

# اندازه‌گیری غلظت سولفید هیدروژن و ظرفیت اکسیداسیون و احیا در خط اصلی انتقال فاضلاب شهری

امیر حسین محوی<sup>۱</sup>  
سجاد مظلومی<sup>۲</sup>

مهدی فضلزاده دویل<sup>۱</sup>  
رامین بنی‌زاده<sup>۳</sup>

کاظم ندافی<sup>۱</sup>  
مسعود یونسیان<sup>۴</sup>

(دریافت ۸۸/۳/۱۳ پذیرش ۸۹/۲/۲)

## چکیده

خوردگی یکی از مشکلات اساسی در شبکه‌های جمع‌آوری فاضلاب در دنیاست که خسارات اقتصادی و اکولوژیکی بزرگی ایجاد می‌کند. یکی از انواع مهم این خوردگی‌ها، خوردگی میکروبی است که ۲۰ درصد از کل آسیب‌های ناشی از خوردگی را به خود اختصاص می‌دهد. هدف این مطالعه بررسی پتانسیل خوردگی در شبکه فاضلاب شهری بر مبنای غلظت گاز سولفید هیدروژن تولیدی در شبکه و میزان ظرفیت اکسیداسیون و احیای فاضلاب بود. در این بررسی میزان غلظت گاز سولفید هیدروژن تولید شده شبکه فاضلاب شهری با استفاده از دستگاه پرتابل سولفید هیدروژن سنجی با نشان MICRO III مدل G203s و میزان ظرفیت اکسیداسیون-احیای فاضلاب با استفاده از دستگاه پرتابل ظرفیت اکسیداسیون و احیاء متر با نشان هانا سنجیده شد. سپس نتایج بدست آمده از این بررسی با بررسی بصری شبکه فاضلاب این منطقه با استفاده از سیستم تلویزیون مدار بسته (CCTV) مدل IBAK مورد مقایسه قرار گرفت. میانگین مقدار غلظت گاز سولفید هیدروژن در ساعت ۹ صبح برابر  $0.83 \pm 0.931$  میلیون با انحراف معیار  $0.931$  و در ساعت ۳ بعد از ظهر ۱ قسمت در میلیون با انحراف معیار  $1.155$  بود. همچنین میانگین ظرفیت اکسیداسیون-احیای اندازه‌گیری شده در ساعت ۹ صبح برابر  $-8.42 \pm 66.85$  میلی ولت با انحراف معیار  $60.43 \pm 37.3$  و در ساعت ۳ بعد از ظهر حدود  $-66.85 \pm 66.85$  میلی ولت با انحراف معیار  $66.85 \pm 66.85$  بود. با توجه به میزان تولید سولفید هیدروژن در شبکه فاضلاب شهری و میزان ظرفیت اکسیداسیون-احیا فاضلاب در این شبکه و همچنین بازرسی بصری با سیستم تلویزیون مدار بسته، پتانسیل خوردگی فاضلاب در این شبکه نسبتاً بالا ارزیابی شد.

**واژه‌های کلیدی:** ظرفیت اکسیداسیون و احیا، غلظت سولفید هیدروژن، CCTV، شبکه جمع‌آوری شهری

## Measurement of H<sub>2</sub>S and ORP in Ray Main Sewers

Kazem Nadafi<sup>1</sup>  
Masoud Younesian<sup>4</sup>

Mehdi Fazlzadeh Davil<sup>2</sup>  
Ramin Nabizadeh<sup>4</sup>

Amirhossein Mahvi<sup>3</sup>  
Sajad Mazloomi<sup>2</sup>

(Received July 3, 2009 Accepted Apr. 22, 2010)

## Abstract

Corrosion is one of the main problems of sewers around the world which causes huge quantities of both economic and ecological damages. Biological corrosion accounts for 20% of the total microbiological corrosion worldwide. The purpose of this study was to determine the corrosion potential in Ray sewers by H<sub>2</sub>S and ORP borne by wastewater. In this survey, H<sub>2</sub>S and Oxidation-Reduction Potential (ORP) were measured using a portable H<sub>2</sub>Smeter (MICRO III mark, model G203s) and a portable ORPmeter (mark Hana), respectively. The results were subsequently compared with those of CCTV (model IBAK) visual observations. The mean values of H<sub>2</sub>S in the sewers were found to be 0.83 ppm with a standard deviation of 0.931 at 9 a.m. and 1 ppm with a standard deviation of 1.155 at 3 p.m. Also, the mean values of ORP were -8.42 mV with a standard deviation of 60.43 at 9 a.m. and -37.3 mV with a standard deviation of 66.85 at 3 p.m. Based on the amounts of H<sub>2</sub>S and ORP produced in Ray sewers and also the results obtained from CCTV visual observations, the corrosion potential of wastewater in these sewers was judged to be considerably high.

