



۱۳۷۶ / ۷ / ۲

بسم الله الرحمن الرحيم

تصفیه بیهوایی - هوازی فاضلاب اجتماعات کوچک کار محل

بوسیله
محمد علی بقاءپور

پایان نامه

ارائه شده به دانشکده تحصیلات تکمیلی به عنوان بخشی از فعالیتهای
تحصیلی لازم برای اخذ درجه کارشناسی ارشد

در رشتہ
مهندسی عمران - مهندسی محیط زیست
از
دانشگاه شیراز
شیراز، ایران

۵۱۰۱

ارزیابی و تصویب شده توسط کمیته پایان نامه با درجه : عالی

امضاء اعضاء کمیته پایان نامه :

دکتر پرویز منجمی، استاد یار مهندسی عمران (رئیس کمیته)

دکتر ناصر طالب بیدختی، دانشیار مهندسی عمران

دکتر غلامرضا رخشنده رو، استاد یار مهندسی عمران

اسفند ماه ۱۳۷۷

۴۷۳۸۸

تَقْدِيمٍ بِهِ يَدُورُ ، مَادِر

و

هَمْسَرٌ كَرَامِيمٌ

۲۷۳۸۵

سپاسگزاری

بدینوسیله از زحمات بی دریغ جناب آقای دکتر پرویز منجمی استاد راهنمای اینجانب که در همه مراحل بذل عنایت فرمودند قدردانی مینمایم. از سرکار خانم طباطبائی و سرکار خانم سجادیان مسئولین آزمایشگاه محیط زیست، آقای مهندس همتیان و دیگر دوستان که در انجام آزمایشات و ساخت مدل آزمایشگاهی مساعدت فرمودند نیز کمال تشکر را دارم.

فهرست مطالب

صفحه	عنوان
ح	فهرست جداول
ط	فهرست اشکال
ل	فهرست علائم اختصاری
۱	فصل اول : تصفیه بیولوژیک فاضلاب شهری
۳	۱- تقسیم بندی فرآیندهای بیولوژیکی تصفیه فاضلاب
۳	۱-۱- فرآیند تصفیه هوازی
۴	۱-۱-۱- ضریب جذب اکسیژن
۵	۱-۲- فرآیند تصفیه بیهوازی
۶	۱-۲-۱- مرحله اول : تخمیر اسیدی
۶	۱-۲-۲- مرحله دوم : تخمیر متانی
۷	۱-۳- فرآیند تصفیه بیولوژیک رشد چسبیده
۷	۱-۳-۱- فرآیند تصفیه بیولوژیک رشد چسبیده هوازی
۸	۱-۱-۳-۱- صافیهای چکنده هوازی
۱۰	۱-۱-۳-۱-۲- فیلترهای هوادهی مستغرق
۱۱	۱-۲-۳-۱-۱- فیلتر چکنده بی هوازی
۱۱	۱-۲-۳-۱-۲- فیلتر بیهوازی مستغرق
۱۲	فصل دوم : مروری بر کارهای دیگران
۱۴	۲-۱- بیوفیلترهای مستغرق غیر هوازی

عنوان

صفحه

۱۷	۲-۲- بیوفیلترهای مستغرق غیر هوایی
۱۹	۳-۲- ترکیب فیلتر بیهوایی و هوایی مستغرق
۲۰	فصل سوم : روش آزمایش
۲۳	۱-۳- مشخصات فیزیکی فیلترها
۲۴	۲-۳- فاضلاب مصنوعی
۲۵	۳-۳- تنظیم هوای مورد نیاز
۲۶	۴-۳- بکار گیری سیستم
۲۷	۴-۳-۱- برگشت جریان
۲۸	۵-۳- آزمایشات
۲۸	۱-۵-۳- نمونه برداری
۲۹	۶-۳- شرح آزمایشات
۳۰	۱-۶-۳- آزمایش COD
۳۰	۲-۶-۳- آزمایش DO
۳۱	۳-۶-۳- آزمایش PH
۳۲	۴-۶-۳- تعیین درجه حرارت
۳۲	۵-۶-۳- جامدات معلق
۳۵	فصل چهارم : نتایج
۳۷	۴-۱- تغییر درجه حرارت
۳۸	۲-۴- آزمایشات انجام شده
۶۱	فصل پنجم : بحث و نتیجه گیری
۶۱	مقدمه

