

بررسی عملکرد سیستم های هوادهی (لجن فعال) با بستر ثابت در تصفیه فاضلاب های با بار آلودگی بالا

امیر حسام حسنی^۱

امیر حسین جاوید^۱

علی ترایان^۲

سید مرتضی حسینیان^۳

امیر حیات بخش^{۴*}

Amir_hayatbakhsh_cee@yahoo.com

تاریخ پذیرش: ۸۵/۳/۳

تاریخ دریافت: ۸۴/۱۱/۱۲

این تحقیق به منظور بررسی عملکرد سیستم های هوادهی (لجن فعال) با بستر ثابت در تصفیه فاضلاب های با بار آلودگی بالا و با استفاده از راکتور هوایی با جریان رو به پایین و رو به بالا صورت گرفته است. جهت انجام تحقیق از یک مخزن پلاکسی گلاس شامل سه قسمت به ترتیب راکتور هوایی با جریان رو به پایین، راکتور هوایی با جریان رو به بالا و واحد ته نشینی یکنواخت استفاده شده درون راکتورهای هوایی تعدادی مدیا از جنس PVC، نوع CROSS FLOW و با سطح ویژه $11/34$ متر مربع بر متر مکعب بستر قرار داده شد و عملکرد سیستم در غلظت های COD ۵۰۰، ۱۰۰۰ و ۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر و در بارهای آلی $16/32$ ، $33/36$ ، $50/40$ ، $34/56$ ، $101/52$ ، $44/64$ ، $125/21$ ، $63/12$ و $188/40$ گرم بر متر مربع در روز مورد بررسی قرار گرفت.

پس از انجام مراحل تحقیق مشاهده گردید که در بارهای آلی $16/32$ ، $33/36$ و $50/40$ گرم COD بر متر مربع در روز و غلظت های COD معادل ۵۰۰، ۱۰۰۰ و ۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر، مقادیر متوسط بازده حذف COD به ترتیب $11/93$ ، $96/11$ ، $87/93$ ، در بارهای آلی $34/56$ ، $44/64$ و $101/52$ گرم COD بر متر مربع در روز و غلظت های COD به ترتیب 500 ، 1000 و 1500 میلی گرم در لیتر مقادیر متوسط بازده حذف COD به ترتیب $93/67$ ، $61/67$ ، $13/67$ و در بارهای آلی $12/5$ ، $63/12$ و $125/21$ و $188/40$ گرم COD بر متر مربع در روز و غلظت های COD به ترتیب 500 ، 1000 و 1500 میلی گرم در لیتر مقادیر متوسط بازده حذف COD به ترتیب

۱- استادیار، دانشکده محیط زیست و انرژی، واحد علوم و تحقیقات دانشگاه آزاد اسلامی

۲- دانشیار، دانشکده محیط زیست، دانشگاه تهران

۳- کارشناس ارشد مهندسی شیمی، مهندسین مشاور فرپاک.

۴- کارشناس ارشد مهندسی محیط زیست، دانشکده محیط زیست و انرژی، واحد علوم و تحقیقات دانشگاه آزاد اسلامی^{*} (مسئول مکاتبات)

برابر ۱۷/۱۹، ۸/۱۳، ۳/۷۷ و ۵/۵۲ متر مربع در روز مطلوب ترین مقادیر درصد حذف COD حاصل شد و در بار آلی ۴۴/۶۴، ۳۴/۵۶ و ۱۰/۱۵ گرم COD بر متر مربع در روز و غلظت COD معادل ۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر با بازده حذف COD معادل ۸/۵۲٪ می‌توان از این سیستم پیش تصفیه فاضلاب استفاده نمود. همچنین حد اکثر بار آلی وارد شده به سیستم معادل ۴۰/۱۸۸ گرم COD بر متر مربع در روز و در غلظت COD معادل ۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر تعیین شد.

بررسی‌های انجام شده در مورد توانایی لاینر رسی در حذف طبیعی آلاینده‌های مهم و نگران‌کننده شیرابه محل دفن کهربیک نشان می‌دهد که هرچند این نوع لاینر در حذف فسفات و تا حد زیادی سولفات کارایی دارد ولی حذف آلاینده‌هایی نظیر COD، BOD، نیترات، بی‌کربنات و کلراید یا بسیار کم صورت می‌گیرد و یا اصلاً اتفاق نمی‌افتد.

