

مقاله پژوهشی

بررسی ضرایب بیوسنتیک برای تصفیه بیولوژیکی فاضلاب‌های شهری در مناطق سردسیر کشور

مهریان صادقی^۱، عبدالمجید فدایی^{۱*}، سلیمان خیری^۲، اکرم نجفی چالشتری^۱، کبری شاکری^۱^۱ گروه بهداشت محیط، دانشگاه علوم پزشکی شهرکرد، شهرکرد، ایران؛ ^۲ گروه آمار زیستی و اپیدمیولوژی، دانشگاه علوم پزشکی شهرکرد، شهرکرد، ایران.

تاریخ دریافت: ۹۲/۳/۲۰ تاریخ پذیرش: ۹۲/۹/۱۳

چکیده:

زمینه و هدف: انتخاب ضرایب سینتیک رشد، متناسب با شرایط محلی، برای طراحی بهینه سیستم‌های تصفیه بیولوژیکی فاضلاب و دستیابی به استانداردهای تخلیه پساب‌ها به محیط الزامی است. این پژوهش با هدف تعیین ضرایب سینتیک رشد در فرآیندهای تصفیه بیولوژیکی فاضلاب‌های شهری در مناطق سردسیر کشور انجام شد.

روش بررسی: این مطالعه به صورت مداخله‌ای - نیمه تجربی با استفاده از فرآیند سیستم لجن فعال با هواهی ممتد در مقیاس پایلوت انجام پذیرفته است. متغیرهای تحقیق برای محاسبه ضرایب بازده سلولی (Y)، مرگ و میر (k_d)، نیمه اشباع (K_s) و رشد حداقل (μ_{max}) به صورت روزانه اندازه گیری شد. پایلوت برای سه غلظت ۲۰۰۰، ۳۰۰۰ و ۴۰۰۰ mg/L جامدات معلق مایع مخلوط و در سن لجن‌های مختلف در محدوده ۲۰-۳۰ روز و زمان‌های ماند هیدرولیکی بین ۲۰-۲۸ ساعت راهبری شد. ضرایب بیوسنتیک بر حسب COD و BOD₅ محاسبه گردید.

یافته‌ها: نتایج نشان داد که ضرایب Y، K_s، K_d، μ_{max} بر حسب COD به ترتیب در محدوده ۰/۱۴-۰/۴۹، ۰/۰۷۲-۱/۰۹d⁻¹، ۰/۰۷۲-۰/۰۱۵ d⁻¹ و ۰/۱۵-۰/۰۳۵ d⁻¹ بود. میزان این ضرایب بر حسب BOD₅ به ترتیب برابر با ۰/۰۴۹، ۰/۰۵۳-۰/۰۵۰d⁻¹، ۰/۰۰۸-۰/۰۲۰ d⁻¹ و ۰/۰۲۰-۰/۰۶۹ d⁻¹ بود. ضرایب سینتیک رشد به استثناء رنج پائینی ضریب حداقل بازدهی سلولی و بازه ضریب مرگ و میر سلولی، که در مقایسه با سایر مطالعات مشابه کمتر بودند، در سایر ضرایب در گستره مطالعات مشابه قرار داشتند. راندمان حذف COD و BOD₅ به ترتیب در ۹۳/۶-۹۳/۶٪ و ۸۵/۱۵-۸۵/۱۵٪ بود.

نتیجه گیری: به منظور اثر بخشی هزینه‌ها، ضرایب به دست آمده از این پژوهش را می‌توان برای طراحی سیستم‌های لجن فعال در سایر مناطق کشور که از شرایط اقلیمی و فرهنگی مشابه این تحقیق برخوردار هستند استفاده نمود.

واژگان کلیاتی: ضرایب بیوسنتیک، تصفیه بیولوژیکی فاضلاب، مناطق سردسیر.

مقدمه:

میکرو ارگانیسم‌ها، سینتیک رشد آن‌ها و آهنگ مصرف سویسترای مورد نظر توسط این میکرو ارگانیسم‌ها در فرآیند تصفیه ضروری است. در گذشته طراحی فرآیندهای تصفیه بیولوژیکی بر اساس پارامترهای تجربی نظری بار آلتی، بار هیدرولیکی و دوره هوادهی به دست آمده از طریق آزمایشات مختلف انجام می‌پذیرفت (۱). اما امروزه این طراحی‌ها بر مبنای معادلات بیوسینتیکی انجام می‌گیرد به طوری که می‌توان گفت انتخاب ضرایب بیوسنتیکی مناسب از مهم‌ترین عوامل تأثیر گذار بر کارایی فرآیندهای

هدف اصلی تصفیه بیولوژیکی فاضلاب، پایدار سازی مواد آلی، لخته سازی و حذف جامدات کلوبنیدی غیر قابل ته نشینی توسط مخلوطی از میکرو ارگانیسم‌های موجود در فاضلاب می‌باشد. در این فرآیند باکتری‌ها در مقایسه با سایر میکرو ارگانیسم‌ها از اهمیت بیشتری برخوردار هستند. باکتری‌های موجود در فاضلاب باید مواد نیاز خود را از محیط بگیرند و با انجام واکنش‌های کاتابولیتیکی و آنabolیتیکی انرژی مورد نیاز خود را کسب نموده و عمل سنتز را انجام دهند (۲-۳). بنابراین شناخت کافی

*نويسنده مسئول: شهرکرد-دانشگاه علوم پزشکی- گروه مهندسی بهداشت محیط-تلفن: ۰۳۱۱-۳۳۳۰۲۹۹ E-mail:ali2fadae@yahoo.co

نکته که طراحی و بهره برداری از سیستم‌های تصفیه بیولوژیکی نیاز به سرمایه گذاری‌های عظیم مالی و انسانی داشته، جهت جلوگیری از به هدر رفتن چنین هزینه‌های گزارف لازم است طراحی منطبق با شرایط آب و هوایی منطقه و مشخصات واقعی فاضلاب‌ها انجام گیرد تا با به کارگیری ضریب اطمینان بالا از بروز مشکلات عدمه در طراحی جلوگیری شده و ضمن استحصال راندمان بالاتر در تصفیه فاضلاب، از طریق کاهش و تعدیل ابعاد واحدها و تجهیزات الکترومکانیکال کاهش هزینه‌های اجرایی و بهره برداری تصفیه خانه‌های فاضلاب را شاهد باشیم. این پژوهش با هدف تعیین ضرایب بیوستیک برای تصفیه فاضلاب‌های شهری در مناطق سردسیر کشور انجام شده است که می‌تواند در طراحی و بهره برداری از سیستم‌های تصفیه در مناطق سردسیر مورد استفاده قرار گیرد و گامی در جهت استقلال علمی کشور و منطبق نمودن طرح‌های مهندسی با شرایط بومی باشد.

روش بررسی:

این تحقیق از نوع مداخله‌ای بوده و به صورت نیمه تجربی در یک دوره زمانی یک ساله در محل تصفیه خانه فاضلاب شهر کرد در مقیاس پایلوت انجام پذیرفت. کلیه متغیرهای مورد مطالعه در مدت زمان راهبری پایلوت با اعمال و آزمون متغیرهای لازم طی شرایط تقریباً کنترل شده و سطح پاسخ مطالعه نسبت به متغیرهای مورد مطالعه تجربی، مورد بررسی قرار گرفتند.

