثير البشري عليها ، وتشمل المخلفات السائلة المصرف من المجمعات السكنية والتجارية والصناعية والزراعية [3]. تحتوي مياه الصرف عن ما يزيد عن 99 % ماء والباقي عبارة عن خليط مواد ذائبة غروية وجسيمات عضوية وغير عضوية بالإضافة إلى كائنات حية صغيرة (مكروبات ، فيروسات، بكتيريا و فطريات) هذا الخليط هو الذي يحدد نوعية الماء الطبيعية والكيميائية والبيولوجية والذي يجعله غير صالح للإنسان أو الحيوانات أو النباتات والكائنات التي تعيش في البحار والمحيطات. تتحدد نوعية مياه الصرف الطبيعية باللون، الرائحة، العكارة ودرجة الحرارة وكذا بمحتواها من المواد العضوية وغير عضوية . يعتبر المحتوى العضوي العامل الأساسي في تلوث مياه الصرف حيث تمثل المواد البروتينية المجموعة الرئيسية للمحتوى العضوية وتقدر بحوالي 50%، ويليه في ذلك المواد الكربوهيدراتية ب 45% و الزيوت ب 5%. [4]

I-3- مصادر تلوث المياه : هناك عدة تصنيفات لمياه الصرف فقد صنفها schocat

(1997) و Ouali (2001) إلى مياه مستعملة صناعية وأخرى منزلية، ولكن أضاف (bouzaini (2000) و Richards (1996) [5][6] المياه المستعملة الفلاحية (الزراعية) و مياه الأمطار. [7]

I-3-1- مياه الصرف المنزلي :

هي المياه التي تحتوي على خليط من البراز والبول والمرحاض وغيرها من الملوثات، وتتكون هذه المياه عموما من مواد عضوية قابلة للتحلل و مواد معدنية هذه المواد تكون إما عالقة أو ذائبة وهي تأتي أساسا من مياه الطبخ و التي تحتوي على مواد معدنية معلقة (الكربوهيدرات- الدهون و البروتينات)، مياه الغسيل التي تحتوي أساسا على المنظفات و مياه الحمام المحملة بالمنتجات المستخدمة في النظافة الشخصية. [8]

I-3-2- مياه الزراعة:

هي المياه الملوثة بالمواد المستخدمة في المجال الزراعي لأجل الزراعة المكثفة حيث يلجأ المزارع لاستخدام مختلف المنتجات ذات الأصل الصناعي و التي تشكل مخاطر على البيئة و على نوعية المياه خصوصا و هي أساسا (الأسمدة المعدنية و التجارية، قرون الحيوانات).

*منتجات الصحة النباتية (مبيدات الأعشاب و مبيدات الفطريات و منتجات الحشرات). [9]

I-3-3- مياه الأمطار :

مياه الأمطار عموما تسقط ملوثة بسبب الملوثات الموجودة في الهواء والمناطق الصناعية، تكون ملوثة بدرجة قوية في الأماكن التي بها مصانع كيميائية كبيرة. فحينما تسقط على الأرض منها ما يسقط على الأراضي الزراعية و منها ما يسقط على الطرقات و سطوح المنازل، و بالتالي فهي عامل من عوامل إيصال الرمال إلى شبكات الصرف. تجد مياه الأمطار طريقها إلى شبكة مواسير الصرف عن طريق بالوعات الشوارع حاملة معها بعض المواد العالقة مما قد تجده أمامها على الأسطح و الشوارع و الطرقات. [7]

I-4- خصائص مياه الصرف الصحي:

تخضع مياه الصرف الصحي إلى عدة معايير فيزيائية وكيميائية لأجل معالجتها والتقليل من الملوثات المتواجدة بها، هذه المعايير تمكننا من إعادة استعمالها و صرفها للمحيط وتتمثل فيما يلي :

I-4-1- المقاييس الفيزيائية والكيميائية لتصنيف الملوثات في المياه المستعملة :

I-4-1-1- درجة الحرارة (T):

من المهم معرفة درجة حرارة الماء بدقة جيدة فإنها تلعب دورا في ذوبان الأملاح وخاصة الغازات وتعتبر عاملا مهما في التوازن البيئي، التغير المفاجئ في درجة الحرارة يعود إلى طرح مخلفات صناعية منها البترولية و الكيماوية وبعض المعادن الثقيلة. [10]

I-4-1-2- الدليل الهيدروجيني pH:

هو تركيز شوارد الهيدروجين في الماء حيث يكون في الحالة الطبيعية بين (6 - 6.5) و يشكل وسط واقى أي غير قابل للتحويلات السريعة في pH ، لكن مياه الصرف الصناعية تغير في قيمة المجرى المائي فمثلا مياه الصرف الناتجة عن مصانع الغازات يكون ال pH ما بين (3-3.5). [26]

I-4-1-3- التعكر(العكارة) :

هي مقياس لمرور الضوء خلال الماء ويستخدم كاختيار لقياس مدى جودة المياه. تتوقف درجة العكارة على كمية المواد العالقة (MES) ونوعها ولونها و دقة حبيباتها .

تتمثل المواد العالقة في الطين، حبيبات السيليكا، والكائنات الدقيقة، وكذا وجود مواد غروية ذات أصل عضوي أو معدني تحد من شفافية السائل. [8]

I-4-1-4- الناقلية الكهربائية (CE):

تحتوي المواد الطبيعية على تراكيز خفيفة من الأملاح المعدنية المتشردة وبالتالي فجميعها تشارك في الناقلية الكهربائية وتنتج الناقلية العالية عن ارتفاع نسبة الملوحة بسبب الملوثات المعدنية. [4]

I-5- التلوث العضوي:

تعريف : يتوقف التلوث العضوي في الماء على طبيعة المادة العضوية نفسها وهي قابلة للتحلل أم لا، وما هي درجة تحللها وتتمثل المواد العضوية في المواد التالية :

- الكربوهيدرات وهي مواد كربونية.

- الدهون وهي مواد صعبة التحلل.

- البروتينات وهي مواد عضوية نتروجينية.

- مركبات الفسفور العضوي والمركبات الكبريتية.

- مواد عضوية أخرى كاليوريا.

يؤثر التلوث العضوي على النظام البيئي وأهم تأثيرات المواد العضوية على الماء ما يلي:

أ- التأثير على تبادل واتزان الأكسجين الذائب في الماء وعلى الصفات والخواص الكيميائية للمجاري المائية.

ب- التأثير على نواتج البناء والهدم وتنوع الأحياء المائية. [11]

I-5-1- المواد العالقة (MES):

تمثل المواد غير الذائبة و الموجودة في مياه الصرف و تضم المواد العضوية و المعدنية و يرمز لها

ب MES :أي Matière en suspension يعبر عنها ب :ملغ/ل. القيمة القصوى للمواد العالقة لا

تتجاوز 35 ملغ / ل حسب (المرسوم التنفيذي رقم 06-141 المؤرخ في 19 أبريل 2006) لكي نستطيع

رميها في المحيط بدون خطورة أما إذا تجاوزتها تصبح خطرا على المحيط فيجب معالجة هذه المياه. [4]

I-5-2- الطلب البيوكيميائي للأوكسجين DBO_5 :

هو كمية الأوكسجين المستهلكة من طرف الكائنات الحية الدقيقة الهوائية لتحليل أو تفكيك المادة

العضوية مع استهلاك الأوكسجين المنحل، يتم تقدير كمية الأوكسجين المفقود بحساب (DBO_5) ، فكلما زاد

الطلب البيوكيميائي للأوكسجين (DBO_5) كلما كانت نسبة المواد العضوية كبيرة. أي زيادة نسبة تلوث

المياه القدرة .

كما يمكن تلخيص أهدافه بما يلي:

- تحديد كمية المواد العضوية الممتلئة والقابلة للتحلل.

- معرفة قدرة الوسط على القيام بعملية التنقية الذاتية.

- تحديد درجة التلوث العضوي.

- معدل (DBO_5) في المياه المستعملة المنزلية (150-500) ملغ/ل. [12]

I-5-3-الطلب الكيميائي للأكسجين DCO :

هو مقدار الأكسجين المستهلك من أجل أكسدة كيميائية للمواد العضوية المسببة لتلوث المياه لكل واحد لتر من المياه، هذه لا تتأثر بفعل الكائنات الحية الدقيقة وغير قابلة للتحلل البيولوجي ومثال على ذلك المواد السيلوليزية.

ومن أجل أكسدة هذه المواد تستعمل مؤكسدات قوية مثل ثاني كرومات البوتاسيوم ($K_2Cr_2O_7$) وبقياس (DCO) يمكن الحصول على نتائج سريعة، كما أن هذه العملية لا تحتاج إلى حضن العينات.

[13]

I-5-4-معامل التحلل البيولوجي (k):

يترجم قابلية النفايات المائية للتخفيف أو التأكسد من طرف الكائنات المجهرية التي تدخل في عملية التنقية البيولوجية للمياه حيث :

$$K = DCO / DBO_5 \dots\dots\dots (1-I)$$

K:معامل التحلل البيولوجي

- إذا كان $k < 1.5$: النفايات المائية جيدة التحلل بيولوجيا .

- $1.5 < k < 2.5$: النفايات متوسطة التحلل بيولوجيا.

- $k > 2.5$: النفايات لا تتحلل بيولوجيا (ضعيفة التحلل).

قيمة معامل التحلل البيولوجي تحدد اختيار مصفاة المعالجة المستعملة.

إرتفاع معامل التحلل يكون سببه وجود عناصر مثبطة لتزايد المكروبات كالمنظفات، الفينول، الهيدروكربونات والأملاح المعدنية.