واژه‌های کلیدی: لجن فعال، بستر ثابت، فاضلاب‌های با بار آلودگی بالا.

مقدمه

میکروبی زیاد، در تصفیه بسیاری از فاضلاب‌های با بار آلودگی بالا قابل کاربرد است.^(۲)

از مزایای این سیستم به طور عمده می‌توان به غلظت زیاد توده میکروبی، امکان استفاده از بسترها ارزان قیمت، توان تصفیه جریان‌های زیاد فاضلاب، امکان تصفیه موثر فاضلاب‌های با غلظت مواد آلی کم، امکان حذف موثر مواد آلی کند تجزیه شونده، سهولت راهبری، عدم نیاز به برگشت لجن، نیاز به انرژی کمتر در مقایسه با سیستم‌های متداول لجن فعال و صافی چکنده و کیفیت بهتر و تثبیت شده‌تر لجن اشاره نمود.^(۴) که با توجه به مزایای این سیستم و کاربرد آن در تصفیه فاضلاب‌های شهری و صنعتی به منظور بررسی رفتار و عملکرد سیستم و ایجاد اطلاعات پایه جهت طراحی و گسترش کاربری آن در تصفیه فاضلاب با بار آلودگی بالا، تحقیق حاضر انجام گرفته است.

روش تحقیق

تحقیق حاضر در مقیاس آزمایشگاهی و مطالعات پایلوت انجام گرفت و مشخصات پایلوت مورد استفاده عبارت است از مخزن پلاکسی گلاس به شکل مکعب مستطیل به طول ۵/۳۰، عرض ۳۳/۰۰ و ارتفاع ۵/۹۵ سانتی متر که به سه قسمت تقسیم گردید و طول هر بخش ۱۵/۷۰ سانتی متر و عرض هر بخش که در امتداد طول پایلوت بوده ۳۱/۰۰ سانتی

عواملی نظیر افزایش جمعیت، پیشرفت‌های فن آوری و انقلاب صنعتی و در نهایت بهای اندکی که انسان برای محیط زیست به علت رایگان بودن آن قابل است، در تشديد و ویرانی محیط زیست موثر است. به یقین می‌توان گفت که مهم ترین بخش آلودگی محیط زیست که تاثیر سریع و بی‌درنگ آن جوامع بشری را تحت تاثیر خود قرار داده، آلودگی آب، تصفیه آب‌های آلوده و تامین آب سالم و قابل شرب است. این مسئله اهمیت بخش آب و فاضلاب در علم محیط زیست را بیش از پیش نمایان می‌سازد. مشکل آلوده شدن آب به وسیله فاضلاب وقتی بیشتر آشکار می‌شود که بدانیم هر متر مکعب فاضلاب بسته به کیفیت آن می‌تواند ۱۰ الی ۴۰ متر مکعب آب سالم را آلوده سازد.^(۱)

امروزه روش‌های مشتمل بر فرآیندهای بیولوژیکی هوازی به طور گسترده‌ای در حذف مواد آلی از فاضلاب‌ها مورد استفاده قرار می‌گیرند و در این بین، فرآیند لجن فعال از قدیمی ترین و متداول ترین روش‌های تصفیه فاضلاب در دنیا به شمار می‌رود که کاربرد بسیار گسترده‌ای در عرصه تصفیه بیولوژیکی فاضلاب دارد. سیستم لجن فعال با بستر ثابت یکی از انواع فرآیند‌های تصفیه هوازی رشد چسبیده است که ترکیبی از دو سیستم لجن فعال و صافی چکنده بوده و در مخزن هوازه‌ی آن میکرووارگانیسم‌ها بر روی یک محیط یا بستر ثابت با سطوح زیاد رشد می‌کنند و به دلیل پایداری و زمان ماند