پایلوت مورد استفاده در این مطالعه یک سیستم لجن فعال با هوادهی ممتد جریان پیوسته متشكل از یک واحد حوض هوادهی، یک واحد حوض ته نشینی ثانویه، تجهیزات دفع و برگشت لجن ثانویه و متعلقات مربوطه و همچنین سیستم هوادهی دیفیوزری بود. این دو حوض به صورت متوالی قرار گرفته و جهت جبران افت انرژی ایجاد شده، خروجی

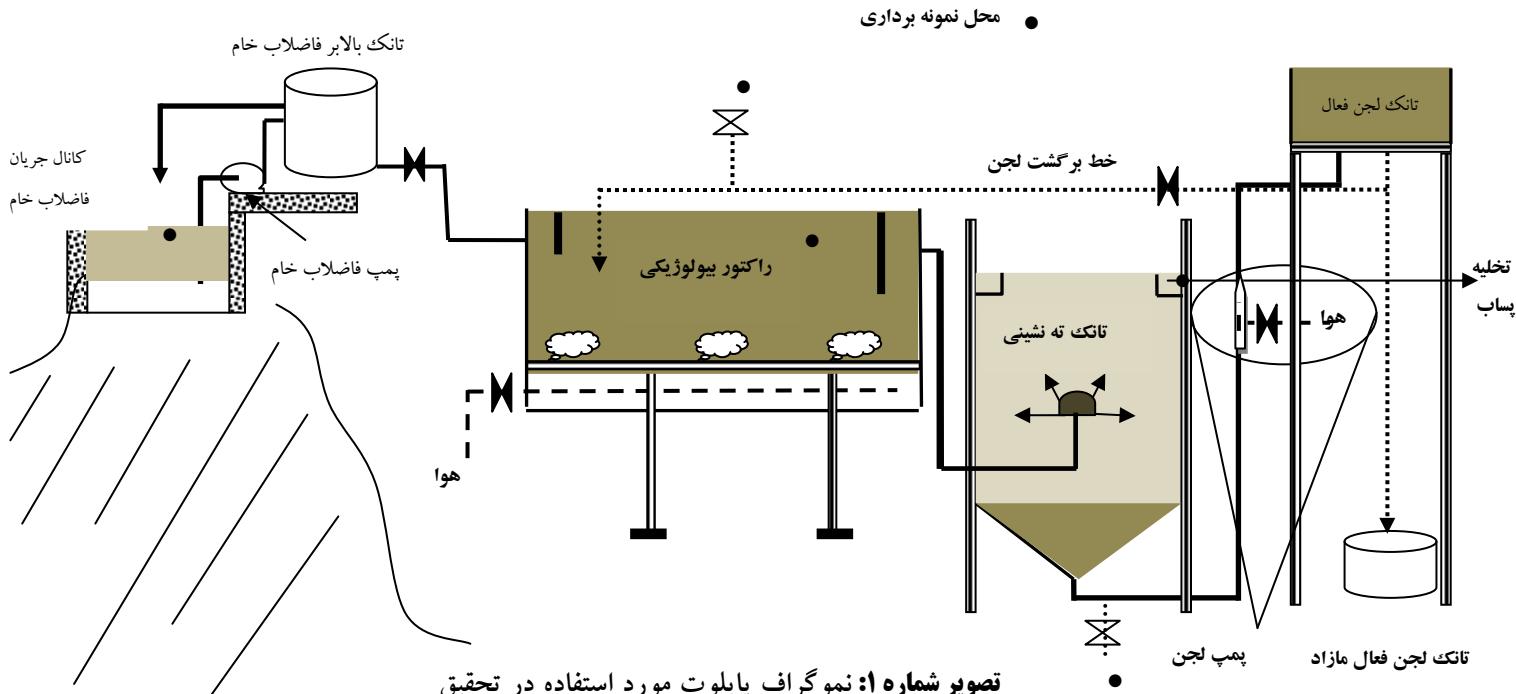
تصفیه و جنبه‌های اقتصادی آن می‌باشد. این معادلات براساس معادلات رشد بیولوژیکی و مصرف سوبسترا استوار می‌باشد که با اصطلاحات ضرایب بیوستیکی، نسبت غذا به میکرو ارگانیسم، متوسط زمان ماند سلولی و غیره بیان می‌شوند. حجم حوض هوادهی، مصرف سوبسترا، رشد میکرو ارگانیسم‌ها، کیفیت پساب، آهنگ برگشت لجن، میزان لجن دفعی، دوره هوادهی و آهنگ مصرف اکسیژن با استفاده از این معادلات قابل محاسبه است (۵-۷).

ضرایب بیوستیک فرآیندهای تصفیه توسط برخی محققان مورد بررسی قرار گرفته است. از جمله در پژوهشی، ضرایب بیوستیک فرآیند لجن فعال با غشای شناور را جهت تصفیه فاضلاب‌های شهری مورد بررسی قرار گرفت. نتایج نشان داد که ضرایب K_d و μ_m در حد استاندارد بوده، اما ضریب k_s بیشتر از مقدار استاندارد گزارش شد (۸). در مطالعه‌ای دیگر، پارامترهای سینتیکی حذف بیولوژیکی کرbin، نیتروژن و فسفر از فاضلاب شهری را در راکتورهای بسته مورد ارزیابی قرار گرفت (۹). نتایج تحقیقی دیگر حاکی از این بود که محاسبه ضرایب سینتیکی برای سیستم، μ_{max} high performance compact reactor میزان $r_{x,max}$ h^{-1} و K_d و K_s و Y به ترتیب برابر با $0/125 h^{-1}$ ، $0/0028 h^{-1}$ و $0/0044 mg/L$ باشد (۱۰).

علیرغم انجام چنین تحقیقاتی، در حال حاضر مطالعات مدون و جامعی در رابطه با تعیین ضرایب بیوستیک چهارای تصفیه بیولوژیکی فاضلاب در کشور انجام نشده و طراحی تصفیه خانه‌های فاضلاب بر اساس مبانی طراحی خارج از کشور انجام می‌پذیرد که ممکن است با شرایط منطقه‌ای ایران سازگار نباشد. در حال حاضر تعداد کمی از شهرهای کشور دارای تأسیسات جمع آوری و تصفیه فاضلاب می‌باشند و با احتساب توسعه آینده این جوامع و ایجاد شهرها و شرکت‌های جدید می‌توان انتظار داشت که تا سال ۱۴۰۰ حدود ۸۰۰ تصفیه خانه شهری به وجود آید (۱۱). با توجه به این

ته نشینی ثانویه کمی پایین‌تر از خروجی حوض

هوادهی قرار گرفت (تصویر شماره ۱).