I-6- معايير الحد الأقصى لمعالم الصرف البيئية (النفايات):

من أجل المحافظة على البيئة والصحة العامة قامت منظمة الصحة العالمية (OMS) بفرض معايير

لتحديد قيم الحد الأقصى لمعايير الصرف (مرسوم تنفيذي رقم 93-160 في 20 محرم عام 1414 الموافق

ل10 جويلية 1993 النفايات الصناعية السائلة) ممثلة في الجدول أدناه :

الجدول (I-1): جدول يوضح معايير الحد الأقصى لمياه الصرف البيئية. [4]

المقاييس	القيمة
درجة الحرارة	30م°

6.8 -8.5	pH
30 ملغ/ل	المواد العالقة MES
30 ملغ/ل	الطلب البيوكيميائي للأوكسجين DBO_5
90 ملغ/ل	الطلب الكيميائي للأوكسجين DCO
50 ملغ/ل	الأزوت N
02 ملغ/ل	الفوسفات PO_4^{-3}
02 ملغ/ل	الزنك
0.1 ملغ/ل	الكروم
1 ملغ/ل	المنظفات
20 ملغ/ل	الزيوت والدهون
5-2 ملغ/ل	الأوكسجين المنحل Oxy.diss
0.1 ملغ/ل	النترت NO_2^-

7-I-المعايير الدولية لمياه الصرف:

الجدول (2-I): جدول يوضح المعايير الدولية لمياه الصرف [14]

المقاييس	القيمة
درجة الحرارة	أقل من 30م°
pH	6.8 -8.5
المواد العالقة MES	أقل من 20 ملغ/ل
الطلب البيوكيميائي للأوكسجين DBO_5	أقل من 30 ملغ/ل
الطلب الكيميائي للأوكسجين DCO	أقل من 90 ملغ/ل
PO_4^{-3}	أقل من 02 ملغ/ل
NH_4^+	أقل من 0.5 ملغ/ل
النترات NO_3^-	أقل من 01 ملغ/ل
النترت NO_2^-	1 ملغ/ل

8-I- المعايير الجزائرية لمياه الصرف الصحي:

حسب الجريدة الرسمية للجمهورية الجزائرية /العدد27 (27ربيع الأول عام 1427هجري الموافق ل26

أفريل سنة 2006م) فإن المعايير الجزائرية لمياه الصرف الصحي تتمثل فيما يلي:

الجدول (3-I):جدول يوضح المعايير الجزائرية لمياه الصرف الصحي

المقاييس	القيمة	الوحدة
الفيزيائية	pH	6,5≤pH≤8,5
	MES	30
	CE	3
	Infiltration le SAR=0-3 CE	0,2
		0,3
الكيميائية		0,5
		1,3
		12 -20
		20-24
		03
المواد السامة (*)	DBO5	30
	DCO	90
	CHLORURE(CI)	10
	AZOTE(NO3-N)	30
	Bicarbonate (HCO3)	8,5
المواد السامة (*)	Aluminum	20
	Arsenic	2
	Beryllium	0,5
	Bore	2,5
	Cadmium	0,05
	Chrome	1
	Cobalt	5
	Cuivre	5
	Cyanures	0,5

ملغ/ل	15	Fluor
ملغ/ل	20	Fer
ملغ/ل	0,002	Phénols
ملغ/ل	10	Plomb
ملغ/ل	2,5	Lithium
ملغ/ل	10	Manganèse
ملغ/ل	0,01	Mercure
ملغ/ل	0,05	Molybdène
ملغ/ل	2	Nickel
ملغ/ل	0,02	Sélénium
ملغ/ل	1	Vanadium
ملغ/ل	10	Zinc

الفصل الثاني:
طرق معالجة مياه الصرف الصحي

II - 1 - مقدمة :

في الماضي ساهمت مياه المصادر المائية (أنهار، بحيرات، بحار)....ولفترة طويلة في التخلص من مياه الصرف الصحي حيث كانت تنتهي هذه الشبكات إليها . فكانت قدرتها على التنقية الذاتية (أي قوى التنقية الذاتية) كافية للتخلص من المواد العضوية التي تصرف مع المياه و المحافظة على الحياة فيها نتيجة وجود نسبة كافية من الأوكسجين المنحل. إلا أن تزايد عدد السكان والتطور الصناعي الذي حدث بداية القرن الماضي أدى إلى زيادة كمية الملوثات العضوية التي تصرف إلى هذه مما أدى (في كثير من الحالات) فقدانها قدرتها على التنقية الذاتية نتيجة التزايد الكبير في الكائنات الحية الأمر الذي أدى إلى نقص الأوكسجين الذي تحتاجه لهدم المواد العضوية مما تسبب في موت (الأسماك) وأيضاً فقدان الأوكسجين وانتشار الروائح وغيرها من هذه المصادر.

وهكذا نشأت ضرورة معالجة مياه الصرف الصحي قبل صرفها إلى هذه المصادر، أيضاً إن الصرف المباشر لمياه الصرف إلى الوديان أدى أيضاً لذات الأمر حيث أن صرف المياه يؤدي إلى تشكل البرك ومستنقعات إضافة إلى انتشار البعوض وإمكانية تسرب مياه الصرف إلى المياه الجوفية بما تحويه، علماً أن التربة تساعد جزئياً على التخلص من بعض الشوائب.

استناداً لما سبق أصبح بناء محطات المعالجة أمراً ضرورياً لحماية البيئة بكل أوساطها (ماء، تربة، هواء).. وحماية الإنسان، أيضاً إن نقص لموارد المائية في البلدان الجافة وشبه الجافة أدى إلى ضرورة معالجة مياه الصرف الصحي لإعادة استخدامها في الري وغيرها من الاستخدامات .

يجب أن تستخدم طرق رخيصة وفعالة لمعالجة مياه المجارى قبل تصريفها في المياه المستقبلية لها أو إعادة استخدامها . والغرض من معالجة مياه المجارى هو أساساً الإقلال من كميات المواد الصلبة المعلقة ، والقضاء على البكتيريا الممرضة والمواد المستهلكة للأوكسجين في المياه العادمة ، وتبدأ معالجة المياه العادمة بإزالة المواد الصلبة الكبيرة والدقيقة والزبد المتجمع ثم ترسيب المواد الصلبة القابلة للتسيب في هيئة حمأة أولية وتوجه المياه العادمة الرائقة إلى المعالجة الثانوية ، وتقوم الكائنات الدقيقة في هذه المرحلة بعمليات متحكم فيها للهضم والتحليل تؤدي إلى تكسر المواد العضوية . كما في طريقة الحمأة المنشطة وهي طريقة شائعة الاستخدام في المعالجة الثانوية. حيث يجرى تهوية المياه العادمة لإمداد الكائنات الدقيقة بالأوكسجين، تزال المواد الصلبة أو الحمأة المنشطة المتكونة بواسطة الترسيب وتصرف المياه المعالجة بعد ذلك إلى مصارف المياه المستقبلية لإعادة استخدامها ثانياً.[2]

II -2- مراحل معالجة مياه الصرف الصحي: تنقسم طرق المعالجة إلى 3 مراحل :

II -2-1- مرحلة المعالجة الأولية **traitement primaire** :

وتشمل إزالة المخلفات الصلبة بأحجامها المختلفة ، ثم ترسيب المواد الصلبة العالقة.

II -2-2- مرحلة المعالجة الثانوية (**traitement biologique**) :

يتم فيها تحليل المواد العضوية الصلبة المترسبة من المرحلة الأولى على عدة مراحل بواسطة أنواع من البكتيريا في خزانات ذات تهوية للسماح للبكتيريا الهوائية إجراء عملية التحليل، ثم بعد ذلك تحويل المخلفات الناتجة إلى خزانات غير مهواة للسماح للبكتيريا اللاهوائية بالقيام بعملية تحليل للتخلص من كل النواتج الصلبة، ومن أهم أنواع البكتيريا المستعملة في هذه الوحدات: (بكتيريا سالبة الغرام مثل - *Alcoligenes. Zooglaea, Achromobacte* الفطريات *(Fusariu. Trisporom)* [15].

II -2-3- المعالجة المتقدمة:

يتم في هذه المرحلة التخلص من أي عناصر ملوثة قد تكون باقية بعد المرحلة السابقة ، مثل الحبيبات الصغيرة وعناصر مركبات الفوسفات والنترت ثم معالجتها بالكلور وهذا من أجل ضمان القضاء على أي ميكروبات قد تكون باقية . وفي هذه المرحلة يكون لدينا ناتج نضيف غير ملوث ذو محتوى DBO_5 منخفض يمكن ضخه في المسطحات المائية المختلفة أو استعماله في ري المزروعات ، دون أي احتمال يخشى منه [12].

II -3- طرق معالجة مياه الصرف الصحي:

هناك طرق عديدة معتمدة لمعالجة المياه المستعملة سنحاول أن نتطرق إلى أنجع الطرق في تصفية مياه الصرف:

II -3-1- معالجة مياه الصرف باستخدام البحيرات:

هي إحدى الطرق المستعملة في معالجة المياه المستعملة والتي تعتمد كمبدأ أساسي في العمل على التدفق والسيلان البطيء للماء لإقامة هذا النوع من المحطات نحتاج لتضاريس ومساحات شاسعة تسمح بإقامتها) لهذا يستخدم هذا النوع من محطات التصفية كثيرا في الصحراء)، لأن المحطة تتكون من أحواض كبيرة جدا وقد يصل عددها من 7 إلى 8 أحواض أو أكثر حسب طاقة إستيعاب كل محطة للمياه المستعملة.

تبدأ العملية بمرحلة أولى من المعالجة (معالجة فيزيائية)، حيث تنزع الفضلات كبيرة الحجم، الرمال والزيت من الماء، ثم يمر الماء إلى الأحواض (برك)، التي تكون مجهزة بآلات للتهوية، وهذا بغرض توفير الظروف المناسبة للكائنات الحية الدقيقة والطحالب اللذان يعملان على تفكيك وتحطيم الملوثات والمواد العضوية التي تحملها المياه المستعملة.

وتسمى هذه المرحلة بالمعالجة البيولوجية ، كما يسمح كبر حجم البرك بترسيب المواد التي تبقى عالقة في المياه (الوحل)، كذلك لتكون مدة بقاء الماء في البرك لتكون نتيجة المعالجة أكثر فعالية، يمر الماء من بركة إلى أخرى ببطء ونفس العملية التي تحدث في الأحواض الأولى تتم في الأحواض الموالية، ليصل الماء إلى آخر حوض صافي، معالج.