عنوان

صفحه

٦٢	١-۱- نوع رآکتور
٦٢	٢-۱- اثر درجه حرارت بر کارایی سیستم
٦٦	٣- سارگذاری فیلتر ها و میزان حذف مواد آلی
٧١	٤- پایداری فیلترها در برابر تغییرات PH
٧٢	٥- حذف مواد معلق در فیلتر
٧٥	٦- اکسیژن محلول
٧٥	٧- اثر بر گشت جریان بر راندمان فیلتر ها
٧٧	٨- نتیجه گیری کلی و پیشنهادات
٧٧	٩- ١- نتیجه گیری
٧٨	٩- ٢- پیشنهادات

مراجع

چکیده و صفحه عنوان انگلیسی

فهرست جداول

صفحه	عنوان
۲۱	جدول (۱-۳)-قسمتهای مختلف سیستم
۲۳	جدول (۲-۳)-جزئیات سیستم
۲۳	جدول (۳-۳)-مشخصات فیزیکی فیلترها
۲۴	جدول (۴-۳)-ترکیب فاضلاب مصنوعی
۲۷	جدول (۵-۳)-حالات بکارگیری سیستم
۲۹	جدول (۶-۳)- محل قرارگیری نقاط نمونه برداری
۳۹	جدول (۱-۴)-برنامه زمانبندی اجرای حالات مختلف سیستم
۶۳	جدول (۱-۵) COD- فاضلاب در نقاط نمونه برداری از فیلترها در T^0C
۶۴	جدول (۲-۵)-مقادیر K در T^0C
۶۵	جدول (۳-۵)-مقادیر K در 20^0C
۶۶	جدول (۴-۵) COD- فاضلاب خروجی نقاط نمونه برداری از فیلترها در 20^0C
۷۰	جدول (۵-۵)-بکار گیری فیلتر بی هوازی در حالت ماندگار 20^0C (Steady state)
۷۰	جدول (۶-۵)-بکار گیری فیلتر هوازی در حالت ماندگار (Steady state) 20^0C
۷۱	جدول (۷-۵)-تغییر PH در اثر تغییر HRT در فیلتر بی هوازی در حالت ماندگار
۷۲	جدول (۸-۵)- تغییرات PH در اثر تغییر HRT در فیلتر هوازی در حالت ماندگار
۷۵	جدول (۹-۵)-تغییر راندمان سیستم با افزایش میزان جریان برگشتی

فهرست اشکال

صفحه	عنوان
۸	شکل (۱-۱)-حجم کنترل لایه بیولوژیک و فاز مایع در صافی چکنده
۲۰	شکل (۱-۳)-طرح PILOT PLANT
۲۲	شکل (۲-۳)-سیستم تصفیه بیهوازی هوازی در مقیاس Bench
۲۲	شکل (۳-۳)-تنظیم دبی خروجی از راکتور
۲۵	شکل (۴-۳)-تنظیم هوای ورودی به فیلتر هوازی
۲۵	شکل (۵-۳)-سطح فیلتر هوازی قبل از هوادهی
۲۶	شکل (۶-۳)-سطح فیلتر در خلال هوادهی
۳۴	شکل (۷-۳)-نحوه نمونه برداری از فیلترها
۳۶	شکل (۱-۴)-تغییرات COD محلول با زمان در خلال دوران سازگاری
۳۷	شکل (۲-۴)-تغییر درجه حرارت با زمان در خلال آزمایشات
۴۰	شکل (۳-۴)-تغییرات COD محلول باقیمانده با زمان در [Mode 1]
۴۱	شکل (۴-۴)-تغییرات PH با زمان در [Mode 1]
۴۲	شکل (۵-۴)-تغییرات درجه حرارت با زمان در [Mode 1]
۴۲	شکل (۶-۴)-تغییرات VSS با زمان در [Mode 1]
۴۳	شکل (۷-۴)-تغییرات COD محلول باقیمانده با زمان در [Mode 2]
۴۳	شکل (۸-۴)-تغییرات درجه حرارت با زمان در [Mode 2]
۴۴	شکل (۹-۴)-تغییرات PH با زمان در [Mode 2]
۴۴	شکل (۱۰-۴)-تغییرات VSS با زمان در [Mode 2]