تصویر شماره ۱: نمودار پایلوت مورد استفاده در تحقیق

اکسیژن محلول (DO) و درجه حرارت در حوضچه هوادهی به طور روزمره کنترل شد. آزمایشات برای سه غلظت MLSS و ۵ سن لجن (در محدوده ۲۰-۳۰ روز) و زمان‌های ماند هیدرولیکی در محدوده ۲۰-۲۸ h انجام پذیرفت. نمونه گیری به صورت روتین و بر اساس یک برنامه منظم بین ۹ تا ۱۰ صبح انجام گرفت. غلظت MLSS در حوض هوادهی در مرحله اول (روزهای ۱-۹۹)، مرحله دوم (روزهای ۱۹۹-۱۰۰) و مرحله سوم (روزهای ۲۰۰-۲۹۹)، به ترتیب برابر با ۲۰۰۰، ۲۰۰۰ و ۴۰۰۰ mg/L تنظیم شد. در این مطالعه از سن لجن به عنوان یک پارامتر کنترل کننده برای آهنگ رشد توده باکتری استفاده شد. سن لجن با دفع روزانه حجم مشخصی لجن از سیستم تعیین شد. پس از بررسی پارامترها، به منظور تعیین ضرایب بیوسیتیکی با رسم نمودار $\frac{\text{SOD}}{\text{SRT}}$ در مقابل U یا $\frac{\text{SOD}}{\text{SRT}}$ غلظت سویسترا ورودی به راکتور، S_0 غلظت سویسترا خروجی در حالت پایدار، X غلظت میکرو ارگانیسم (ها)، شب خط برابر با Y و نقطه تقاطع نمودار با محور $\frac{\text{SOD}}{\text{SRT}}$ برابر با k -حاصل شد. همچنین طبق معادله

برای راه اندازی سیستم، حوضچه هوادهی و ته نشینی ثانویه به طور همزمان با فاضلاب خام (پس از حوضچه دانه گیری) پرشدند. همزمان 30% حجم حوض هوادهی نیز با لجن فعال پر شد. لجن فعال از خط لجن برگشتی سیستم لجن فعال مشابه در مقیاس کامل و در شرایط کاملاً هوازی تهیه گردید. راه اندازی پایلوت و تأمین شرایط پایدار، ۲۰ روز به طول انجامید. بعد از ایجاد شرایط پایدار متغیرهای مورد نظر شامل اکسیژن مورد نیاز شیمیایی محلول ($\text{sBOD}_5 = \text{Solution Biochemical Oxygen Demand}$) اکسیژن مورد نیاز بیولوژیکی پس از روزه محلول ($\text{sCOD} = \text{Solution Chemical Oxygen Demands}$) جامدات معلق مایع مخلوط فرار ($\text{MLSS} = \text{Mixed Liquid Suspended Solids}$) جامدات معلق مایع مخلوط فرار ($\text{MLVSS} = \text{Mixed Liquor Volatile Suspended Solids}$) به صورت روزانه بر روی نمونه‌های برداشت شده از قسمت ورودی به هواده، حوضچه هوادهی و خروجی از ته نشینی ثانویه اندازه گیری شد. پارامترهای محیطی شامل غلظت

یافته‌ها:

در طی اولین مرحله بررسی (روزهای ۱-۹۹) غلظت MLSS در حوض هوادهی در حدود mg/L ۲۰۰۰ در نظر گرفته شد. در طول این دوره میزان بارگذاری آلی در محدوده $d = ۰/۳۷۱ \text{ KgCOD/m}^3 \cdot \text{d}$ تا $۰/۰/۱۷۵ \text{ KgsBOD/m}^3 \cdot \text{d}$ (۰/۱۳۹ تا ۰/۲۴۷) متغیر بود. بر اساس آزمون همبستگی پیرسون بین U و $\frac{1}{SRT}$ رابطه خطی مستقیم دیده شد (بر حسب COD: $r = ۰/۹۵۲$ و $P = ۰/۰/۰۱$) و بر حسب BOD: $r = ۰/۹۵۳۲$ و $P = ۰/۰/۰۱$. همچنین نتایج نشان داد بین $\frac{1}{SRT}$ و $\frac{1}{K_d}$ هم رابطه خطی مستقیم وجود دارد (بر حسب COD: $r = ۰/۹۵۴$ و $P = ۰/۰/۰۱$) و بر اساس پارامتر BOD: $r = ۰/۹۵۷۵$ و $P < ۰/۰/۰۱$ راندمان حذف COD در این مرحله بین ۸۷/۴۵ و ۸۵/۱۵ و راندمان حذف BOD بین ۸۹/۱۱ و ۸۷/۲۱٪ گزارش شد (جدول شماره ۱).

$$\frac{X_0}{S_{0-S}} = \frac{\frac{X_0}{K_d} + \frac{1}{K_d}}{\frac{1}{K_d} + \frac{1}{K_d}}$$

نقطه تقاطع نمودار با محور $\frac{1}{K_d}$ برابر $\frac{1}{K_d}$ به دست آمد. شبیه خط برابر X بوده که با ضرب در مقدار K_d مقدار X_0 محاسبه شد (۱۴، ۶) شبیه سازی فرآیند بر اساس هر دو پارامتر COD و BOD₅ صورت گرفت و تغییرات با استفاده از معادله $\frac{1}{SRT} = \frac{X_0}{K_d + K_d}$ ترسیم شد. کلیه ترکیبات مورد استفاده در این تحقیق از کمپانی MERCK و با درصد خلوص بالاتر از ۹۷ درصد خریداری گردید. کلیه اندازه گیری‌ها به صورت مستقیم بوده و آنالیزهای آزمایشگاهی بر اساس دستورالعمل ذکر شده در کتاب روش‌های استاندارد برای آب و فاضلاب انجام پذیرفت (۱۳) از نرم افزار SPSS برای آنالیز آماری نمونه‌ها از آزمون آماری ضریب همبستگی پیرسون استفاده شد. کلیه آنالیزها سه مرتبه تکرار شدند.

جدول شماره ۱: مشخصات راهبری سیستم لجن فعال با هوادهی ممتد بر حسب COD و BOD₅ برای

جامدات معلق مایع مخلوط برابر با mg/L ۲۰۰۰ در حوضچه هوادهی

| میانگین نسبت غذا به میکرو ارگانیسم mg sCOD/d.mg vss (mg sBOD/d.mg vss) | میانگین میزان بارگذاری آلی Kg COD/m3.d (Kg sBOD/m3.d) | میانگین زمان ماند میکروبی (روز) COD محلول خروجی (mg/L) BOD محلول خروج (mg/L) | میانگین زمان ماند میکروبی (روز) COD محلول ورودی (mg/L) BOD محلول ورودی (mg/L) | میانگین جامدات معلق فرار مایع مخلوط (mg/L) (mg/L) جامدات معلق مایع مخلوط (mg/L) | میانگین راندمان حذف COD (%) (%) میانگین راندمان حذف (BOD) | زمان ماند هیدرولیکی دبی (لیتر/ساعت) دوره بهره برداری (روز) |
|--|---|--|---|--|--|--|
| (۰/۰/۳۰)۰/۲۱۹ | (۰/۰/۷۵)۰/۱۷۲ | (۰/۰/۹۸)۰/۱۹۹ | (۰/۰/۹۸)۰/۱۹۷ | (۰/۰/۷۳)۰/۱۴۲ | (۰/۰/۱۰۳)۰/۲۱۹ | |
| (۰/۱۷۵)۰/۳۷۱ | (۰/۱۴۷)۰/۳۳۲ | (۰/۱۷۶)۰/۳۵۶ | (۰/۱۷۲)۰/۳۴۵ | (۰/۱۳۹)۰/۲۴۷ | | |
| ۲۱/۴۷ | ۲۳/۶۲ | ۲۵/۲۳ | ۲۷/۵۵ | ۲۹/۶۹ | ۰/۰/۹۸(۴۵/۸۸) | میانگین زمان ماند میکروبی (روز) COD محلول خروجی (mg/L) BOD محلول خروج (mg/L) |
| (۱۸/۹۸)۴۵/۸۸ | (۱۴/۵)۴۰/۱۵ | (۱۹/۳)۴۷/۱ | (۲۰/۱۹)۵۰ | (۱۷/۲۶)۳۹ | | |
| ۳۰۹ | ۲۹۷ | (۱۶۲/۵)۳۳۰ | (۱۷۹)۳۵۹ | (۱۵۸/۵)۳۱۱ | | |
| (۱۴۶) | (۱۳۱) | | | | میانگین COD محلول ورودی (mg/L) BOD محلول ورودی (mg/L) | |
| ۱۰۹۶ | ۱۲۶۰/۳ | ۱۲۲۲/۶ | ۱۳۲۲ | ۱۴۱۰ | میانگین جامدات معلق فرار مایع مخلوط (mg/L) (mg/L) جامدات معلق مایع مخلوط (mg/L) | |
| ۱۶۹۲ | ۱۹۳۶ | ۱۷۲۲ | ۱۷۵۱ | ۱۹۲۰ | میانگین جامدات معلق مایع مخلوط (mg/L) | |
| (۸۷/۲۱)۸۵/۱۵ | (۸۸/۹۳)۸۶/۴۸ | (۸۸/۱۲)۸۵/۷۳ | (۸۸/۷۲)۸۶/۰۶ | (۸۹/۱۱)۸۷/۴۵ | میانگین راندمان حذف COD (%) (%) میانگین راندمان حذف (BOD) | |
| ۲۰ | ۲۱/۴ | ۲۲ | ۲۵ | ۲۷/۳ | | |
| ۱۵ | ۱۴ | ۱۳ | ۱۲ | ۱۱ | | |
| ۸۰-۹۹ | ۶۰-۷۹ | ۴۰-۵۹ | ۲۰-۳۹ | ۱-۱۹ | | |