تنتج هذه المحطات كميات قليلة من الحمأة مقارنة بمحطات التصفية الحمأة المنشطة، وعموما كمية حمولة الماء ومساحة كل حوض هي التي تتحكم في كمية الوحل، ويتم جمعه من الأحواض بالشفط من أماكن مخصصة لذلك ويتم ذلك من 3 إلى 4 سنوات أو حتى خمس سنوات.

الهدف من آلات التهوية الموضوعة في البرك هو تنشيط الأكسدة الهوائية ، والملفت للانتباه هو صغر حجم هذه الآلات وعدده مقارنة مع الموجودة في أحواض التهوية لمحطات التصفية الحمأة المنشطة.[4]

II- 2-3 - معالجة المياه المستعملة باستخدام النباتات :

هي تقنية بسيطة ورخيصة تستعمل لمعالجة مياه الصرف الصحي بيولوجيا تخلص المياه من الملوثات دون إضافة كيمواويات تلوث البيئة، كما أنها تعتبر تقنية نظيفة ومنتجة حيث أن الأرض المستعملة لها يتم استغلالها في إنتاج نباتات ذات قيمة اقتصادية معقولة .

يعتمد هذا النظام على إمرار تيار من مياه الصرف الصحي في أحواض مبطنة بغشاء غير منفذ ومملوء بالزلط ومزروعة بأنواع من نبات البوص Common أو البردي أو الحلفا وغيرها وتوفر هذه البيئة الظروف المناسبة للكائنات الدقيقة لكي تتمركز حول جذور النباتات وتبدأ في تكسير المواد العضوية والملوثات المختلفة أثناء مرور مياه الصرف من خلال جذور هذه النباتات ويتراوح أطوال الأحواض من (50 إلى 100 متر) بعرض 2 متر وعمق (30-60 سم) وهي مملوءة بالحصى (نوعيات مختلفة مثل الزلط والبازلت والحجر الجيري) ذات الأحجام المختلفة.[4]

II- 2-3 -1- نمو وكفاءة النباتات:

ركزت الدراسة على نباتات البوص و علف الفيل والبردي في مرحلة المعالجة ، وقد أظهرت النباتات قدرة على النمو حيث تصل أطوال النباتات من 3-5متر وكانت معدلات الحشر مرة كل ثلاث أشهر صيفا ومرة كل أربعة أشهر شتاءا.

II- 2-3 -2- المعالجة:

يتم ضخ الماء إلى الأحواض بمعدل 20 لتر/دقيقة وتستمر لفترة مرور 12 ساعة يوميا يعقبها فترة 7 ساعات توقف ، وأظهرت النتائج قدرة هذه الطريقة على التخلص من المواد الصلبة العالقة بكفاءة تصل إلى 79.2 % ، والأكسجين الحيوي المستخدم في تكسير المواد العضوية اختزل خلال هذه المرحلة بنسبة % 97.2، والأمونيا الذائبة بنسبة % 85 وبكتريا القولون بنسبة % 97.1 في حين أن تركيز الأكسجين ارتفع بنسبة % 97.7 كما تمثل الأحواض بيئة جديدة ومتوازنة تضمن نشاط بكتيري قادر على

تحويل الأمونيا إلى نترات وكذلك نشاط بكتيري قادر على انطلاق النيتروجين بشكل متكامل ومتوافق مع التحكم في تصميم الحوض وطوله وزراعة نباتات متنوعة. [2]

II - 3-3 - محطات تصفية المياه المستعملة بطريقة الحمأة المنشطة:

إن عمليات المعالجة معرفة مبدئياً تبعاً لصفات مياه الصرف وطبيعة الوسط المستخدم تتضمن عمليات تصفية المياه المستعملة بطريقة الحمأة المنشطة ثلاثة مراحل متتابعة وهي على التوالي:

II - 3-3 - 1-المعالجة الأولية (المعالجة الفيزيائية) (Traitement Primaire):

فصل الصلب عن السائل وكذلك فصل الأطوار غير المائية مثل الزيت عن الماء وتمر بعدة مراحل :

II - 3-3 - 1-1-المرحلة الأولى (الغربلة) :

يتم فيها إزالة الجزيئات اللاعضوية كبيرة الحجم وكذلك الألياف الغير قابلة للانحلال بنسبة (20 إلى 30 %) بالغربلة Tamissage أو بالترسيب البسيط أو الغير بسيط بإضافة عوامل كيميائية مخثرة Les Agents chimiques Coagulants وهي معالجة ضرورية لحماية المنشآت الميكانيكية والمضخات المختلفة الموجودة في المراحل اللاحقة من المعالجة ، كما تهدف هذه المرحلة أيضاً إلى تجانس هذه المياه وخاصة عندما تصب في المحطة من حين إلى آخر كميات كبيرة من مياه الفضلات الصناعية.

II - 3-3 - 1-1-1- نزع المواد الكبيرة الحجم Le dégrillage :

يتم في هذه المرحلة فصل المواد الصلبة بوسائل ميكانيكية مناسبة كما توضحه الصورة (II-1)، حيث تمر المياه القذرة في مصافي معدنية ذات فتحات مناسبة من أجل فصل المواد الصلبة الكبيرة. تترسب المياه المعدنية في أحواض مناسبة وفي هذه المرحلة يتم فصل المواد الطافية والرغوية من فوق سطح المياه بوسائل معدنية.



الصورة II - 1: صورة توضح آلية نزع المواد الكبيرة الحجم.

II-3-3-1-1-2- Le déssablage نزع الرمل

ينزع الحصى والرمل وباقي الجزيئات الداخلة في محتوى مياه الصرف وتستهمل بكثرة أحواض الترسيب المهواة من الأسفل بحركة هرمية مع تحريك دائري وبهذا ينزع الرمل ويفرغ كما توضح الصورة التالية :



الصورة II-2: صورة توضح آلية نزع الرمال.

II-3-3-1-1-3- La decantation الترسيب

خلال هذه المرحلة تمر مياه الصرف إلى أحواض الترسيب التي تتلقى ترسيب أولي للجزيئات الثقيلة بالجاذبية وهذا الترسيب يسمح بنزع 50 % من مجموع المحتوى الصلب لمياه الصرف و من (60%-40%) من الجزيئات الثقيلة الصلبة. [16]

II-3-3-1-1-4- أحواض التعديل:

والغاية منها تخفيف حدة التغيرات في كمية الجريان أو شدة مياه المجاري الواصلة لمحطة المعالجة وذلك للحصول على معدل شبه ثابت للجريان، وتركيز شبه ثابت للملوثات الموجودة في مياه المجاري الداخلة للمعالجة.

II-3-3-1-2- المرحلة الثانية:

يتم فيها فصل المواد الصلبة الدقيقة عن طريق الترسيب ومن أهم مكونات هذه المرحلة:

II-3-3-1-2-1- حوض إزالة الرمال:

هو حوض ذو زمن مكوث قصير لإزالة الرمال الدقيقة والثقيلة الوزن سريعة الترسيب ذات القطر ما بين (0.1-0.2) مم وتصمم الأحواض هذه بحيث تكون سرعة الجريان 3.0 م/ثانية.

II-3-3-1-2-2- الحوض الثاني:

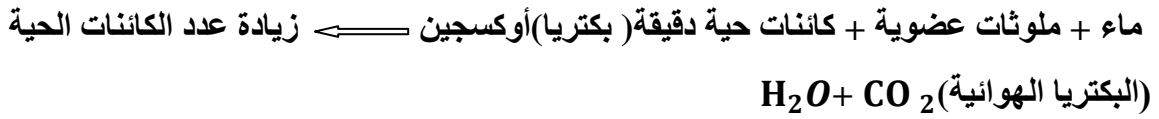
حوض الترسيب الأولي لإزالة المواد الصلبة بطيئة التركيز إذ يبلغ زمن المكوث هنا أكثر من ساعتين. القطرات الزيتية الأخف من الماء تطفو على السطح في نفس الوقت الذي تترسب فيه المواد الصلبة الأثقل من الماء إلى قاع الحوض، وكلا الطبقتين السفلى التي تشكل المواد الصلبة والعلوية التي تشكل الفيلم الزيتي يجب إزالتها بآلية مناسبة تعمل بشكل مستمر أو متقطع.

II-3-3-1-3-2- نزع الزيوت Le Deshuillage :

يتم نزع الدهون والزيوت الطافية بواسطة كاشطات، وهي الطريقة المستعملة بكل محطات التنقية على مستوى الوطن [15].

II-3-3-2-3-2- المعالجة البيولوجية Traitement biologique :

يتم فيها القضاء على المادة العضوية القابلة للتحلل من طرف الكائنات الحية الدقيقة Les micro organismes وهذا في وجود الهواء حيث تقوم هذه الأخيرة بامتصاص المواد العضوية الملوثة (تحلل بيولوجي هوائي يعتمد فيه على النشاط الهوائي للبكتيريا). [17] والمعادلة الإجمالية من أجل تفكيك وتحلل هذه المادة العضوية تكون كالتالي:



II-3-3-2-1-2-3-1- الأسرة البكتيرية أو أسرة الترشيح Les lits Bactériens/lits filtrants :

يتكون السريير البكتيري من تجمع جزيئات كبيرة مثل: الأحجار ثم تليها جزيئات أقل حجما منها إلى غاية الوصول إلى جزيئات دقيقة في الطبقة الداخلية، تمر مياه الصرف عبر هذه الطبقات من خلال حامل أنبوب كبير به ثقوب. وبعد عدة أسابيع يغطي سطح السريير البكتيري بطبقة غشائية رقيقة لزجة تدعى Zoogléة ذات طبيعة بيولوجية تحتوي على كائنات حية دقيقة مختلفة التي تؤكسد المادة العضوية الملوثة، نجد فيها:

بكتيريا هوائية إجباريا أولا هوائية اختياريا، كما نجد أحيانا في الطبقات السفلى للسريير (العمق) البكتيريا اللاهوائية إجباريا.