عنوان

صفحه

٤٥	شكل (١١-٤)-تغییرات COD محلول باقیمانده با زمان در [Mode 3]
٤٥	شكل (١٢-٤)-تغییرات درجه حرارت با زمان [Mode 3]
٤٦	شكل (١٣-٤)-تغییرات PH با زمان در [Mode 3]
٤٦	شكل (١٤-٤)-تغییرات VSS با زمان در [Mode 3]
٤٧	شكل (١٥-٤)-تغییرات COD محلول با قیمانده با زمان در [Mode 4]
٤٧	شكل (١٦-٤)-تغییرات درجه حرارت با زمان در [Mode 4]
٤٨	شكل (١٧-٤)-تغییرات PH با زمان در [Mode 4]
٤٨	شكل (١٨-٤)-تغییرات VSS با زمان در [Mode 4]
٤٩	شكل (١٩-٤)-تغییرات COD محلول باقیمانده با زمان در [Mode 5]
٤٩	شكل (٢٠-٤)-تغییرات درجه حرارت با زمان در [Mode 5]
٥٠	شكل (٢١-٤)-تغییرات PH با زمان در [Mode 5]
٥٠	شكل (٢٢-٤)-تغییرات VSS با زمان در [Mode 5]
٥١	شكل (٢٣-٤)-تغییرات COD محلول باقیمانده با زمان در [Mode 6]
٥١	شكل (٢٤-٤)-تغییرات درجه حرارت با زمان در [Mode 6]
٥٢	شكل (٢٥-٤)-تغییرات PH با زمان در [Mode 6]
٥٢	شكل (٢٦-٤)-تغییرات VSS با زمان در [Mode 6]
٥٣	شكل (٢٧-٤)-تغییرات COD محلول باقیمانده با زمان در [Mode 7]
٥٣	شكل (٢٨-٤)-تغییرات درجه حرارت با زمان در [Mode 7]
٥٤	شكل (٢٩-٤)-تغییرات PH با زمان در [Mode 7]
٥٤	شكل (٣٠-٤)-تغییرات VSS با زمان در [Mode 7]
٥٥	شكل (٣١-٤)-تغییرات COD محلول باقیمانده با زمان در [Mode 8]

عنوان

صفحه

٥٥	شكل (٣٢-٤)-تغییرات درجه حرارت با زمان در [Mode 8]
٥٦	شكل (٣٣-٤)-تغییرات PH با زمان در [Mode 8]
٥٦	شكل (٣٤-٤)-تغییرات VSS با زمان در [Mode 8]
٥٧	شكل (٣٥-٤)-تغییرات COD محلول باقیمانده با زمان در [Mode 9]
٥٧	شكل (٣٦-٤)-تغییرات درجه حرارت با زمان در [Mode 9]
٥٨	شكل (٣٧-٤)-تغییرات PH با زمان در [Mode 9]
٥٨	شكل (٣٨-٤)-تغییرات VSS با زمان در [Mode 9]
٥٩	شكل (٣٩-٤)-تغییرات اکسیژن محلول با زمان در انتهای فیلتر بیهوایی
٦٠	شكل (٤٠-٤)-تغییرات اکسیژن محلول با زمان در فیلتر هوایی
٦٩	شكل (١-٥)-تغییرات میزان حذف COD محلول با بارگذاری آلی در فیلتر بیهوایی
٦٩	شكل (٢-٥)-تغییرات میزان حذف COD محلول با بارگذاری آلی در فیلتر هوایی
٧٣	شكل (٣-٥)-حذف توده های بیولوژیک در فیلتر بیهوایی
٧٤	شكل (٤-٥)-حذف توده های بیولوژیک در فیلتر هوایی
٧٦	شكل (٥-٥)-مقایسه اکسیژن محلول فیلتر هوایی با حالت اشباع (DO _s)