سنگ هوای مدور حلقه ای شکل به قطر ۱۵ سانتی متر، قرار داده شده است که هوا می تواند به راحتی از طریق آن ها و به طور یکنواخت و مناسب به درون راکتور راه یابد و جهت تهیه خوارک پایلوت، فاضلاب مصنوعی با مخلوط کردن اوره و نمک های بافر فسفات در محلول آب و ملاس به نسبت های معین تهیه شد تا همواره نسبت C/N/P معادل ۱/۱۰۰/۱ برای هر یک از غلاظت های ۵۰۰ ، ۱۰۰۰ و ۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر تنظیم گردد. جهت ذخیره سازی فاضلاب مصنوعی نیز از مخازن ۱۲۰ لیتری استفاده گردید که تمامی این مخازن توسط شلنگ های رابط به یکدیگر متصل بوده و با توجه به مرتبط بودن آن ها همواره سطح فاضلاب درون این مخازن در ارتفاع یکسان قرار داشت و فاضلاب موردنیاز از آخرین مخزن جهت تغذیه به سیستم انتقال می یافتد. همچنین با توجه به غلاظت های مختلف فاضلاب و دبی های متغیر به منظور تنظیم جریان از یک دستگاه پمپ تزریق (دوزینگ پمپ) با حداکثر ظرفیت ۲۴ لیتر در ساعت و توان ۱/۱ کیلو وات و به منظور تأمین هوای موردنیاز راکتور از یک عدد کمپرسور هوای فشرده با ظرفیت ۱۵۰ لیتر در ساعت استفاده شده است.

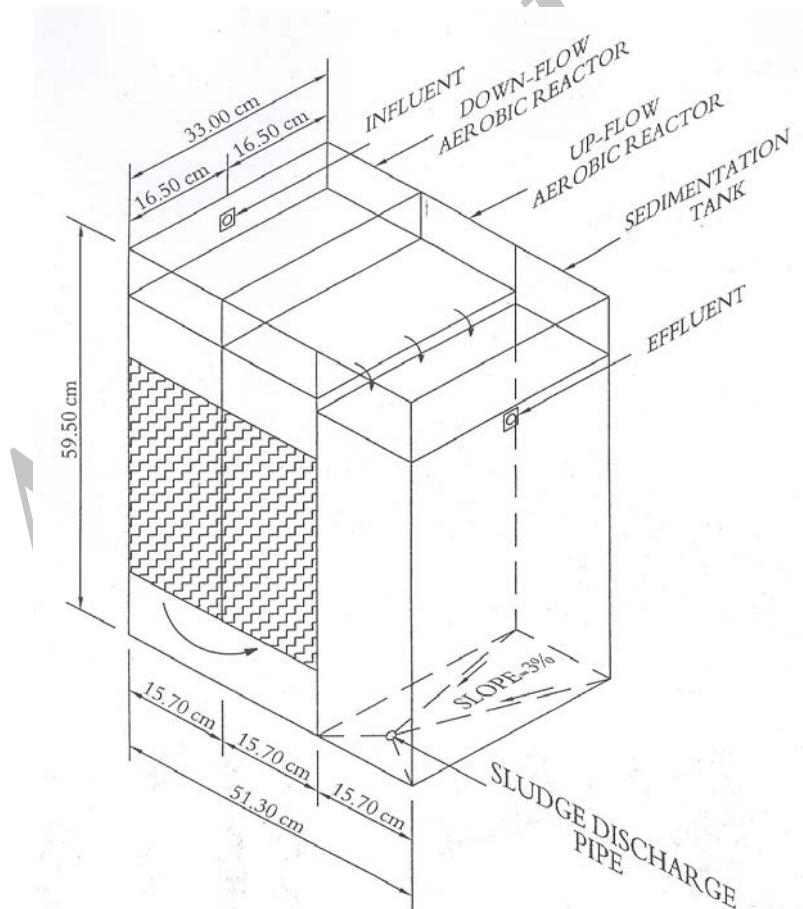
شکل های ۱ و ۲ نمایی از پایلوت مورد استفاده در این تحقیق را نشان می دهند.