و $\frac{1}{S}$ و $\frac{1}{U}$ (بر حسب COD = ۰/۹۶۷) و بر حسب BOD = ۰/۹۵۷ و $r = ۰/۰۰۱$ (P < ۰/۰۰۱) دیده شد. راندمان حذف COD در این مرحله بین ۹۲/۱۵ تا ۹۳/۹۱٪ متغیر بود. راندمان حذف BOD نیز بین ۹۴/۳ و ۹۳/۷۱٪ به دست آمد (جدول شماره ۲).

در مرحله دوم (روزهای ۱۹۹-۱۰۰) در حالی که غلظت MLSS در حوض هوادهی L ۳۰۰۰ mg/L بود. میزان بارگذاری آلی بین ۰/۲۸۱ تا ۰/۳۶ Kg COD/m³ و ۰/۰۲۱ KgsBOD/m³.d (۰/۱۵۹ تا ۰/۲۲۱) به دست آمد. رابطه خطی مستقیم بین $U = \frac{1}{SRT}$ (بر حسب COD = ۰/۹۶۰) و $r = ۰/۰۰۱$ و بر حسب BOD = ۰/۹۵۲ و $P = ۰/۰۰۱$

جدول شماره ۲: مشخصات راهبری سیستم لجن فعال با هوادهی ممتد بر حسب COD و BOD₅ برای

جامدات معلق مایع مخلوط برابر با ۳۰۰۰ mg/L در حوضچه هوادهی

| $(۰/۰۷۳)$ | $(۰/۱۲۰)$ | $(۰/۰۷۳)$ | $(۰/۱۲۳)$ | $(۰/۰۷۹)$ | $(۰/۱۳۵)$ | $(۰/۰۷۶)$ | $(۰/۱۳۲)$ | $(۰/۰۵۵)$ | $(۰/۰۹۸)$ | میانگین نسبت غذا به میکرو ارگانیسم |
|------------|------------|------------|------------|--------------|--------------|------------|------------|------------|------------|--|
| $(۰/۰۲۲۱)$ | $(۰/۰۳۶۰)$ | $(۰/۰۲۱۶)$ | $(۰/۰۳۶۶)$ | $(۰/۰۱۹۸)$ | $(۰/۰۳۳۵)$ | $(۰/۰۱۹۲)$ | $(۰/۰۳۳۶)$ | $(۰/۰۱۵۹)$ | $(۰/۰۲۸۱)$ | میانگین میزان بارگذاری آلی |
| $۲۱/۴۳$ | $۲۳/۹۱$ | $۲۵/۶۰$ | $۲۷/۸۱$ | $۲۹/۵۷$ | | | | | | میانگین زمان ماند میکروبی (روز) |
| $(۱۱/۶)$ | $(۲۴/۲)$ | $(۱۲/۵)$ | $(۲۶/۵)$ | $(۱۳/۲۸)$ | $(۱۵/۲۹/۵)$ | $(۱۰/۳۲)$ | (۲۵) | | | میانگین COD محلول خروجی (mg/L) |
| (۱۸۴) | (۳۰۰) | (۱۹۳) | (۳۲۷) | (۱۹۰) | (۳۲۳) | (۲۰۰) | (۳۵۰) | $(۱۸۱/۵)$ | (۳۱۹) | میانگین COD محلول ورودی (mg/L) |
| ۲۱۸۸ | $۲۳۲۷/۵$ | ۱۹۹۲ | ۲۱۸۱ | $۲۳۸۹/۵$ | | | | | | میانگین جامدات معلق فرار مایع مخلوط (mg/L) |
| ۲۹۹۷ | ۲۹۶۰ | ۲۴۹۰ | ۲۵۳۶ | ۲۸۷۱ | | | | | | میانگین جامدات معلق مایع مخلوط (mg/L) |
| $(۹۳/۷۱)$ | $(۹۱/۹۳)$ | $(۹۳/۵۰)$ | $(۹۱/۸۹)$ | $(۹۳/۹۱/۳۳)$ | $(۹۳/۹۱/۰۷)$ | $(۹۴/۳)$ | $(۹۲/۱۵)$ | | | میانگین راندمان حذف COD (%) |
| ۲۰ | $۲۱/۴$ | ۲۲ | ۲۵ | $۲۷/۳$ | | | | | | زمان ماند هیدرولیکی |
| ۱۵ | ۱۴ | ۱۳ | ۱۲ | ۱۱ | | | | | | دبی (لیتر/ساعت) |
| $۱۸۰-۱۹۹$ | $۱۶۰-۱۷۹$ | $۱۴۰-۱۵۹$ | $۱۲۰-۱۳۹$ | $۱۰۰-۱۱۹$ | | | | | | دوره بهره برداری (روز) |

و $\frac{1}{S}$ و $\frac{1}{U}$ (بر حسب BOD = ۰/۹۵۳۲ و $r = ۰/۰۰۱$ (P < ۰/۰۰۱) و بر حسب COD = ۰/۹۶۷ و $r = ۰/۰۰۱$ و $P = ۰/۰۰۱$) در نظر گرفته شد. پس از تعیین ضرایب بیوسینتیک مشاهده شد رابطه خطی مستقیم بین $U = \frac{1}{SRT}$ (بر حسب COD = ۰/۹۶ و $r = ۰/۰۰۱$ و $P = ۰/۰۰۱$) و راندمان حذف COD در محدوده ۹۲/۳۷ تا ۹۱/۴۵٪ و راندمان حذف BOD بین ۹۴/۹ تا ۹۳/۷۷٪ محاسبه شد. نتایج حاصل از این مراحل در جدول شماره ۳ نشان داده شده است (جدول شماره ۳).