چکیده

تصفیه بیهوایی- هوازی فاضلاب اجتماعات کوچک در محل

توسط

محمد علی بقاء پور

جهت بررسی میزان تصفیه پذیری فاضلاب شهری با استفاده از روش بیهوایی- هوازی در حالت رشد چسبیده اقدام به ساخت یک مدل آزمایشگاهی شد که شامل دو فیلتر مستغرق بیهوایی و هوازی بود که بصورت سری بدنال هم قرار گرفتند و از نظر مشخصات فیزیکی کاملاً شبیه بهم بودند. جهت تغذیه فیلترها از جریان پیوسته ای از فاضلاب مصنوعی با COD (اکسیژن مورد نیاز شیمیائی) ۴۰۰ میلی گرم در لیتر با ماده غذایی (Substrate) ساکاروز (Sucrose) استفاده شد. زمان ماند هیدرولیکی (HRT) برای هر فیلتر بتدريج از ۳۶۰ ساعت به ۱ ساعت کاهش پیدا کرد و طی اين مدت راندمان حذف COD محلول در واحد سطح و حجم هر دو فیلتر با انجام آزمایش مرتبأ تعبيین گردید. با کاهش زمان ماند هیدرولیکی راندمان فیلتر بیهوایی از $59/3$ به ۳۶ درصد و راندمان فیلتر هوازی از $93/3$ به $60/9$ درصد کاهش یافت. برگشت جریان از فیلتر هوازی به بیهوایی به میزان 3983 لیتر در روز در زمان ماند هیدرولیکی ۲ ساعت (مجموع دو فیلتر)، کارآیی سیستم را به میزان $3/7$ درصد افزایش داد. هر دو فیلتر تا زمان ماند هیدرولیکی ۱ ساعت در برابر تغییرات PH پایداری خوبی از خود نشان دادند و در هیچ حالتی PH از $6/7$ پائین تر نیامد. دو معادله $r_{COD} = 105 \frac{B_{COD}}{B_{COD} + 221}$ و $r_{COD} = 144 \frac{B_{COD}}{B_{COD} + 192}$ به ترتیب برای پیش بینی رفتار فیلتر بیهوایی و فیلتر هوازی فوق الذکر بدست آمده اند.

نهایتاً به علت حذف حجمی COD به میزان 2200 و 3655 گرم بازه هر متر مکعب فیلتر بیهوایی و فیلتر هوازی، این سیستم به عنوان یک روش تصفیه فشرده (Compact) برای تصفیه فاضلاب اجتماعات کوچک پیشنهاد می شود.

فهرست علائم اختصاری

علائم اختصاری	تعریف	واحد بکار برده شده
B_{COD}	بارآلی وارد بر سطح در واحد زمان	g.COD/m ² .day
b	نرخ مرگ و میر باکتریها	d ⁻¹
C	غلظت ماده آلی در فاضلاب خروجی	mg/l
C_0	غلظت ماده آلی در فاضلاب ورودی	mg/l
C_s	غلظت اکسیژن محلول در حالت اشباع	mg/l
C_x	غلظت اکسیژن محلول فاضلاب	mg/l
E	راندمان	%
F	ضریب برگشت جریان	--
f	فاکتور شستشو	--
K	آهنگ کاهش ماده آلی	d ⁻¹
K_s	ثابت نصف سرعت	mg/l
K_T	آهنگ کاهش ماده آلی در 20°C	d ⁻¹
K_{20}	آهنگ کاهش ماده آلی در 20°C	d ⁻¹
O_c	مقدار اکسیژن ورودی به فاضلاب	kg O ₂ / day
O_v	مقدار اکسیژن جذب شده توسط فاضلاب	kg O ₂ / day
Q	میزان جریان فاضلاب	L/day
Q_f	میزان جریان برگشتی	L/day
R	نسبت برگشت جریان	---
r_{COD}	میزان حذف ماده آلی در واحد سطح	g. COD/m ² .day
r_{max}	حداکثر نرخ حذف ماده آلی	g. COD/ m ² .day