مترا و ارتفاع در بخش اول و دوم ۵/۹۵ سانتی متر و در بخش سوم ۷/۵۳ سانتی متر می باشد. بخش اول "راکتور هوایی با جریان رو به پایین" و بخش دوم "راکتور هوایی با جریان رو به بالا" را تشکیل می دهد. این دو بخش توسط یک تیغه (بل) از یکدیگر جدا شده اند به گونه ای که تیغه مذکور به دو دیواره طولی پایلوت متصل شده و از پایین به اندازه ۵۰/۱۰ سانتی متر فاصله دارد و ارتفاع آن معادل ۰/۴۹ سانتی متر است. هدف از انتخاب راکتور دو مرحله ای افزایش بازده سیستم به علت هوادهی در دو مرحله می باشد. بخش سوم پایلوت عبارت است از واحد ته نشینی ثقلی که در ناحیه کف دارای شبکه ملایمی در حدود ۳٪ به سمت لوله تخلیه لجن می باشد که این بخش نیز توسط تیغه (بل) سراسری (یکپارچه) از بخش دوم مجرزا شده است و ارتفاع آن ۷/۵۳ سانتی متر می باشد. در داخل راکتورها از مديا یا آ肯ه به عنوان بستر ثابت برای رشد میکروگانیسم ها بر روی آن ها استفاده شده است. مدياهای موردنظر از جنس پی وی سی (P.V.C) و به صورت ورق هایی به طول ۷۵/۲۰، عرض ۵/۷۰ و ضخامت ۰/۱ سانتی متر می باشد که سینوس هایی به ارتفاع ۵/۱ سانتی متر دارند و در بالا) تعداد ۲۱ عدد مديا وجود دارد که این ۲۱ عدد مديا در دو ردیف بر روی یکدیگر قرار دارند و در ردیف پایین تعداد ۱۱ عدد صفحه پی وی سی که از ناحیه ارتفاع سینوس ها به یکدیگر متصل شده اند و در ردیف بالا ۱۰ عدد از این صفحات که از ناحیه ارتفاع سینوس ها به یکدیگر متصل می باشند، وجود دارد.

به منظور توزیع یکنواخت هوا در بخش اول و دوم پایلوت ، در کف هر یک از آن ها یک هواده عمیقی ، از نوع



شکل ۱- نمایی از پایلوت پلاکسی گلاس



شکل ۲- نمایی از پایلوت پلاکسی گلاس

مراحل مختلف تحقیق

مراحل اجرایی تحقیق را پس از نصب الکتروپمپ تزریق از نظر غلظت COD یا مشخصه کیفی فاضلاب می توان به ۳ مرحله کلی یعنی غلظت های ۵۰۰، ۱۰۰۰ و ۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر تقسیم نمود و از لحاظ کمی با توجه به زمان هوادهی یا ماند در دو بخش هوادهی، هر مرحله به ۳ مرحله مجزای دیگر شامل زمان های هوادهی ۸، ۴ و ۱۶ ساعت قابل تقسیم است که در مجموع ۹ مرحله به شرح جدول ۱ خواهد بود.

روش انجام آزمایشات

کلیه آزمایش های انجام شده در این تحقیق براساس دستورالعمل های ارایه شده در کتاب استاندارد متدهای انجام گرفته است(۵). برای انتخاب بهترین روش آزمایشگاهی نیز پس از بررسی کلیه روش های موجود در کتاب مذکور و با توجه به تجهیزات و امکانات موجود در آزمایشگاه محیط زیست واحد علوم و تحقیقات تهران دانشگاه آزاد اسلامی، بهترین روش انتخاب و آزمایش های مربوط انجام گرفت.

جدول ۱- مراحل مختلف تحقیق

مراحل اجرایی	غلظت COD	زمان هوادهی (ساعت)	بار آلی (گرم COD بر متر مربع در روز)
مرحله اول	۵۰۰	۱۶	۱۶/۳۲
مرحله دوم	۵۰۰	۸	۳۴/۵۶
مرحله سوم	۵۰۰	۴	۶۳/۱۲
مرحله چهارم	۱۰۰۰	۱۶	۳۳/۳۶
مرحله پنجم	۱۰۰۰	۸	۴۴/۶۴
مرحله ششم	۱۰۰۰	۴	۱۲۵/۲۸
مرحله هفتم	۱۵۰۰	۱۶	۵۰/۴۰
مرحله هشتم	۱۵۰۰	۸	۱۰۱/۵۲
مرحله نهم	۱۵۰۰	۴	۱۸۸/۴۰

نتایج تحقیق

در جدول ۲ مقادیر متوسط pH ورودی و خروجی، COD ورودی و خروجی، بازده حذف COD و بار آلی در هر مرحله اجرایی ارایه شده است.