بصفة عامة مياه الصرف تمر أولا إلى أحواض الترسيب الأولي ويمرر الماء الصافي إلى السريير البكتيري أين يتم هدم المادة العضوية بتدخل البكتريا لتعطي طبقة Zoogléة والماء الناتج أي المصفى يمرر في حوض الترسيب الثانوي أين تختزل المادة العضوية بدرجة كبيرة. [4]

II - 3-3-2-2- الأوحال المنشطة " الحمأة المنشطة " Les Boues Activeés :

طريقة الأوحال المنشطة هي الطريقة المثلى والفعالة والأكثر استعمالاً في محطات المعالجة لكي تتم هذه العملية يجب توفر الشروط التالية (التهوية الجيدة والمستمرة، الكائنات الحية الدقيقة، المادة العضوية).

بعد مرور مياه الصرف بالمرحلة الأولية الفيزيوكيميائية Dessablage Dégrillage و Deshuilage، تخضع للمرحلة الثانية " المعالجة البيولوجية " وهي تمثل المرحلة الفعالة في المعالجة ككل، أثناء هذه المرحلة تمر المياه بعدة مراحل هي:

II-3-3-2-1- حوض ترسيب ابتدائي :

يتم فيه التخلص من المادة العالقة MES بنسبة % 70 خلال عدة ساعات بترسيبها مشكلة أوحال ابتدائية [17]. Boues primaires

II-3-3-2-2- أحواض التهوية Les Bassins d'aération :

نتيجة تعرض مياه الصرف الناتجة من الحوض الأول لتهوية شديدة من (1-2 ملغ/ل)، يتم أكسدة المادة العضوية بواسطة الكائنات الدقيقة" بكتيريا هوائية" (البكتيريا ذات مصدر معوي Bactéries " intestinales قليلة مقارنة بالبكتيريا " Aeromonas " وخاصة Flavobacterium. " Achomobacter . Cytophaga (وهي ذات الدور الأكثر نشاطاً). مشكلة Les floccs وهذه الأخيرة تترسب وتتجمع وتعطي Les Boues Activées [17].

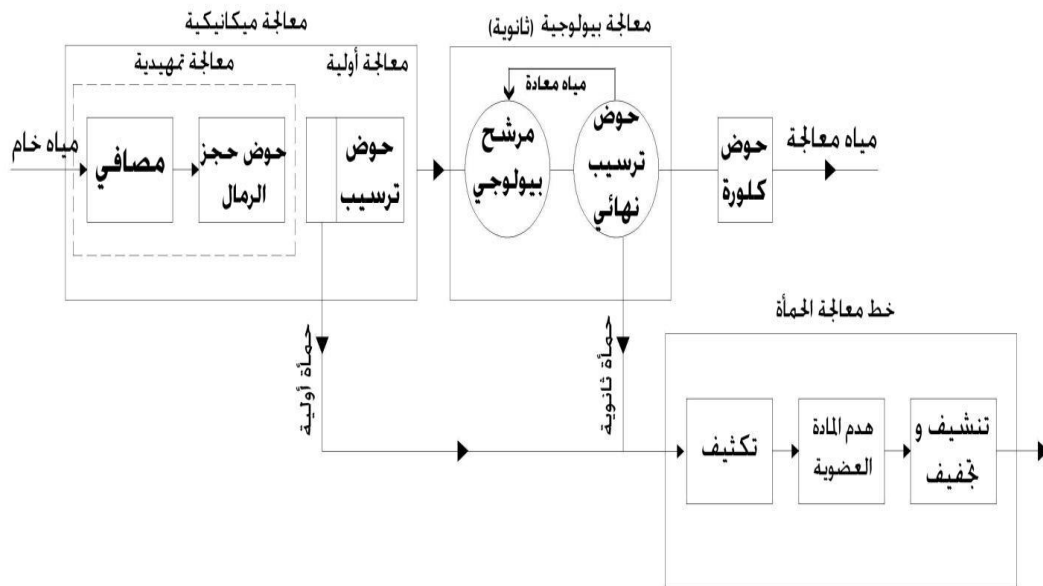
II-3-3-2-3- حوض الترسيب الثانوي :

تخضع المياه الناتجة عن حوض التهوية إلى الترسيب الثانوي، عند تراكم Les Boues Actives يعاد جزء إلى حوض التهوية للتنشيط من جديد مع المياه الآتية من حوض الترسيب الأول فبدل أن تستغرق عدة أسابيع تستغرق عدة ساعات، أما الأوحال المتبقية تعرض للتخمير اللاهوائي " الهواضم اللاهوائية" من أجل قتل البكتيريا . المعالجة بالأوحال النشطة تضمن نقص في DBO_5 بنسبة % 90 ومعالجة 1000 ل من مياه الصرف تعطي 500 غ من الوحل [16].

II - 3-3-2-3-4- التخمر اللاهوائي Digestion anaérobie :

يستعمل التخمر اللاهوائي لمعالجة الأوحال النشطة المتبقية من المرحلة السابقة حيث يتم التخمر في مخمرات كبيرة Digesteur بحيث تحول البكتيريا المادة العضوية منتجة غازات N_2 ، H_2 وخاصة CH_4 ، CO_2 وهذه الأخيرة تستعمل كمصدر للطاقة تغذي المخمرات بأوحال قنينة " حديثة " وجزء من الأوحال الناضجة أي ناتجة من تخمر سابق في شروط مثالية من درجة الحرارة و pH . تتدخل في هذا

- التخمير بكتيريا لاهوائية خاصة لاهوائية إجباريا، مكونة الميثان وتتمثل في Méthanobacterium, Methanosarcina, Methanococcus
- تواجد ونمو Desulfivibrio راجع إلى وجود Sulfate ، وهي معيقة لعملية التخمير ، لأنها تنتج غازات كبريتية H_2S وفقيرة من حيث الطاقة.
- لإتمام عملية التخمير يجب توفر شروط مثلى كدرجة الحرارة التي تتراوح بين (60 – 50 م°) وهي مفضلة عند البكتيريا المحبة للحرارة " Thermopiles " لتسرع عملية الهدم ، تستغرق أسبوعين إلى ثلاثة وأحيانا أكثر.
- نظرا لانعدام الهواضم اللاهوائية ببلادنا وذلك لتكاليها الباهظة فإن معظم محطات تنقية المياه القذرة بالجزائر تعتمد مباشرة على تجفيف الأوحال الناتجة عوضا عن تخميرها وذلك بأسرة التجفيف Lits de Sechage.
- الماء المعالج والخارج من محطات المعالجة يوجه إلى ميدان الري بعد تطهيره من أجل القضاء على كامل الأحياء الدقيقة والممرضة [16].



الشكل II - 3- مخطط يمثل طريقة معالجة المياه بواسطة الحمأة المنشطة

الفصل الثالث :
طرق العمل

III-1-1- تقديم منطقة الدراسة (تقرت) :

III-1-1- الموقع الفلكي : [18]

تقع مدينة تقرت بمنخفض وادي ريغ في نقطة تقاطع بين:

- دائرة عرض 33.116 درجة شمالا.

- خط طول 6.0783 درجة شرقا.

III-1-2- الموقع الجغرافي: [18]، [19]

تقع مدينة تقرت في المنطقة الشرقية للجزائر يحدها:

- من الجنوب مدينة ورقلة (مقر الولاية) على الطريق الوطني رقم 32 ب 160 كلم.

- من الشرق مدينة الوادي على الطريق الوطني رقم 16 ب 95 كلم.

- من الشمال مدينة بسكرة على الطريق الوطني رقم 03 ب 220 كلم.

- من الجنوب الغربي مدينة غرداية على طريق القرارة و بريان ب 350 كلم و مدينة الجلفة على طريق مسعد ب 380 كلم، و تبعد عن الجزائر العاصمة ب 650 كلم.

كما نقول أيضا مدينة تقرت عاصمة إقليم وادي ريغ الذي يمتد على مسافة أكثر من 160 كلم من الجنوب إلى الشمال، من قرية فوف إلى شط ملغيغ . حيث يقع وادي ريغ على الجهة الغربية للعرق الشرقي الكبير بالصحراء الشمالية الشرقية للجزائر، ترتفع على مستوى سطح البحر ب 70 متر، تتربع مدينة تقرت على مساحة إجمالية تقدر ب 481 كلم ، تتميز هذه المنطقة بمناخ جد حار.

ويتميز ب:

- شتاء بارد قارص، و الصقيع في بعض أيام الشتاء، حيث وصلت كمية تساقط الأمطار خلال 2012 إلى 18,2.

- صيف جاف و حار، يتميز بالرطوبة التي تصل إلى 19 % لأن المنطقة سبخية وتهب على المنطقة رياح ومحليا تسمى بالشهيلي، يصل معدل درجة الحرارة صيفا إلى 34 °م.



الصورة III-1: خريطة توضح الموقع الجغرافي لمدينة تقرت

III-2 - تقديم محطة التنقية بتقرت :

تقع على: - خط عرض $33^{\circ} 16'$ شمالا

- خط طول $6^{\circ} 04'$ شرقا

في الشمال الشرقي لولاية ورقلة، تقع محطة تصفية المياه المستعملة بتقرت بني أسود التابعة لبلدية تبسبت دائرة تقرت على الطريق الوطني رقم 16 بين مدينة تقرت و مدينة الوادي، تتربع هذه المحطة على مساحة 5 هكتارات، بدأت تعمل في 1993/11/20م، توقفت عن العمل سنة 1995 و أعيد تأهيلها في سنة 2003 وبدأت العمل من جديد في 2004/02/24 تحت إشراف الديوان الوطني للتطهير ONA، وحاليا مخصصة لتنقية جزء من المياه المستعملة لمدينة تقرت الكبرى.



الصورة III-2: صورة توضح محطة التنقية بتقرت

III-3 - طرق العمل في المخبر :**III-3-1- تحديد المادة العالقة MES:**

الطريقة المتبعة لقياس كمية المواد العالقة (MES) تمت وفق طريقتين:

- الطريقة الأولى : طريقة الترشيح استعمالها عندما تكون المياه قليلة المواد العالقة.
- الطريقة الثانية : طريقة الطرد المركزي (Centrifugation) استعمالها عندما تكون المياه ذات كثافة عالية بالمواد العالقة.