در آخرین مرحله از بارگذاری سیستم (روزهای ۲۹۹-۲۰۰) غلظت MLSS در حوض هوادهی به Kg افزایش یافت و میزان بارگذاری آلی بین ۴۰۰۰ COD/m³.d (۰/۰۴۱) تا ۰/۰۲۶۱ KgsBOD/m³.d (۰/۰۱۳۷) در نظر گرفته شد. پس از تعیین ضرایب بیوسینتیک مشاهده شد رابطه خطی مستقیم بین $U = \frac{1}{SRT}$ (بر حسب COD = ۰/۹۶ و $r = ۰/۰۰۱$ و $P = ۰/۰۰۱$) در

جدول شماره ۳: مشخصات راهبری سیستم لجن فعال با هوادهی ممتد بر حسب COD و BOD₅ برای جامدات معلق مایع مخلوط برایر با mg/L ۴۰۰۰ در حوضچه هوادهی

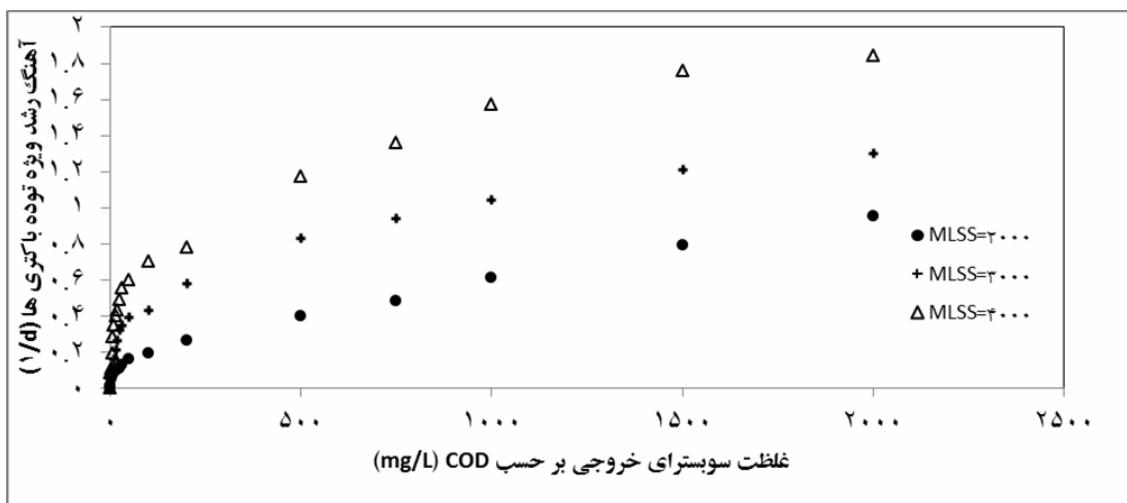
| | | | | | |
|--------------|--------------|--------------|--------------|--------------|--|
| (۰/۰۵۹)۰/۱۰۸ | (۰/۰۵۳)۰/۰۹۹ | (۰/۰۵۱)۰/۰۹۰ | (۰/۰۵۰)۰/۰۹۰ | (۰/۰۳۹)۰/۰۷۴ | میانگین نسبت غذا به میکرو ارگانیسم |
| (۰/۲۲۵)۰/۴۱۰ | (۰/۱۹۲)۰/۳۵۷ | (۰/۲۰۴)۰/۳۵۹ | (۰/۱۹۶)۰/۳۵۱ | (۰/۱۳۷)۰/۲۶۱ | mg sCOD/d.mg vss (mg sBOD/d.mg vss) |
| ۲۰/۸۵ | ۲۳/۴۵ | ۲۵/۱ | ۲۷/۷۳ | ۲۹/۹۵ | میانگین زمان ماند میکروبی (روز) |
| (۱۱)۲۹ | (۱۰)۲۴ | (۱۰)۲۲ | (۱۲)۲۵/۲۵ | (۷/۹)۱۹/۷ | میانگین COD محلول خروجی |
| (۱۸۷/۹۳)۳۴۲ | (۱۷۱/۷)۳۱۹ | (۱۹۶)۳۴۵ | (۲۰۴)۳۶۶ | (۱۵۶)۲۹۷ | میانگین BOD محلول خروج (mg/L) |
| ۲۹۷۵ | ۲۹۰۸ | ۳۲۶۸ | ۳۳۲۱/۰ | ۳۰۳۷ | میانگین جامدات معلق فرار مایع مخلوط (mg/L) |
| ۳۷۷۵ | ۳۶۱۳ | ۳۹۸۵ | ۳۸۹۹ | ۳۵۳۱ | میانگین جامدات معلق مایع مخلوط (mg/L) |
| (۹۳/۷۷)۹۱/۴۵ | (۹۴/۱۱)۹۲/۵۴ | (۹۴/۸۵)۹۳/۶۰ | (۹۴/۱۴)۹۳/۱۰ | (۹۴/۹۰)۹۳/۳۷ | میانگین راندمان حذف COD (%) |
| | | | | | (میانگین راندمان حذف BOD (%)) |
| ۲۰ | ۲۱/۴ | ۲۳ | ۲۵ | ۲۷/۳ | زمان ماند هیدرولیکی |
| ۱۵ | ۱۴ | ۱۳ | ۱۲ | ۱۱ | دبی (لیتر/ساعت) |
| ۲۸۰-۲۹۹ | ۲۶۰-۲۷۹ | ۲۴۰-۲۵۹ | ۲۲۰-۲۳۹ | ۲۰۰-۲۱۹ | دوره بهره برداری (روز) |

راندمان عملکرد افزایش پیدا می کند (جدول شماره ۴). آهنگ رشد ویژه توده باکتری ها در مقابل غلظت سوبستراخروجی به ترتیب بر حسب COD در تصویر شماره ۲ نشان داده شده است.

یافته ها نشان می دهد زمانی که سوبسترا مصرفی مواد آلی قابل تجزیه بیولوژیکی باشند، BOD با افزایش جامدات معلق مایع مخلوط (MLSS) از ۲۰۰۰ میلی گرم بر لیتر به ۴۰۰۰ میلی گرم بر لیتر، میزان بازده سلولی (Y) و ضریب حداقل رشد (μ_{max}) افزایش یافته و در نتیجه

جدول شماره ۴: ضرایب سینتیک به دست آمده بر حسب COD و BOD

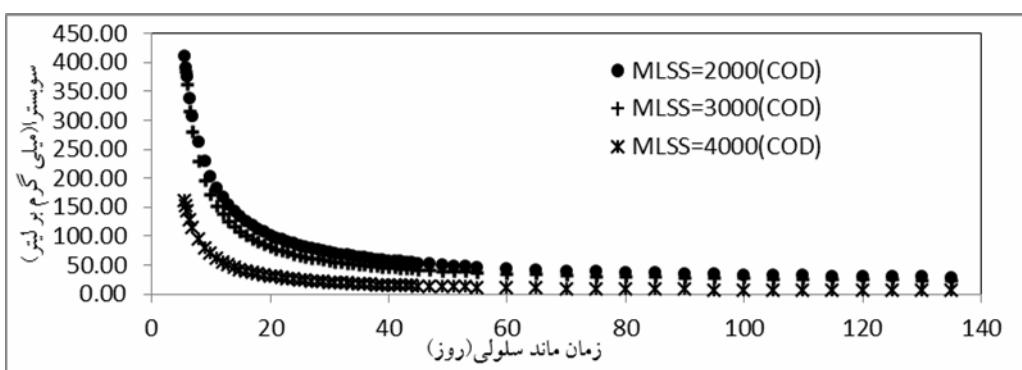
| جامدات معلق مایع مخلوط (mg/L) | ضریب حداقل بازده سلولی (mgVSS/mg sCOD) | ضریب مرگ و میر (d ⁻¹) (COD) | ضریب رشد حداقل (d ⁻¹) (BOD) | ضریب نیمه اشباع (mg sCOD/l) | سرعت مصرف سوبسترا (d ⁻¹) (COD) | ضریب رشد حداقل (d ⁻¹) (BOD) |
|-------------------------------|--|---|---|-----------------------------|--|---|
| ۴۰۰۰ | ۳۰۰۰ | ۲۰۰۰ | | | | |
| (۰/۶۶۱۵)۰/۴۹۱۵ | (۰/۴۷۸۷)۰/۲۱۲۶ | (۰/۲۱۷۴)۰/۱۴۲ | | | | |
| (۰/۰۰۸)۰/۰۰۲۱ | (۰/۰۱)۰/۰۱۳۵ | (۰/۰۱۹۸)۰/۰۱۵۳ | | | | |
| (۰/۶۹)۰/۳۵ | (۰/۲۹)۰/۲ | (۰/۱۲)۰/۱۵ | | | | |
| (۲۱۴/۶)۱۷۸/۹۹ | (۱۲۲/۹۶)۱۹۹/۷۲ | (۱۰۲/۳۸)۲۵۱/۱۶ | | | | |
| (۱/۰۵)۰/۷۲ | (۰/۶)۰/۹۶ | (۰/۵۳)۱/۰۹۱ | | | | |