جدول -۲- مقادیر متوسط نتایج حاصل از عملکرد سیستم در مراحل اجرایی

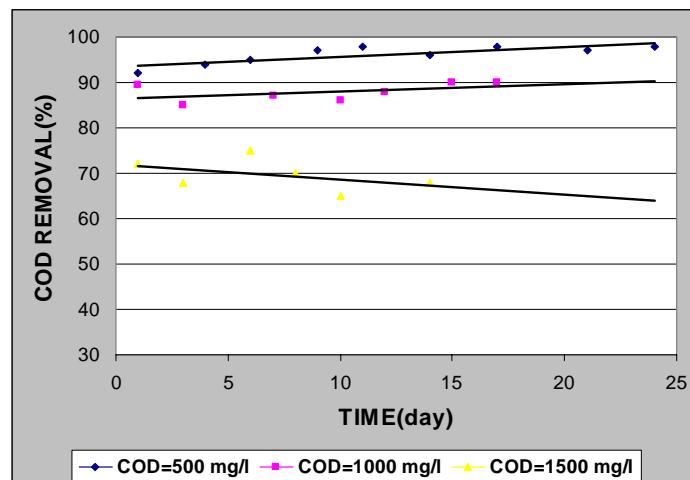
مرحله اجرایی	pH	COD			بار آلی (گرم COD بر متر مربع در روز)
		درصد حذف (%)	خروجی (میلی گرم بر لیتر)	ورودی (میلی گرم بر لیتر)	
مرحله اول	۶/۹۸	۷/۳۱	۱۹/۵۲	۵۰۱/۵۶	۱۶/۳۲
مرحله دوم	۶/۹۸	۷/۳۱	۳۱/۸۸	۵۰۳/۶۷	۳۴/۵۶
مرحله سوم	۶/۹۴	۷/۳۰	۵۴/۰۸	۴۹۹	۶۳/۱۲
مرحله چهارم	۶/۸۶	۷/۲۸	۱۲۳/۸۵	۱۰۲۶	۳۳/۳۶
مرحله پنجم	۷/۰۱	۷/۳۰	۱۶۲/۴۶	۹۹۵/۳۳	۴۴/۶۴
مرحله ششم	۶/۹۳	۷/۳۳	۲۲۵/۵۶	۹۹۴/۸۲	۱۲۵/۲۸
مرحله هفتم	۶/۷۳	۷/۱۵	۴۵۹/۷۹	۱۵۱۵/۸۳	۵۰/۴۰
مرحله هشتم	۶/۸۸	۷/۲۲	۵۷۹/۶۰	۱۵۱۲	۱۰۱/۵۲
مرحله نهم	۶/۷۹	۷/۲۶	۷۱۰/۷۷	۱۵۰۶/۶۷	۱۸۸/۴۰

بررسی تغییرات بار آلی در غلظت های متفاوت
تغییرات بار آلی در غلظت های ۵۰۰ ، ۱۰۰۰ و ۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر در نمودارهای ۶ تا ۸ ترسیم شده است. با توجه به این که بیشترین بار آلی مربوط به غلظت بالا (۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر) که مقدار متوسط آن ۱۱۳/۵۲ گرم COD میلی گرم در لیتر) است که مقدار متوسط آن ۳۷/۹۲ گرم میلی گرم در لیتر) است که مقدار متوسط آن ۱۰۰۰ COD میلی گرم در لیتر) است که مقدار متوسط آن نیاز جهت طراحی سیستم را تعیین نمود و از نمودارهای مذکور می توان نتیجه گرفت که در غلظت COD ۱۰۰۰ میلی گرم در لیتر بار آلی بهینه با مقدار متوسط ۶۷/۶۸ گرم COD بر متر مربع در روز به سیستم اعمال می شود.