الأدوات و الأجهزة المستعملة:

- 105 C° الحاضنة.

- جهاز نزع الرطوبة dessiccateur.

- ميزان إلكتروني.

- جهاز الطرد المركزي ذو معدل سرعته 2800-3200 دورة في الدقيقة.

- جهاز الترشيح تحت الضغط rampe de fibration.

- حوالة عياريه - Capsule بوتقات.

- أوراق ترشيح GF/C.

طريقة الترشيح:

- نبلل ورقة الترشيح بالماء المقطر ثم نضعها داخل الحاضنة على درجة حرارة 105 C° بضعة دقائق [4].

- نخرج ورقة الترشيح و نتركها تبرد بعيدا عن الرطوبة داخل جهاز نزع الرطوبة dessiccateur.

- نزن ورقة الترشيح وهي فارغة و نسجل وزنها m_0 .

- نأخذ حوالة ذات سعة 100ml نغسلها جيدا بالماء العادي ثم بالماء المقطر.

- نأخذ 100ml من العينة ثم نسكبها على ورقة الترشيح في جهاز الترشيح.

- بعد نهاية الترشيح نأخذ ورقة الترشيح و نضعها داخل الحاضنة على درجة حرارة 105 C° لمدة ساعتين.

- نخرج ورقة الترشيح من الحاضنة و نتركها تبرد بعيدا عن الرطوبة داخل dessiccateur لمدة 15 دقيقة.

- نزن ورقة الترشيح و نسجل وزنها m_1 .

حساب النتيجة : كمية المواد العالقة MES نحسب النسبة بين الفرق في الوزن بين وزن ورقة الترشيح

فارغ ووزنها بعد الإستعمال مقسوم على حجم العينة المستعملة .
انطلاقا من العلاقة التالية و تعطى ب :ملغ/ل.

$$MES = (m_1 - m_0) / V \dots\dots\dots 1- III$$

C(MES) : تركيز المواد العالقة (ملغ/ل).

m₀ :وزن ورق الترشيح وهو فارغ ب ملغ.

m₁ :وزن ورق الترشيح بعد الاستعمال ب ملغ.

طريقة الطرد المركزي (Centrifugation)[4]:

- نأخذ 100ml من العينة و نضعها داخل أنبوب ذو سعة 100ml.
- نخضعها لطرود مركزي لمدة 20دقيقة حتى نحصل على الراسب.
- ننزع الماء العالق ثم نغسل الراسب بالماء المقطر ثم نخضعه مرة أخرى للطرود المركزي لمدة 20 د.
- نزن بوتقة نظيفة ونسجل وزنها m₀.
- نسكب الراسب داخل بوتقة ثم نضعها داخل الحاضنة على درجة حرارة 105 C° حتى نحصل على وزن مستقر.

- نخرج البوتقة من الحاضنة ونتركها تبرد بعيدا عن الرطوبة داخل dessiccateur.

- نزن البوتقة مع الراسب الجاف ونسجل وزنها m₁.

حساب النتيجة : تركيز MES بحسب من العلاقة التالية:

$$MES = (m_1 - m_0) / V \dots\dots\dots 1- III$$

ويعطى بوحدة ملغ/ل.

m₀ :وزن البوتقة Capsule قبل الاستعمال ملغ.

m₁ :وزن البوتقة مع الراسب بعد الاستعمال ملغ.

V:حجم الماء المستعمل مع العينة مل.



الصورة III-3: صورة توضح جهاز الطرد المركزي

III-2-3- تحديد الطلب الكيميائي للأكسجين DCO:

تم تحديد DCO بطريقة الأكسدة بواسطة بيكرومات البوتاسيوم في وسط حمضي بوجود سلفات الفضة و سلفات الزئبق بواسطة جهاز Colorimètre HACH , DR/890 بطريقة Digestion par réacteur في قياسنا لـ DCO استعملنا كبسولات تحتوي على الكاشف التجاري محضر سابقاً. الأدوات والأجهزة المستعملة :

Colorimètre HACH ; DR/890

- جهاز Thermoréacteur

طريقة العمل:

- نرج كبسولة تحتوي على المتفاعلات جيدا من أجل مزج المواد المترسبة.
- بواسطة ماصة نظيفة نأخذ 2ml من العينة ونسكبها على الجدار الداخلي للأنبوبة (كبسولة) التي تحتوي على المتفاعل بحيث تكون الكبسولة بشكل مائل.
- نغلق الكبسولة بإحكام ونرجها جيدا.
- نسخن الكبسولة لمدة 120 دقيقة على درجة حرارة °C 148 داخل مولد للحرارة Thermo-réacteur.

- نخرج الكبسولة من Thermo-réacteur ونتركها تبرد على حامل لمدة 10 دقائق.
- بعد 10 دقائق نرج الأنبوبة (الكبسولة) جيدا ثم نتركها تبرد على درجة حرارة عادية (زمن التبريد حوالي 30 دقيقة أو أكثر).
- بعد انتهاء وقت التبريد نضع الكبسولة داخل جهاز Colorimètre ; DR/890.
- نقرأ قيمة DCO من الجهاز مباشرة تبقى النتيجة مستقرة لمدة زمنية والنتيجة يعبر عنها ب ملغ/ل.

III-3-3- تحديد الطلب البيوكيميائي للأكسجين DBO₅:

تم تحديد كمية DBO₅ باستعمال جهاز manométrique ISO5813 (DBO) MF120 بطريقة بطريق

الأدوات و المواد المستعملة:

- جهاز الرج المغناطيسي.
- manométrique de mercure DBO (MF120) جهاز قياس الضغط.
- حاضنة °C 20.
- قارورات الحضان عازلة لضوء ذات سعة 500ml مزودة بغطاء داخلي و غطاء خارجي.
- ملفظ.
- حوالة عيارية.

- هيدروكسيد البوتاسيوم.

طريقة العمل:

- نقيس بواسطة دوارق مدرجة كمية العينة اللازمة للتحليل ثم نسكبها داخل قارورات الحضان نظيفة.
- نضع القضيب المغناطيسي داخل كل قارورة.
- بواسطة ملقط نظيف قرصين من هيدروكسيد البوتاسيوم.
- نضع القارورات على جهاز الرج على درجة حرارة 20 درجة مئوية و نتركها لمدة 30 دقيقة من أجل استقرار توازني ثم تغلق القارورات بإحكام.
- نأخذ القراءة كل يوم لمدة 5 أيام وفي الأخير نطرح بين كل نتيجة محصل عليها في يومين متتالين ونجمع النتيجة و الحاصل يضرب في المعامل.

حساب النتيجة

قيمة DBO_5 الحقيقية تحسب من العلاقة التالية:

$$DBO_5(mg/l) = \text{المعامل} \times \text{قيمة القراءة} \quad \text{III-2} \dots\dots\dots$$

- قيمة القراءة : هي القيمة المتحصل عليها من الجهاز.
- المعامل : يتم تحديده من خلال الجدول أدناه الذي يربط العلاقة بين قيمة DBO_5 بدلالة حجم العينة لأن كمية الطلب البيوكيميائي للأكسجين للعينة يتعلق بكمية المواد العضوية العالقة، قيمة DBO_5 تمثل نسبة 80 % من قيمة DCO

الجدول III-1: معامل تغير قيمة DBO_5 بدلالة حجم العينة المستعمل [4].

المعامل	حجم العينة (ml)	مجال القياس
1	432	0-40
2	365	0-80
5	250	0-200
10	164	0-400
20	97	0-800
50	43,5	0-2000
100	22,7	0-4000

III-3-4- تحديد كمية النترت NO_2^- :

تم تحديد كمية النترت بواسطة جهاز (Colorimètre HACH , DR/890) (بطريقة Diazotation .
الأدوات و الأجهزة المستعملة :

- جهاز Colorimètre DR/890 - Cuvette colorimétrique أنبوب كالورم تريك.
- كأس بيشر بسعة 50ml.

- المتفاعلات.

- كاشف Nitri Ver 3 بشكل كيس تجاري محضر مسبقا.

- ماء مقطر.

طريقة العمل:

- نأخذ 10ml من العينة نضعها داخل أنبوب كالورمترى.

- نسكب محتوى الكاشف داخل الأنبوب.

- نغلق الأنبوب بإحكام و نتركه لمدة 15 دقيقة لتفاعل.

- نأخذ 10ml من الماء المقطر (الشاهد) و نضعها داخل أنبوب كالورمترى ثاني ثم نسكب محتوى

الكاشف و نرج جيدا ثم نضعه داخل جهاز Colorimètre DR/890 نضبط الجهاز على الصفر.

- بعد 15 دقيقة من التفاعل نضع الأنبوب الذي يحتوي على العينة داخل جهاز القياس ثم نقرأ النتيجة

مباشرة على الجهاز.

III-3-5- تحديد كمية النترات NO_3^- :

تم تحديد كمية النترات NO_3^- بواسطة جهاز (Colorimètre HACH;DR/890) و الطريقة المتبعة

Réduction au Cadmium

الأدوات و الأجهزة المستعملة

- جهاز Colorimètre DR/890 .

- كأس بيشر بسعة 50ml, 25ml, 20ml, 10ml بسعة - Cuvette Colorimétrique أنبوب

كالورمترى.

المتفاعلات:

كاشف (Nitri Ver 5) بشكل كيس تجاري محضر مسبقا.

طريقة العمل:

- نسكب 10ml من العينة داخل أنبوب كالورمترى.

- نسكب محتوى الكيس Nitri Ver 5 داخل الأنبوب.

- نغلق الأنبوب بإحكام و نرج جيدا مدة دقيقة واحدة.

- نترك الأنبوب مدة 5 دقائق ليتفاعل.

- نأخذ 10ml من الماء المقطر (الشاهد) و نضعها داخل أنبوب كالورمترى آخر ثم نضيف له محتوى

كيس Nitri Ver 5.