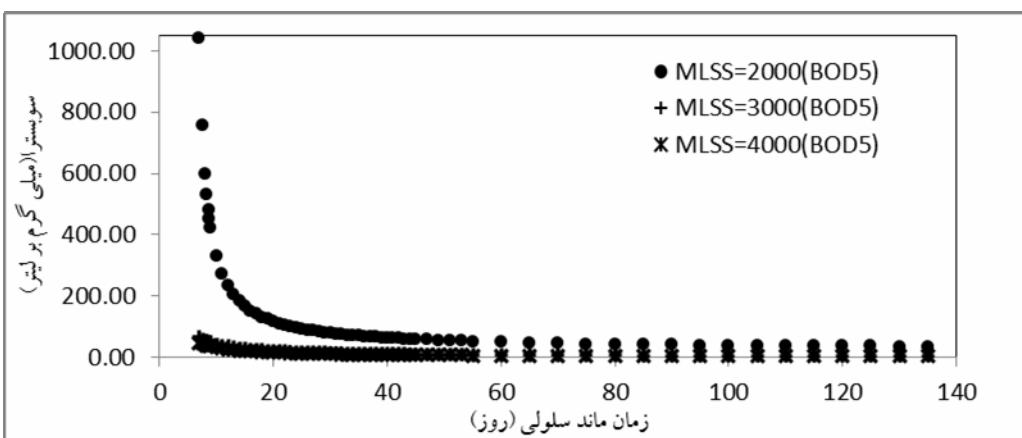
تصویر شماره ۲: آهنگ رشد ویژه توده باکتری ها در مقابل غلظت سوبستراتی خروجی بر حسب COD

مختلف MLSS در حوض هوادهی نشان می دهند. پایین تر بودن نمودار BOD نسبت به COD به علت کمتر بودن نسبت F/M برای BOD می باشد.

شبیه سازی فرآیند بر اساس هر دو پارامتر COD و BOD₅ انجام پذیرفت. تصاویر شماره ۳ و ۴ سوبستراتی خروجی شبیه سازی شده را در غلظت های مختلف شووند.



تصویر شماره ۳: تأثیر SRT بر روی COD خروجی شبیه سازی شده در غلظت های مختلف MLSS



تصویر شماره ۴: تأثیر SRT بر روی BOD₅ خروجی شبیه سازی شده در غلظت های مختلف MLSS

بحث:

این مسأله عمدتاً وقتی رخ داد که سیستم در غلظت های پائینی MLSS بهره برداری شد (دلیل آن را می توان به بالا بودن نسبت F/M در شرایط بهره برداری راکتور نسبت داد). این در حالی است که با افزایش MLSS از k_d به 2000 mg/L نتایج نشان داد که ضرایب Y و k_d در بازه ارائه شده توسط سایر محققین قرار گرفت. ولی چون برای تعیین ویژگی سیستم به طور کلی از میانگین ضرایب بهدست آمده در چند غلظت MLSS استفاده شده است؛ بنابراین اعداد حد پائینی ضرایب Y و k_d در غلظت های پائین MLSS میزان متوسط این اعداد را پائین تر از سایر مطالعات رساند. این ضریب زمانی که سوبسترای مصرفی BOD بوده فقط در غلظت 2000 mg/L نزدیک به محدوده پائینی ارائه شده توسط سایر مطالعات بوده و برای دو غلظت دیگر کمتر از میزان گزارش شده است (۱۵، ۱۶). میزان k_d با افزایش غلظت شده در پژوهش های دیگر است (۱۴). مقدار μ_{\max} برای این سیستم بالا می باشد چون در این سیستم نسبت F/M در مقایسه با غلظت MLSS و سن لجن پایین بوده و در نتیجه ماکریسم آهنگ رشد ویژه میکرو ارگانیسم ها بیشتر می شود. بر اساس بررسی ضرائب بیوسنتیک برای فرایند لجن فعال با غشاء شناور به منظور تصفیه F/M، 3000 mg/L ، 5000 mg/L ، 10000 mg/L و 15000 mg/L را در حد استاندارد برآورد کردند، اما ضریب k_s مخصوصاً برای MLSS با غلظت 15000 mg/L بیشتر از مقدار استاندارد گزارش شد (۸). راندمان حذف COD در این مطالعه بین ۸۰ تا ۹۸٪ به دست آمد (۸). در پژوهشی دیگر، پارامترهای سینتیکی حذف بیولوژیکی کربن، نیتروژن و فسفر از فاضلاب شهری را در راکتورهای بسته با نسبت $F/M = 0.2$ و غلظت های

یافته های پژوهش نشان داد ضریب بازده بر حسب COD برای وقتی MLSS حوضچه هواده می باشد و 3000 mg/L بود کمتر از محدوده گزارش شده می باشد ولی در غلظت 4000 mg/L این ضریب در رنج مطالعه ای دیگر نیز به دست آمد (۱۴). این ضریب زمانی که سوبسترای مصرفی BOD می باشد بیشتر از ضریب به دست آمده برای COD بوده زیرا مقدار BOD فاضلاب کمتر از میزان COD آن می باشد، درنتیجه نسبت F/M آن پایین تر می باشد که باعث افزایش ضریب Y شده است. مشاهده می شود که نوع سوبسترا و جمعیت باکتریایی می تواند اثر قابل ملاحظه ای در تعیین ضرایب بیوسنتیک از جمله ضریب بازده داشته باشند. برای هر دو سوبسترا مصرفی با افزایش غلظت از 2000 mg/L به 4000 mg/L همچنین با افزایش غلظت مواد جامد معلق و کمتر شدن نسبت F/M ضریب بازده افزایش می یابد. در این سیستم با وجود اینکه میکرو ارگانیسم ها در فاز خودخواری قرار دارند اما نسبت جرم سلولی تولید شده به جرم سوبسترا مصرفی افزایش یافته که این عامل باعث افزایش ضریب بازده و افزایش راندمان سیستم شده است. همچنین به دلیل بالا بودن سن لجن و وجود مقادیر بسیار زیاد مژکداران ساقه دار، روتیفرها و نماتدها با کاهش شدید سوبسترا مواجه می باشد که افزایش ضریب بازده را به دنبال داشته است. با افزایش ضریب بازده، ضریب مرگ و میر کاهش می یابد و در غلظت های بالاتر با مرگ و میر کمتر میکرو ارگانیسم ها مواجه می شود. ضریب مرگ و میر (k_d) بر حسب COD برای هر سه غلظت کمتر از میزان گزارش شده در سایر مطالعات می باشد. یافته ها حاکی از این بود که ضرایب بیوسنتیک برای فرآیند لجن فعال به استثناء رنج پائینی ضریب حداقل بازدهی سلولی (Y) و محدوده ضریب مرگ و میر سلولی که در مقایسه با سایر مطالعات مشابه، کمتر بود سایر ضرایب در گستره مقادیر گزارش شده می باشند.