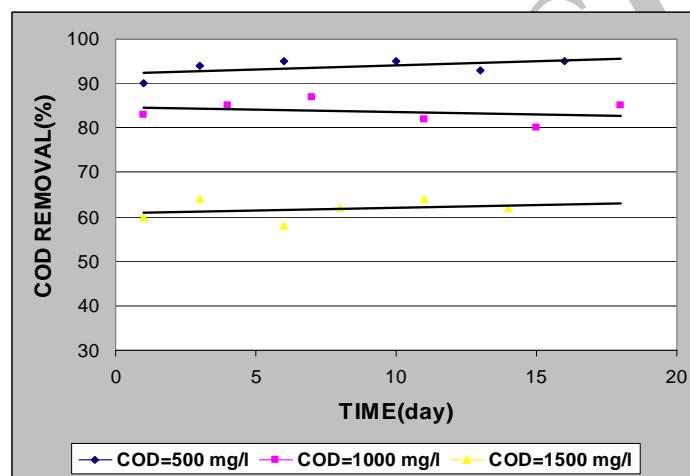
بررسی اثر افزایش غلظت COD در زمان هوادهی ثابت

بررسی بازده حذف COD در غلظت های متفاوت

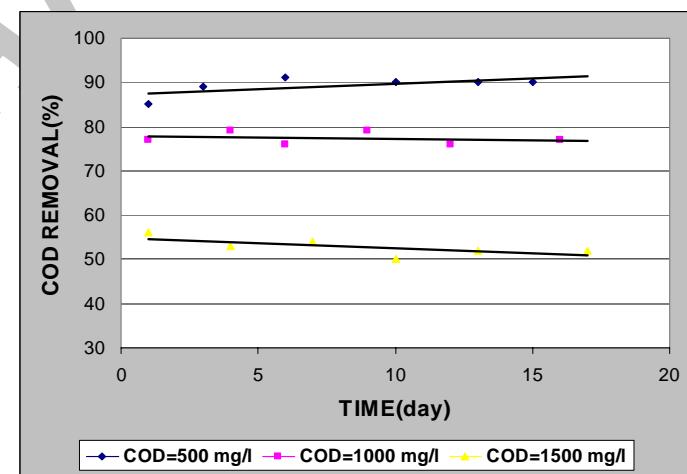
بازده حذف COD در غلظت های ۵۰۰ ، ۱۰۰۰ و ۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر پس از پایداری سیستم در نمودارهای ۳-۵ به ترتیب مربوط به زمان هوادهی ۱۶ ، ۱۰ و ۴ ساعت نشان داده شده است. با افزایش غلظت COD از ۵۰۰ به ۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر بازده حذف COD به طور میانگین از ۹۲/۹۸ % به ۶۱/۳۹ % کاهش می یابد و در غلظت COD ۱۰۰۰ میلی گرم در لیتر بازده حذف نسبت به ۵۰۰ میلی گرم در لیتر تفاوت کمی را نشان می دهد و به طور میانگین ۸۲/۹۸ % می باشد.



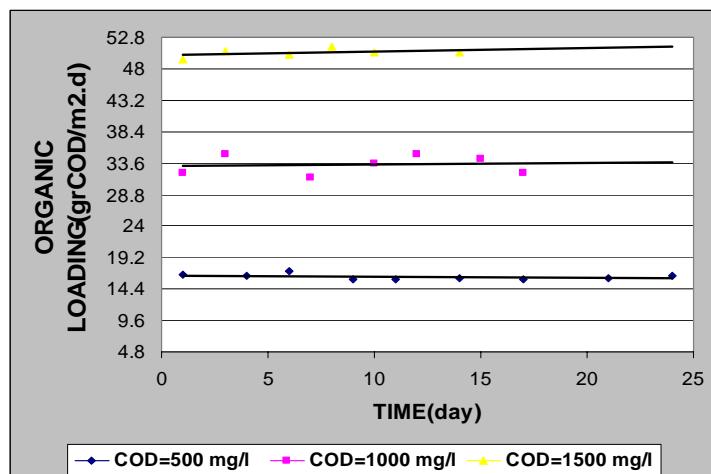
نمودار ۳- بازده حذف COD در غلظت های متفاوت و زمان هوادهی ۱۶ ساعت