- ثم نضعه داخل جهاز Colorimètre DR/890 من أجل ضبط الجهاز على الصفر.

- نأخذ الأنبوب الذي يحتوي على العينة و نضعه داخل الجهاز ثم نقرأ النتيجة مباشرة على الجهاز

وتعطى بـ mg/l.

III-3-6 - تحديد كمية أرتو فوسفات PO_4^{3-} :

تم تحديد كمية ارتو فسفات بواسطة جهاز Colorimètre HACH;DR/890 حسب طريقة

Phos Ver3 (حمض الاسكوربيك).

الأدوات و الأجهزة المستعملة- :

- جهاز Colorimètre DR/890.

- كأس بيشر بسعة 10مل، 20مل، 25مل – أنبوب كالومتري (Cuvette Colorimétrique)

المتفاعلات:

كاشف Phos Ver3 بشكل كيس تجاري محضر مسبقا.

طريقة العمل:

- نأخذ 10 ml من العينة و نضعها داخل أنبوب كالورميتري.

- نضيف للأنبوبة محتوى الكيس Phos Ver3.

- نغلق الأنبوب جيدا ثم نتركه لمدة دقيقتين ليتفاعل.

- أثناء مدة التفاعل نحضر أنبوب ثاني و نضيف لها 10ml من الماء المقطر كدليل و نضيف لها

الكاشف.

- نضع أنبوب الشاهد على الجهاز ونضبط الجهاز على الصفر.

- نأخذ الأنبوب الذي يحتوي على العينة و نضعه داخل الجهاز ثم نقرأ النتيجة على الجهاز مباشرة .



الصورة III-4: صور توضح الكاشف المستعمل لقياس النترات

III-3-7- طريقة قياس pH:

- نأخذ 100ml من العينة ونضعها داخل كأس بيشر.

- نضع داخل كأس بيشر قطب مغناطيسي على حركة ضعيفة .
- ندخل قطب الجهاز داخل كأس بيشر.
- نتركه حتى يستقر ثم نقرأ النتيجة مباشرة على الجهاز.

III -3-8- قياس درجة الحرارة :

في قياس درجة الحرارة استعملنا جهاز متعدد القياسات يمكن استعمال جهاز لقياس الناقلية و الملوحة في قياس درجة الحرارة في الوسط المائي.

طريقة العمل:

- نقوم بغمس قطب الجهاز داخل العينة .
- نقرأ مباشرة درجة الحرارة عند استقرارها على الجهاز.



الصورة III -5: صورة توضح اجهزة قياس درجة الحرارة T والناقلية، pH

والنتائج المتحصل عليها مدونة في الجدول الآتي :

الجدول (III -2): جدول يوضح النتائج المتحصل عليها خلال 5 أشهر (جانفي - فيفري - مارس - أبريل - ماي) لمياه الصرف الصحي عند المدخل و المخرج

الأشهر		الوسائط المقاسة						
		T(C ⁰)	pH	MES ملغ/ل	DCO ملغ/ل	DBO ₅ ملغ/ل	NO ₂ ⁻ ملغ/ل	NO ₃ ⁻ ملغ/ل
10/01/	مدخل	22.40	7.54	340.5	268.7	130	0.22	0.22
2018	مخرج	21.20	7.58	21.07	24.37	6	0.16	0.16
21/01/	مدخل	20.60	7.7	808	252	110	0.319	0.24

2018	مخرج	21.9	7.56	16.5	8.63	4	0.139	0.01
5/02/	مدخل	22	7.59	257.7	241	120	0.077	0.27
2018	مخرج	18.5	7.67	18	26.8	5	0.053	0.18
20/02/	مدخل	22.7	7.64	886	301	100	0.134	1.38
2018	مخرج	21.4	7.65	22	23.9	6	0.062	0.38
03/03/	مدخل	24.2	7.69	151.4	286	100	0.487	2.51
2018	مخرج	22.4	7.71	24	21.1	2	0.123	1.68
14/03/	مدخل	24.9	7.82	568.	310	100	0.21	1.83
2018	مخرج	22.2	7.61	20	43.4	5	0.13	1.47
2/04/	مدخل	26.3	7.51	134.8	240	110	0.128	1.81
2018	مخرج	24.6	7.59	22	35.2	8	0.036	0.32
10/04/	مدخل	26.2	7.72	104.6	280	130	0.088	3.32
2018	مخرج	24.6	7.83	23	25.6	4	0.036	2.37
1/05/	مدخل	28.7	7.64	808	292	130	0.094	3.46
2018	مخرج	27	7.98	20	56.5	6	0.057	2.05
6/05/	مدخل	28.6	7.46	152.7	290	120	1.85	2.10
2018	مخرج	26.8	7.98	25	35.7	4	1.01	1.59

حساب النسبة المئوية للتطهير :

$$\text{III-3} \dots\dots\dots *100 = \frac{[\text{المدخل} - (\text{المخرج} - \text{المدخل})]}{\text{النسبة المئوية}}$$

الفصل الرابع :
تحليل ومناقشة النتائج

- مناقشة وتحليل النتائج :

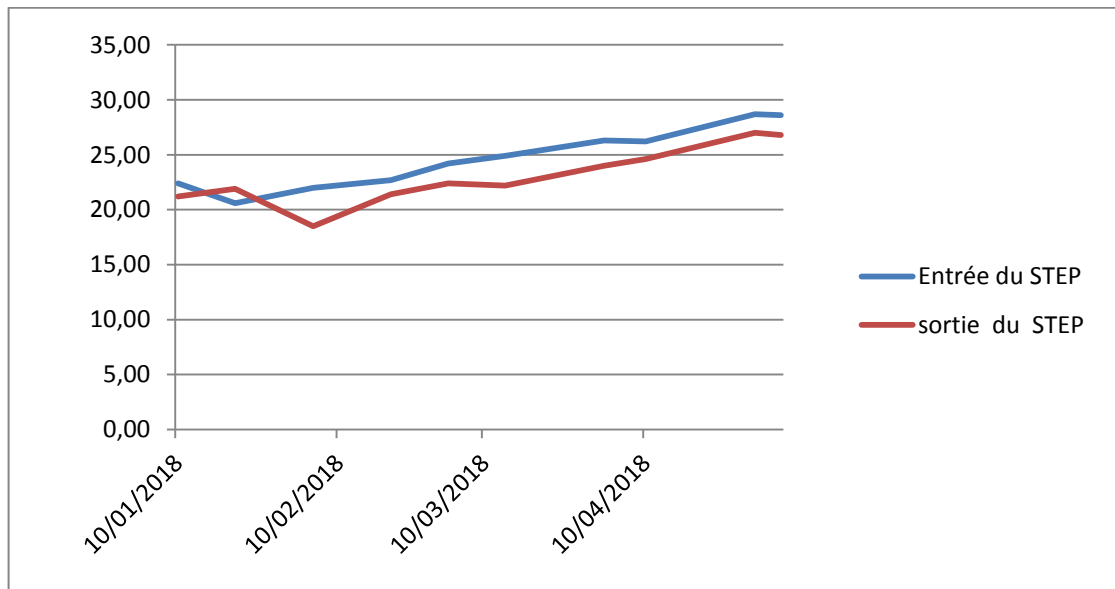
مقدمة :

في هذا الفصل توصلنا من خلال النتائج المتحصل عليها لمياه الصرف الصحي المنزلية المستعملة في منطقة تقرت لقيم تراكيز المدخل والمخرج مما أدى الى حساب النسبة المئوية للتطهير عن طريق العلاقة التالية :

$$(IV-1) \dots\dots *100 \text{ المدخل (المخرج - المدخل) = النسبة المئوية}$$

IV-1- التطور الزمني لدرجة الحرارة $T(C^\circ)$:

المنحنى رقم (IV-2) يمثل تغير التراكيز الخاصة بالمياه المستعملة الخامة و المعالجة لمياه الصرف الصحي لمنطقة تقرت .



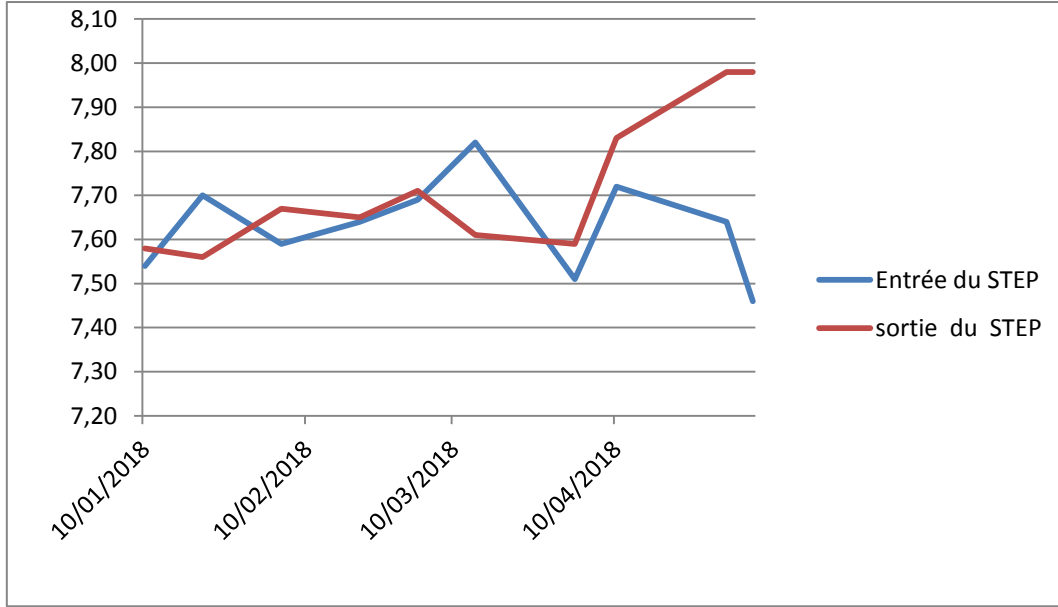
المنحنى IV - 1: يوضح التطور الزمني لدرجة الحرارة للمياه الداخلة والخارجة لمحطة المعالجة تقرت

من خلال المنحنى نلاحظ انخفاض في درجة الحرارة للمياه المعالجة عند المخرج مقارنة بالمياه المستعملة عند المدخل. حيث كانت أعلى قيمة مسجلة عند المدخل في شهر ماي $28C^\circ$ وأقل قيمة في $20C^\circ$ شهر فيفري أي أن $20 \leq T \leq 28$. هذه النتائج مقاربة لما تحصل عليه (kherroubi-Debboune) محطة معالجة المياه سيدي خويلد ورقلة) من 16.8 إلى $30.3C^\circ$ [20]، يعود هذا الانخفاض إلى تناقص عدد البكتيريا ونقص التفاعلات الكيميائية .