با توجه به غلظت سوبسترات خروجی، آهنگ رشد باکتری‌ها از واکنش درجه اول پیروی می‌کند نتایج شبیه سازی غلظت سوبسترات خروجی نشان می‌دهد که در محدوده سن لجن ۱۵-۵ روز غلظت سوبسترا شدیداً وابسته به میزان SRT بوده به طوری که با افزایش میزان عمر لجن غلظت سوبسترا به میزان زیادی کاهش می‌یابد و هر چه فرآیند با MLSS کمتری راهبری شود این کاهش از وابستگی بیشتری برخوردار است. کاهش غلظت سوبسترا در محدوده سن لجن ۱۵-۴۵ روز با روند کندر ادامه دارد. بعد از آن روند کاهش بسیار کند شده و تقریباً می‌توان گفت که SRT تأثیری روی غلظت سوبسترات خروجی ندارد. با توجه به اینکه سن لجن برای سیستم هوادهی ممتد بین ۴۰-۲۰ روز می‌باشد در این محدوده سوبسترات خروجی تقریباً ثابت بوده و راندمان حذف تغییر زیادی نمی‌کند. همچنین با افزایش MLSS تأثیر SRT بر روی سوبسترات خروجی ناچیز است. نتایج همچنین نشان داد که با افزایش MLSS حوض هوادهی، تأثیر SRT بر روی غلظت سوبسترات خروجی ناچیز و قابل صرف نظر کردن است. با افزایش عمر لجن، زمان ماند هیدرولیکی و MLSS، راندمان حذف سوبسترا افزایش یافته، به طوری که در زمان ماند هیدرولیکی حداقل (۲۰ ساعت) و عمر لجن (۲۰ روز)، راندمان حذف برای MLSS ۳۰۰۰ mg/L بالاتر از ۹۰٪ حاصل شد. در بررسی دیگری که در این خصوص انجام گرفت، ضرایب سینتیک فرآیند لجن فعال با هوادهی گسترشده در تصفیه فاضلاب‌های خام را با عمر لجن متفاوت از ۳ تا ۲۰ روز و آهنگ بارگذاری آلی از $\frac{K_{COD}}{K_{SVS}}$ ۰/۵-۰/۵، مورد بهره برداری قرار گرفت. در این مطالعه هم مشخص گردید که راندمان حذف مواد آلی با افزایش SRT افزایش می‌یابد و مقدار آن بین ۹۳-۹۹٪ گزارش شده است. ضرایب سینتیک به دست آمده در این مطالعه در محدوده مقادیر استاندارد بوده است (۱۶).

نتایج نشان داد که راندمان حذف سوبسترا برای غلظت MLSS در حوضچه هوادهی ۳۰۰۰ و

مختلف MLSS مورد ارزیابی قرار گرفت. ضرایب بدست آمده در این مطالعه برای k_m , k_s , Y و K_d بر اساس COD به ترتیب d^{-1} , ۱/۱۳, ۳۴۳, ۰/۷ و $0/053 d^{-1}$ محاسبه شد (۹). در مطالعه‌ای در آمریکا ضرائب بیوستیک تحت شرایط زمان ماند هیدرولیکی ۲۴ ساعته بر حسب BOD و COD تعیین شد. در این مطالعه برای ضرایب k_m , k_s , Y و K_d بر اساس COD به ترتیب مقادیر $0/12 d^{-1}$, $36/6$, $0/12 d^{-1}$ و $0/178 d^{-1}$ و بر اساس BOD₅ به ترتیب $1/47$, $1/105$, $0/28 d^{-1}$ و $0/25 d^{-1}$ به دست آمد (۱۰).

یافته‌ها نشان داد مقدار ضرایب بیوستیک با تغییر غلظت MLSS به میزان قابل ملاحظه‌ای تغییر نشان داده است اما این تغییرات از هیچ الگوی مشخصی پیروی نمی‌کند که این امر را می‌توان به ماهیت فرآیند نسبت داد چرا که ضرایب به دست آمده در هر مرحله ممکن است نمایانگر گونه‌های مختلف میکروبی باشند (۱۷) و تغییرات در گونه‌های میکروبی موجب تغییر در ضرایب بیوستیک شده است. شناسایی گونه‌های بیومس غالب در غلظت‌های مختلف MLSS می‌تواند منجر به درک بهتر این تغییرات شود. نتایج نسبتاً مشابهی توسط مطالعه‌ای دیگر، به دست آمد (۸).

در غلظت MLSS برابر ۲۰۰۰ mg/L راندمان حذف COD و BOD با افزایش دبی کاهش یافته اما روند کاهشی آن ناچیز می‌باشد. در این سیستم با بالا بودن سن لجن و زمان ماند هیدرولیکی و پایین بودن نسبت F/M، راندمان حذف بالایی مشاهده شده است که احتمالاً دلیل آن رسیدن میکرو ارگانیسم‌ها به فاز خودخواری و تمایل بیشتر به ایجاد لخته‌های بیولوژیکی قابل ته نشینی می‌باشد. با افزایش غلظت MLSS به ۳۰۰۰ mg/L راندمان حذف به دلیل بیشتر شدن غلظت MLSS، افزایش غلظت بیومس و مصرف بیشتر سوبسترا نسبت به مرحله اول افزایش یافته است. انجام آزمایشات مشابه در مرحله سوم باز هم افزایش راندمان حذف را متناسب با افزایش سن لجن و زمان ماند هیدرولیکی در مقایسه با دو مرحله پیشین نشان داد.

در مناطق سردىسیر کشور زمان ماند هیدروليكى (۲۱-۲۴) ساعت و عمر لجن (۲۱-۲۴) روز و MLSS ۴۰۰۰ mg/L برآورد گردید. پيشنهاد مى گردد به منظور اثر بخشی هزینه ها، طراحى مناسب سیستم های تصفیه و راندمان های بالاتر در راهبرى و بهره برداری از تصفیه خانه های فاضلاب، وزارت نیرو و شرکت های آب و فاضلاب از ضرایب بیوستیک به دست آمده از این پژوهش برای طراحی سیستم های لجن فعال در سایر مناطق سردىسیر و شهرهایی که از لحاظ اقلیمی و فرهنگی مشابه با این تحقیق می باشند (اغلب شهرهای نوار غربی کشور) استفاده نمایند.

تشکر و قدردانی:

با توجه به اينکه اين مطالعه با حمایت مالی شرکت آب و فاضلاب استان چهارمحال و بختيارى و دانشگاه علوم پزشکي شهرکرد انجام شده است؛ لذا نويسندهاگان بر خود لازم مى دانند تا از همكارى مسئولين و كارشناسان محترم شرکت آب و فاضلاب و كارکنان تصفیه خانه فاضلاب شهرکرد كه ما را در انجام اين تحقیق ياري نمودند تشکر و قدردانی نمایند.

۴۰۰۰ mg/L تقریبا ثابت بود و بین ۹۵٪-۹۱٪ تغیير گرد. با توجه به پائین بودن نسبت F/M در اين سیستم تأثیر OLR (بارگذاری مواد آلی) بر راندمان حذف سوبسترا ناچیز مى باشد. در مجموع راندمان حذف سوبسترا در زمان ماند هیدروليكى بین ۲۷-۲۰ ساعت بالا بوده و بنابراین شرایط بهینه برای حذف سوبسترا در مناطق سردىسیر کشور زمان ماند هیدروليكى ۲۱-۲۰ ساعت و عمر لجن ۲۴-۲۱ روز و ۳۰۰۰ mg/L و MLSS ۴۰۰۰ mg/L می باشد.