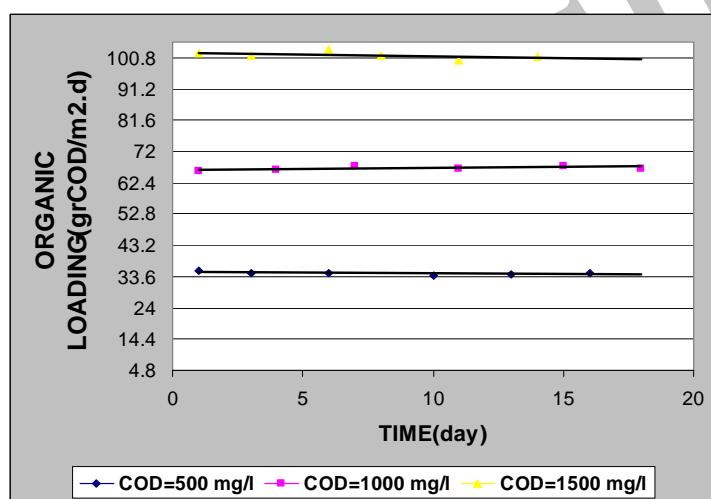
نمودار ۴- بازده حذف COD در غلظت های متفاوت و زمان هوادهی ۸ ساعت



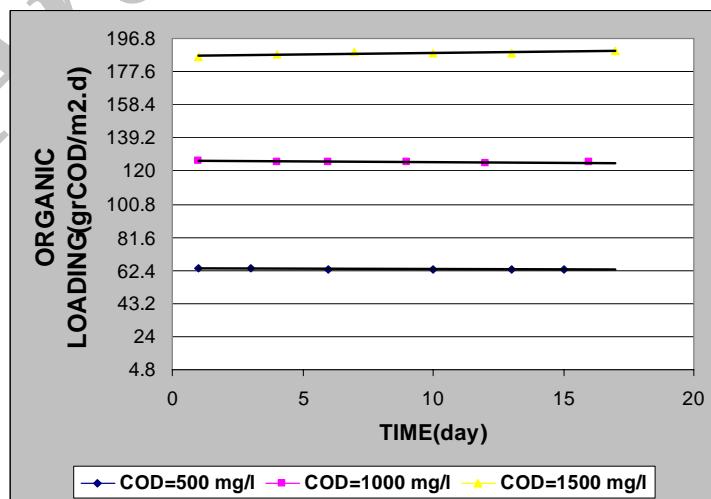
نمودار ۵- بازده حذف COD در غلظت های متفاوت و زمان هوادهی ۴ ساعت



نمودار ۶- تغییرات بار آلی در غلظت های متفاوت و زمان هوادهی ۱۶ ساعت



نمودار ۷- تغییرات بار آلی در غلظت های متفاوت و زمان هوادهی ۸ ساعت



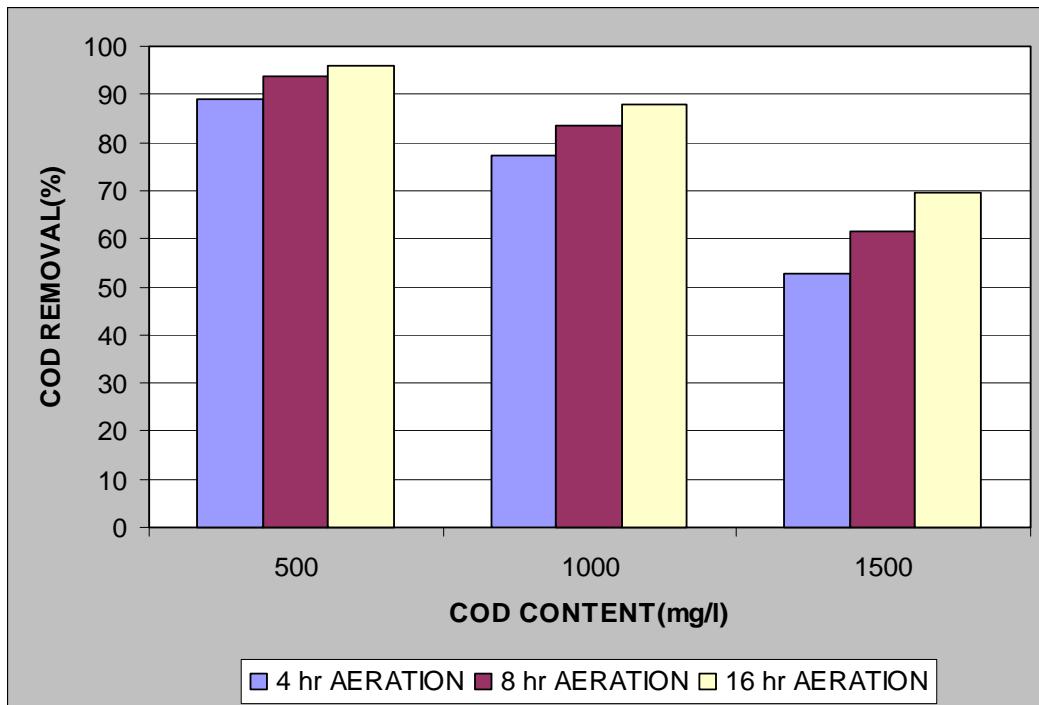
نمودار ۸- تغییرات بار آلی در غلظت های متفاوت و زمان هوادهی ۴ ساعت