وتقدر القيمة المتوسطة عند المخرج $22.91C^\circ$ هذه القيمة موافقة للمعايير الدولية وهي أقل من $30 C^\circ$ الجدول (I-2) ، هذا دليل على نجاعة المحطة في تخفيض درجة الحرارة مياة الصرف .

2-IV- التطور الزمني للـ pH :

المنحنى رقم (2-IV) يمثل تغير التراكيز الخاصة بالمياه المستعملة الخامة و المعالجة لمياه الصرف الصحي لمنطقة تقرت .



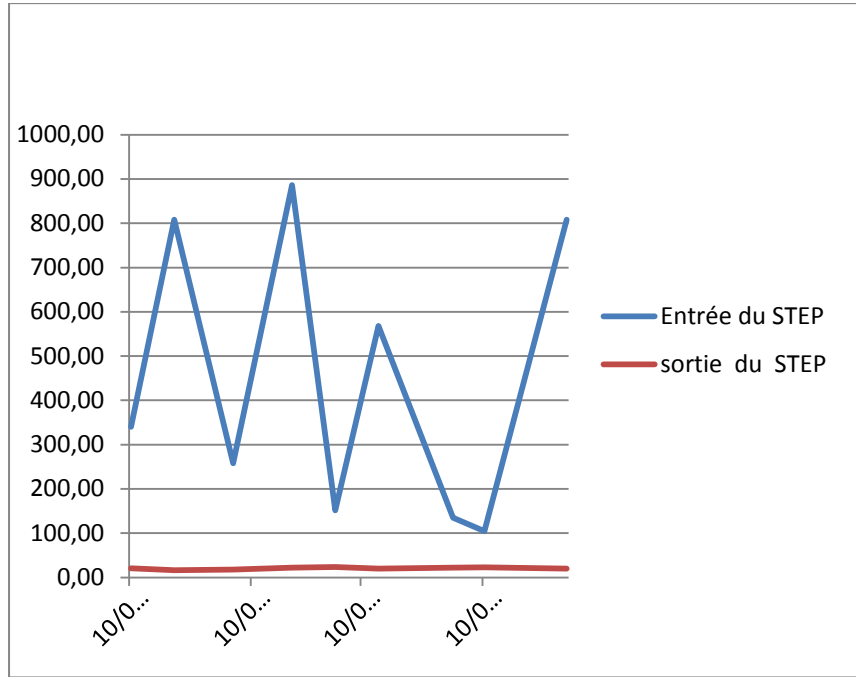
المنحنى 2-IV: التطور الزمني للـ pH للمدخل والمخرج لمحطة المعالجة تقرت

نلاحظ من خلال الدراسة أن قيم الـ pH عند المدخل تنحصر بين 7.46 و 7.82 حيث كانت أعلى قيمة في شهر مارس وأقل قيمة في شهر ماي هذه القيم قليلة القلوية ومشابهة إلى حد ما إلى تلك الموجودة في منطقة وجدة (المغرب) حيث تتراوح ما بين 7.5 و 8.3 [21]. كما تميل مياه الصرف الصحي إلى الحصول على درجة حموضة أقل.

القيمة المتوسطة للـ pH عند المخرج كانت حوالي 7.71 هذه القيمة تدخل في نطاق المعايير الدولية لجودة المياه (الجدول 2-I) وهو ما بين $6,5 \leq pH \leq 8,5$. هذا ما يؤكد العمل الفعال للمحطة .

3-IV- التطور الزمني للمواد العالقة MES:

المنحنى رقم (3-IV) يمثل تغير التراكيز الخاصة بالمواد العالقة بالمياه المستعملة الخامة و المعالجة لمياه الصرف الصحي لمنطقة تقرت .



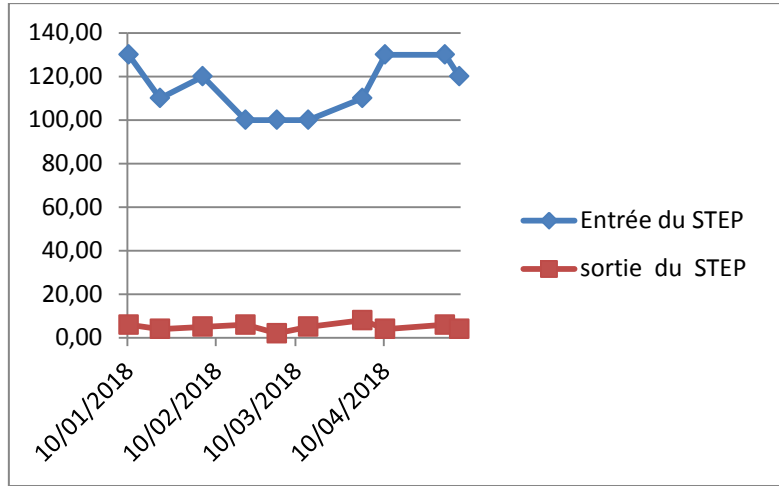
المنحنى IV-3-: التطور الزمني للمواد العالقة MES للمدخل والمخرج لمحطة المعالجة تقرت

يبين الشكل IV-3 وجود فارق كبير في تركيز المواد العالقة بين المدخل والمخرج وأن أقصى قيمة للمواد العالقة عند المدخل 886 كانت في شهر أبريل وأدنى قيمة 104.60 في شهر فيفري، متوسط قيمة المواد العالقة عند مدخل المحطة 421.174 ملغ/ل هذه النتائج اقل من تلك الموجودة في المغرب 655 ملغ/ل وأعلى من تلك الموجودة في مراكش 194 ملغ/ل. [21]

متوسط تركيز المواد العالقة عند المخرج 21.15 ملغ/ل وهي موافقة للقيمة المنصوص عليها في المعايير الدولية وهي أقل من 30 ملغ/ل تبلغ نسبة تخفيض المحطة للمواد العالقة 90.59% وهي قيمة عالية تدل على فعالية المحطة في إزالة هذا الملوث.

IV-4- التطور الزمني للطلب البيوكيميائي للأكسجين DBO_5 :

المنحنى رقم (IV-4) يمثل تغير التراكيز الخاصة بالطلب البيوكيميائي للأكسجين DBO_5 للمياه المستعملة الخامة و المعالجة لمياه الصرف الصحي لمنطقة تقرت .



المنحنى IV-4- التطور الزمني للطلب البيوكيميائي للأكسجين DBO_5 لمدخل ومخرج محطة المعالجة

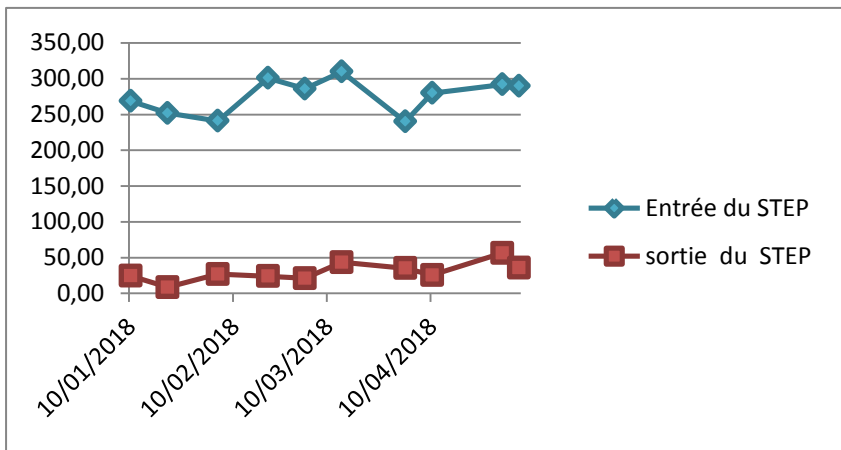
تقرت

من خلال المنحنى نلاحظ أن قيم ال DBO_5 للماء الخام تتراوح من 100 ملغ/ل كحد أدنى إلى 130 ملغ/ل كحد أقصى بمتوسط 115 ملغ/ل . هذه القيمة أقل من تلك الموجودة في وجدة بالمغرب بمتوسط 511 ملغ/ل ، وأيضاً أقل من تلك الموجودة في صنعاء اليمن 1137 ملغ/ل [21]. يعتمد التغيير الشهري في لمياه الصرف الصحي الخام على تخفيف أو تركيز تلوث المياه تبعاً لمعدل التدفق الذي يتأثر أيضاً بالظروف المناخية.

في حين أن المياه المعالجة تتراوح بين 2 ملغ/ل و 8 ملغ/ل. بمتوسط قدره 5 ملغ/ل خلال الأشهر الخمس للدراسة. هذه النتائج أقل بكثير من المعايير الدولية لمياه الصرف الصحي المقررة ب 30 ملغ/ل بنسبة تخفيض 95.62% هذه القيمة عالية جدا تدل على فعالية معالجة مياه الصرف بواسطة الحمأة المنشطة .

IV-5- التطور الزمني للطلب الكيميائي للأكسجين DCO :

المنحنى رقم (IV-4) يمثل تغير التراكيز الخاصة بالطلب الكيميائي للأكسجين للمياه المستعملة الخام و المعالجة لمياه الصرف الصحي لمنطقة تقرت .