نتیجه گیری:

با توجه به يافته های اين پژوهش ضرایب K_d ، K_s و μ_{max} بر حسب COD به ترتیب در محدوده d^{-1} $0/4915-0/4915$ mg/mg، d^{-1} $0/72-0/91$ mg/mg، d^{-1} $0/142-0/142$ mg/mg، d^{-1} $0/153-0/15$ mg/mg، d^{-1} $0/178-0/178$ mg/mg، d^{-1} $0/21-0/21$ mg/mg، d^{-1} $0/251-0/251$ mg/mg، d^{-1} $0/16-0/16$ mg/mg، d^{-1} $0/178-0/178$ mg/mg، d^{-1} $0/197-0/197$ mg/mg، d^{-1} $0/12-0/12$ mg/mg، d^{-1} $0/38-0/38$ mg/mg، d^{-1} $0/69-0/69$ mg/mg به دست آمد. نتایج همچنین نشان داد راندمان حذف COD و BOD_5 به ترتیب در رنجی بین ۸۵/۱۵-۹۳/۶٪ و ۸۸/۲-۹۴/۸٪ بود. شرایط بهینه برای حذف سوبسترا

منابع:

1. Kim J, Cho KJ, Han G, Lee C, Hwang S. Effects of temperature and pH on the biokinetic properties of thiocyanate biodegradation under autotrophic conditions. Water Res. 2013; 47(1): 251-8.
2. Jazayeri SR, Sadeghi M, Hssani AH, Javid AH. Determination of the design parameters for making urban wastewater plants in cold regions of Iran. Shahrekord Univ Med Sci. 2010; 11(4): 92-100
3. Felfoldi T, Szekely AJ, Goral R, Barkacs K, Scheirich G, Andras J, et al. Polyphasic bacterial community analysis of an aerobic activated sludge removing phenols and thiocyanate from coke plant effluent. Bioresour Technol. 2010 May; 101(10): 3406-14.
4. Imbierowicz M, Chacuk A. Kinetic model of excess activated sludge thermohydrolysis. Water Res. 2012; 46(17): 5747-55.
5. Klok JB, de Graaff M, van den Bosch PL, Boelee NC, Keesman KJ, Janssen AJ. A physiologically based kinetic model for bacterial sulfide oxidation. Water Res. 2013; 47(2): 483-92.
6. Qasim SR. Wastewater Treatment Plant: Planning design and operation. 2nd ed. Technomic publishing company; Lancaster: 1998.

7. Liwarska-Bizukojc E, Bizukojc M. A new approach to determine the kinetic parameters for nitrifying microorganisms in the activated sludge systems. *Bioresour Technol.* 2012 Apr; 109: 21-5.
8. Al-Malack MH. Determination of biokinetic coefficient of an immersed membrane bioreactor. *Membr Sci.* 2006; 271(1-2): 47-58.
9. Pala A, Bolukbas O. Evaluation of kinetic parameters for biological CNP removal from a municipal wastewater through batch tests. *Process Biochem.* 2005; 40(2): 629-35.
10. Yenkie MKN, Geissen SU, Vogelpohl A. Biokinetics of wastewater treatment in the high performance compact reactor (HCR). *Chem Eng.* 1992; 49(1): B1-B12.
11. Office of the Research and Technical Guidelines of Power Ministry. Guidelines of urban wastewater treatment process. Tehran: Management and Planning Organization Pub. 1993; p: 132. [Persian]
12. Crites R, Tchobanoglous G. Small and decentralized wastewater management systems. International ed. Boston: McGraw-Hill; 1998.
13. APHA, AWWA, WEF. Standard methods for the examination of water and wastewater. 21th ed. Washington: American Public Health Association; 2005.
14. Metcalf L, Eddy HP. *Wastewater Engineering: Treatment, Disposal, and Reuse.* 3rd ed. New York: McGraw-Hill; 1991.
15. Grady CP, Lim HC. *Biological Wastewater Treatment.* 2nd ed. New York: MarcelDekker: 1980.
16. Hamoda MF, AL-Attar MS. Effects of high sodium chloride concentrations on activated sludge treatment . *Water Sci Tech.* 1995; 131(9): 61-72.
17. Grady CP, Lim HC. *Biological Wastewater Treatment.* 2nd ed. New York: MarcelDekker; 1980.

Determination of the biokinetic coefficients of sewage in cold regions of Iran

Sadeghi M¹, Fadaei AM^{1*}, Kheiri S², Najafi- Chaleshtori A¹, Shakeri K¹
Environment Health Dept., Shahrekord University of Medical Sciences, Shahrekord, I.R. Iran;

²Statistics Dept., Shahrekord University of Medical Sciences, Shahrekord, I.R. Iran.

Received: 10/May/2013 Accepted: 4/Nov/2013

Background and aim: Selection of biokinetic coefficients, as local conditions, is necessary for proper designing of wastewater biological treatment processes and meeting to effluent discharge standards. This research was performed in order to determination of the biokinetic coefficients of sewage in cold regions of Iran.

Methods: This study is a semi-empirical research that was done as interventional using an extended aeration activated sludge process in pilot-plant scale. Research variables were measured daily in order to calculate cell yield coefficient (Y), endogenous decay coefficient (k_d), saturation constant (K_s) and maximum specific growth rate (μ_m). The pilot was operated with three concentrations of mixed liquor suspended solids (MLSS) of 2000, 3000 and 4000 mg/l, a sludge retention time (SRT) of 20-30 days and a range of hydraulic retention time (HRT) of 20-28 hours. The coefficients were calculated according to chemical oxygen demand (COD), biochemical oxygen demand (BOD_5). Achieved data were analyzed using Pearson correlation coefficient.

Results: The results showed that the Y , K , K_d , K_s and μ_m coefficients; based on the COD, were equal to 0.14–0.49 mg/mg, 0.72–1.09 day⁻¹, 0.002–0.015 day⁻¹, 178.99–251.16 mg /l, and 0.15–0.35 day⁻¹, respectively. The rate of these coefficients; based on the BOD_5 were equal to 0.22–0.49 mg/mg, 0.53–1.05 day⁻¹, 0.008–0.020 day⁻¹, 102.38–214.60 mg /l, and 0.12–0.69 day⁻¹, respectively. Achieved biokinetic coefficients in this research, except to low range of the Y and k_d that were less than those in the same studies, were fitted in range of reported amounts in the same studies. The results also showed that removal efficiency of COD and BOD_5 was in range of 85.15 – 93.6% and 88.20- 94.85%, respectively.

Conclusion: The obtained coefficients in this study could be useful for designing of activated sludge processes in other regions with similar climate and culture.

Keywords: Biokinetic coefficients, Wastewater biological treatment, Cold regions.

Cite this article as: Sadeghi M, Fadaei AM, Kheiri S, Najafi- Chaleshtori A, Shakeri K.
Determination of the biokinetic coefficients of sewage in cold regions of Iran. J Shahrekord Univ
Med Sci. 2014; 15 (Suppl): 41-52.

*Corresponding author:

Environment Health Dept., Shahrekord University of Medical Sciences, Shahrekord, I.R. Iran
Tel: 00983813330299, E-mail: ali2fadae@yahoo.com