به طور میانگین از ۷۳/۱۱ به ۸۴/۵۷٪ کاهش می یابد و با توجه به زمان های هوا دهی ۱۶، ۸ و ۴ ساعت، بهترین زمان هوا دهی ۸ ساعت با بازده حذف COD با میانگین ٪۷۹/۶۸ می باشد.

بررسی اثر کاهش زمان هوا دهی در غلظت COD ثابت

- بررسی اثر کاهش زمان هوا دهی در بازده حذف COD

با توجه به نمودار ۹ می توان نتیجه گرفت که با کاهش زمان هوا دهی از ۱۶ به ۴ ساعت، بازده حذف COD نیز



نمودار ۹- تغییرات کاهش زمان هوا دهی در بازده حذف COD

- در بارهای آلتی ۱۲/۵۳، ۲۸/۶۳ و ۴۰/۱۲ گرم COD بر متر مربع در روز و غلظت های ۵۰۰، ۱۰۰۰ و ۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر مقداری متوسط بازده حذف COD به ترتیب ۸۹/۱۷، ۷۷/۳۳ و ۷۷/۸۳٪ می باشد.
- کاهش زمان هوا دهی از ۱۶ به ۸ ساعت باعث کاهش بازده حذف COD به طور میانگین از ۸۴/۵۷٪ (حدوداً ۶/۷۹) می شود، در حالی که در کاهش زمان هوا دهی از ۸ به ۴ ساعت، کاهش بازده حذف COD به طور میانگین از ۷۹/۶۷٪ (حدوداً ۸/۷۳) می شود.

نتیجه گیری

با توجه به اطلاعات به دست آمده، نتیجه گیری مطالعه حاضر به شرح زیر می باشد:

- در بارهای آلتی ۳۶/۳۳، ۴۰/۵۰ و ۳۲/۱۶ گرم COD بر متر مربع در روز و غلظت های ۱۰۰۰، ۵۰۰ و ۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر مقداری متوسط بازده حذف COD به ترتیب ۹۶/۱۱، ۹۶/۶۷ و ۸۷/۹۳٪ می باشد.
- در بارهای آلتی ۵۲/۱۰، ۴۴/۶۴ و ۵۶/۳۴ گرم COD بر متر مربع در روز و غلظت های ۱۰۰۰، ۵۰۰ و ۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر مقداری متوسط بازده حذف COD به ترتیب برابر با ۸۳/۶۷، ۹۳/۶۷ و ۸۳/۶۷٪ می باشد.

- Reuse”, Fourth Edition, Mc Graw-Hill, 2003.
4. Schlegel, S. & Telchraber, B., “Operational Results and Experience with Submerged Fixed-film Reactors in the Pretreatment of Industrial Effluents”, Water Science and Technology, Vol.41, No.4-5, pp 453-459, 2000.
5. Standard methods for examination of water & wastewater, 18th edition, 1992.
- زمان هوادهی ۸ ساعت با بارهای آلی ۴۴/۶۴ ، ۳۴/۵۶ و ۱۰۱/۵۲ گرم COD بر متر مربع در روز در غلظت های ۵۰۰ ، ۱۰۰۰ و ۱۵۰۰ میلی گرم در لیتر به عنوان مطلوب ترین زمان سیستم جهت هوادهی می باشد.

منابع

۱. حسینیان، سیدمرتضی، ”اصول طراحی تصفیه خانه های فاضلاب شهری و پساب صنعتی”， چاپ اول ، انتشارات آینده سازان ، ۱۳۷۷
2. Alleman, J.E., “The History of Fixed-Film Wastewater Treatment Systems”, Article-Biofilmhistory. html, 2000.
3. Metcalf & Eddy, “Wastewater Enginerring; Treatment, Disposal and