واحد بکار برده شده

وعلامت اختصاری

علامت اختصاری	تعريف	واحد بکار برده شده
S	غلظت ماده آلی در راکتور	mg/l
S_0	غلظت ماده آلی در ورودی راکتور	mg/l
V	حجم راکتور	Lit
W	بارگذاری BOD بر صافی	kg/day
X	غلظت توده بیولوژیک	mg/l
Y_x	ضریب تبدیل ماده غذایی به توده بیولوژیک	---
α	ضریب جذب اکسیژن	---
θ	ضریب تصحیح درجه حرارت	---
θ_h	زمان ماندھیدرولیکی	day
μ_m	حداکثر نرخ رشد باکتریایی	d ⁻¹

CFSTR	Continuous Flow Stirred Tank Reactor
COD	Chemical Oxygen Demand
DO	Dissolved Oxygen
DSF	Downflow Stationary Fixed Film Reactor
FSS	Fixed Suspended Solids
HRT	Hydraulic Retention Time
PFR	Plug Flow Reactor
S.COD	Soluble Chemical Oxygen Demand
SRT	Solids Retention Time
SS	Suspended Solids
VSS	Volatile Suspended Solids

فصل اول

تصفیه بیولوژیکی فاضلاب شهری "Biological Treatment of Domestic Wastewater"

مقدمه

مسئله افزایش روزافزون جمعیت و کمبود زمینهای مناسب و گران بودن زمین در شهرهای بزرگ سبب شده که سیاست دولت بر آن قرار گیرد که با احداث مجتمع های آپارتمانی و برج سازی جمعیت زیادی را در ناحیه ای با وسعت کم اسکان دهد و از این طریق مسئله مسکن را تا حدودی حل نماید.

در بسیاری از شهرها نیز منازل مسکونی واقع در نواحی مرغوب شهری توسط بخش خصوصی و یا دولتی خریداری شده خراب میشوند و مورد ساخت و ساز بصورت آپارتمان و برج قرار می گیرند و بدین صورت تراکم جمعیت در قسمتهای بخصوصی از شهر بالا میرود . در خصوص مسئله دفع فاضلاب ، در شهرهایی که شبکه فاضلاب دارند اغلب پیش بینی لازم در این مورد صورت نگرفته و خطوط موجود نیز ظرفیت کافی جهت هدایت این مقدار فاضلاب اضافی را ندارند و البته عوض کردن این خطوط و استفاده از لوله های قطورتر نیز از نظر اقتصادی مقرر به صرفه نیست . و البته این مسئله در مناطقی که فاقد شبکه جمع آوری فاضلابند شکل جدی تری به خود می گیرد . همچنین به علت تراکم جمعیت در اینگونه نواحی استفاده از روشهای سنتی دفع فاضلاب نظیر حفر چاههای جذبی جوابگو نخواهد بود و حتی اگر زمین نیز از قدرت هدایت و نفوذ پذیری خوبی برخوردار باشد به علت حجم زیاد فاضلاب دفع آن سریعاً با مشکل مواجه خواهد شد .

لذا چنانچه فاضلاب تولید شده در اینگونه نواحی مسکونی را با روشی مناسب در محل تصفیه کنیم دیگر نیازی به گسترش شبکه فاضلاب و اختصاص هزینه های گزارف نخواهد بود و در صورت امکان می توان از فاضلاب تصفیه شده در محل جهت آبیاری و توسعه فضای سبز استفاده نمود . بنابراین جهت کاهش هزینه ها ، استفاده از فرایندهای تصفیه فشرده (Compact) ضروری است .

- اهداف

با توجه به مطالبی که در خصوص اهمیت موضوع ذکر شد موارد زیر به عنوان اهداف کار مطرحند :

- ۱- بررسی راندمان حذف مواد آلی در واحد سطح فیلترهای بی‌هوایی مستغرق
- ۲- بررسی راندمان حذف مواد آلی در واحد سطح فیلترهای هوایی مستغرق
- ۳- بررسی کارآیی فیلترها در حذف مواد آلی در حالتیکه با یکدیگر سری شده‌اند
- ۴- پایداری فیلترها در برابر تغییرات PH
- ۵- اثر درجه حرارت بر کارآیی فیلترها
- ۶- میزان توده بیولوژیک تولیدی در هر فیلتر