المنحنى IV-5- التطور الزمني للطلب الكيميائي للأكسجين DCO لمدخل ومخرج محطة المعالجة تقرت

قيم تركيز DCO عند مدخل المحطة تتراوح بين 240 ملغ/ل و 310 ملغ/ل بمتوسط 276.07 ملغ/ل فهي أقل من تلك التي وجدت في ورزازات -المغرب- 571 ملغ/ل ، وجدة (المغرب) 501 ملغ/ل ، ومع ذلك هي أعلى من تلك التي وجدت في سوق الغرب (المغرب) 235 ملغ/ل. [21]

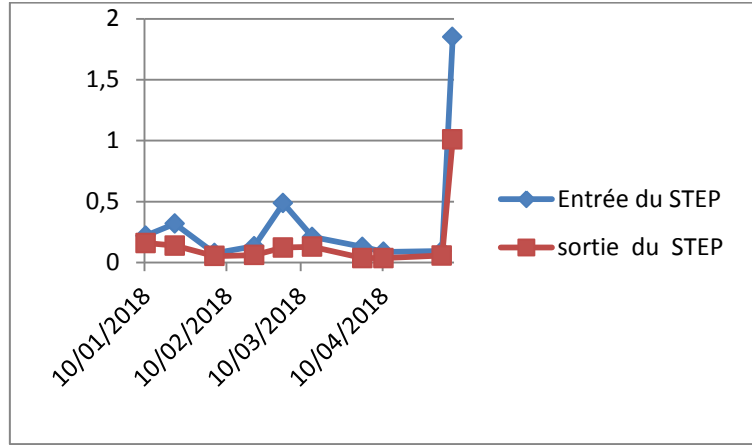
سجلت القيمة المتوسطة للـ DCO عند مخرج المحطة 30.143 ملغ/ل تبين النتائج انخفاض كبير في نسبة DCO في مياه الصرف قبل وبعد المعالجة ويعود هذا إلى انخفاض المواد العضوية عن طريق الأكسدة الكيميائية للجزيئات (الأكسدة المستمرة في الماء) . بلغت نسبة التخفيض للمحطة 89.07% ، وهي أعلى من تلك التي وجدت في محطة تصفية المياه سيدي خويلد بورقلة 2011 حيث بلغت 78% [20]. كما أنها أقل بكثير من المعايير الدولية المصرح بها لمياه الصرف وهي أقل من 90 ملغ/ل .

IV-6- التطور الزمني للنترات NO_3^- :

المنحنى رقم (4-IV) يمثل تغير التراكيز الخاصة بالنترات للمياه المستعملة الخامة و المعالجة لمياه الصرف الصحي لمنطقة تقرت .

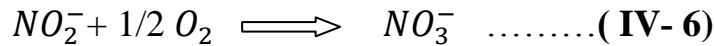
IV - 7- التطور الزمني للنتريت NO_2^- :

المنحنى رقم (4-IV) يمثل تغير التراكيز الخاصة بالنتريت للمياه المستعملة الخامة و المعالجة لمياه الصرف الصحي لمنطقة تقرت .



المنحنى IV - 7 :- يوضح التطور الزمني للنتريت NO_2^- لمدخل ومخرج محطة المعالجة تقرت يمكن القضاء على النتريت أثناء عملية المعالجة و ذلك من خلال التخلص من أيونات النتريت والنتائج المتحصل عليها عند مدخل و مخرج المحطة تختلف من شهر لآخر حيث كانت أعلى قيمة في شهر ماي 1.85 ملغ/ل و أدنى قيمة في شهر أفريل 0.128 ملغ/ل، وفي المياه المعالجة أعلى قيمة 1.01 ملغ/ل في شهر ماي وأقل قيمة 0.036 ملغ /ل في شهر أفريل .

تتألف إزالة النتريت من خطوة أكسدة واحدة حيث تظهر كما في المعادلة التالية : [22]



أو تظهر بطريقة التخفيض المباشر في النتروجين الغازي في المعادلة التالية :



-القيمة المتوسطة للنسبة المئوية هي: 49.71% .

الخلاصة :

لا أحد ينفي أهمية المياه في الحياة الإنسانية نتيجة ارتفاع مستوى المعيشة والتقدم التقني السريع وتزايد عدد السكان ، وتظهر تلك الأهمية بأشكال مختلفة تتناسب مع حاجيات الإنسان العصري في تحسينه المستمر لنوعية المياه المخصصة لتحقيق الاكتفاء السكاني ، الزراعي ،الصناعي . ونتيجة هذا التطور والتقدم ازدادت ملوثات المياه حيث أصبحت غير ملائمة للاستعمال وجعل مواصفاتها ليست متطابقة مع مواصفات المياه المقترحة من طرف منظمة الصحة العالمية OMS إذا كان توفير المياه بكميات كافية هو هدف الدولة، فإن توفير هذه المياه بشروط صحية تسمح بالإستهلاك لا يقل أهمية عنه .ومن هذا المنطلق يبرز محور دراستنا المتمثل في إزالة الملوثات بواسطة الحمأة المنشطة لمحطة التصفية تقرت، تحصلنا على نسب تخفيض ($DBO_5 = 95.62\%$ ، $MES=90.59$ ، $DCO=89.07\%$) وهي نسب عالية تدل على فعالية المحطة في إزالة هذه الملوثات مما يسمح لنا بصرفها إلى الوسط الخارجي دون الخوف من أي أضرار على البيئة وإعادة استعمالها في الأنشطة الزراعية. كما ننصح أن تعمم هذه الطريقة على المناطق الريفية و الشبه الريفية كونها لا تحتاج إلى مساحات كبيرة كما يمكن أن تستغل الحمأة بعد معالجتها و تجفيفها كأسمدة نباتية تستغل في النشاط الفلاحي.

المراجع

المراجع باللغة العربية :

- [2] تقنيات مياه اصرف الصحي وإعادة استخدامها للأغراض الزراعية ، الأستاذ الدكتور ممدوح فتحي عبد الصبور مجلة أسبوط للدراسات البيئية العدد التاسع عشر (يوليو 2000) مصر .
- [4] العابد إبراهيم - أطروحة دكتوراه - معالجة مياه الصرف الصحي لمنطقة تقرت بواسطة نباتات منقية محلية ، جامعة قاصدي مرباح ورقلة 2015 .
- [7] أبو سعد م.نجيب ابراهيم، 2111 ، التلوث البيئي و دور الكائنات الدقيقة ايجابيا و سلبيا دار الفكر العربي- القاهرة ،ص :6- 132.
- [10] نصر الحايك 1989 تلوث المياه و تنقيتها , الطبعة الثالثة ، ديوان المطبوعات الجامعية، ص-126-31
- [12] طرابلسي يوسف ابراهيم ، 2000 ، الميكروبيولوجية الزراعية ، جامعة الملك سعود ، النشر العلمي و المطابع ، ع ح4831 / 01 ، ص:255- 311 .
- [18] عبد الرحمان ابن خلدون ، 1983 كتاب العبر و ديوان المبتدأ أو الخبر المجلد السابع ببيروت و لبنان ج13 ص 98.
- [19] الرحمان الجيلاني ، 1980 تاريخ الجزائر العام دار الثقافة بيروت ج 1 ص138 .

المراجع باللغة الأجنبية

- [5] Gesberg R. M.Elkins B. V; Lyon S. R., Goldmen C. R.; 1986. role of aquatic plants in wastewater treatment by artificial wetlands. wat. res., 20 (3), pp 363-368.
- [6] Richard Claude, 1996 , les bactéries,les hommes et les animaux, collection option bio, paris , p82.
- [8] Bengouga khalila ; memoir de majister 2010;contribution a l'etude du role de la vegetation dans l'epuration des eaux uses les regions arides.universite mohamed khider –biskra-.

- [9] Abibsi Nadjet ; memoir de majister2011. Reutilisation des eaux usees epurees parfil tres plantes (phytoepuration) pour l'irrigation des espaces zetsapplication un quartier de la ville de biskra. .universite mohamed khider – biskra-.
- [13] Rodier Jean , 1996. l'analyse de l'eau (chimie, physico chimie, microbiologie, biologie, interprétation des résultats) dunode paris , 8e édition , pp36-63-745-809.....
- [14] Boukerroucha Aicha-2011.modelisation des station d'epuration a boues active cas de la station de baraki (alger).ecole nationale superiour d'gronomie el harrach –alger.
- [15] Ayas,s : Akca , L. 2001. traitement of wasterwater y natural sustems. Environnement international . 26 : pp 189-195.
- [16] Satine,M.; Selmi,B. 1995 : guide technique de l'assainissement : Evacuation des eaux usées et pluviales conception et composant des réseaux , épuration des eaux et protection de l'environnement, exploitation et gestion des systèmes d'assainissement. ISBN 2-281-1152-0, edition le moniteur , Paris , pp75-86
- [17] Kone.D ; 2002. epuration des usées par lagunage a microphytes et à macrophytes en afrique de l'ouest et de centre : etat des lieux performances épuration et critères de dimensionnement. thèse N°2653. lausanne . EPFL . pp 17-30-31
- [20] (Kherroubi –Debboune) memoir de mester 2016.Etude des performances épuratoires de la station d'épuration des eaux usées urbaines par lagunage aéré de la ville de sidi khouiled (ouargla); universite kasdi merbeh ouragla.
- [21] (Ahmed Rassam, Abdelaziz Chaouch, Brahim Bourkhiss) Performances de la dégradation de la matière organique par lagunage aéré dans la station d'épuration des eaux usées de la ville d'oujda(maroc oriental); Bulletin de la Société royale des Sciences de Liège, vol. 81 2012, p. 121 – 125
- [22](Hammadi Belkacem, Bebbah Ahmed Abdelhafid) la dégradation de la pollution Azotée par lagunage aéré dans unclimat aride. cas de la station d'épuration de ouargla(sud est d'algerie)2016.
- [1] <http://mawdoo3.com>
- [3] https://ar.wikipedia.org/wiki/مياه_الصرف
- [11] <http://almerja.com/reading.php?i=7&ida=1750&id=704&idm=38772>.