**Keywords:** ORP, H<sub>2</sub>S Concentration, CCTV, Ray Sewer.

1- Assoc. Prof. of Environmental Health, Faculty of Public Health, Tehran University of Medical Sciences (Corresponding Author) (+98 21) 88954914 k\_naddafee@yahoo.com

2. M.Sc. of Environmental Health, Faculty of Public Health, Tehran University of Medical Science, Tehran

3. Assist. Prof. of Environmental Health, Faculty of Public Health, Tehran University of Medical Sciences, Tehran

4. Assoc. Prof. of Environmental Health, Faculty of Public Health, Tehran University of Medical Sciences

۱- دانشیار گروه بهداشت محیط، دانشکده بهداشت، دانشگاه علوم پزشکی تهران k\_naddafee@yahoo.com (نویسنده مسئول) (۰۲۱) ۸۸۹۵۴۹۱۴

۲- کارشناسی ارشد بهداشت محیط، دانشکده بهداشت، دانشگاه علوم پزشکی تهران

۳- استادیار گروه مهندسی بهداشت محیط، دانشکده بهداشت، دانشگاه علوم پزشکی تهران

۴- دانشیار گروه بهداشت محیط، دانشکده بهداشت، دانشگاه علوم پزشکی تهران

## ۱- مقدمه

سولفید هیدروژن بستگی به چند فاکتور دارد که شامل pH، دما، مواد مغذی، زمان تماس، حضور بیوفیلم بر روی سطح لوله، فقدان مانع کننده‌های احیا سولفات و پتانسیل اکسیداسیون-احیا<sup>۱</sup> است [۱۱]. وجود رطوبت و اکسیژن باعث اکسید شدن گاز سولفید هیدروژن به اسید سولفوریک بر روی سطوح مرطوب لوله توسط باکتری‌های اکسید کننده سولفور می‌شود که مهم‌ترین این باکتری‌ها، باکتری جنس *Tiyeobasilius* است [۱۲]. اسید سولفوریک تولید شده توسط باکتری‌های جنس *Tiyeobasilius*، به سطح بتونی جداره‌های لوله‌ها و سایر بخش‌های تجهیزات تصفیه و انتقال مثل ایستگاه‌های پمپاژ، منهول‌ها، مخازن و غیره حمله کرده و با بتون وارد واکنش شده و سولفات کلسیم تشکیل می‌دهد که ترکیبی خورنده است و باعث خوردگی شدن بتون و کاهش پایداری سازه‌ای آن می‌شود [۱۳ و ۱۴].

در غلظتهاي زير ۰/۰۵٪ قسمت در ميليون، اثرات خورديگي سولفید هيدروژن حداقل بوده و در غلظتهاي ۰/۰۱٪ قسمت در ميليون به مدت يكماه، اثرات خورديگي روی فلزات قابل اندازه‌گيري است. در غلظتهاي ۰/۰۵٪ قسمت در ميليون، احتمال شروع حمله خورديگي زياد است و در غلظتهاي بالاي ۰/۰۵٪ قسمت در ميليون خورديگي شديد مورد انتظار است [۱۵ و ۱۶].

اگر چه سولفید هیدروژن اثرات نامطلوبی بر محصولات و گیاهان دارد، اما اثرات خورديگي آن در غلظتهاي کمتر از آنچه باعث آسيب زدن به گیاهان می‌شوند، رخ می‌دهد. بنابراین تدوین استاندارد برای حفاظت تجهیزات و فلزات در برابر خورديگي، گیاهان را هم حفاظت می‌کند [۱۵].

پتانسیل اکسیداسیون-احیا، تفاوت در پتانسیل الکتریکی اندازه‌گیری شده بین الکترود پلاتینوم و الکترود استاندارد هیدروژن<sup>۲</sup> است. در واقع، ظرفیت اکسیداسیون-احیا یک معیار تقریبی از تعادل موجود بین مواد اکسید شده و احیا شده در آب است [۱۱]. معمولاً میزان‌های مثبت ظرفیت اکسیداسیون و احیا، مربوط به شرایط اکسید کننده است در صورتی که میزان‌های منفی مرتبط با شرایط احیا کننده می‌باشد. شرایط آنوکسیک نیز به وسیله میزان‌های منفی یا میزان‌های بطور جزئی مثبت، مشخص است [۱۷]. میزان‌های ظرفیت اکسیداسیون-احیای بستر در جایی که S(II) تولید می‌شود معمولاً در حدود ۲۵۰-تا ۱۰۰-میلی ولت است [۱۷]. لازم به ذکر است که ظرفیت اکسیداسیون-احیا، در حجم آب اندازه‌گیری می‌شود نه در لایه بیوفیلم<sup>۳</sup>، که احیای سولفات اتفاق می‌افتد. بنابراین میزان‌های آزمایشگاهی (تجربی)

خوردگی یکی از مشکلات اساسی در شبکه‌های جمع‌آوری فاضلاب در دنیا است که خسارات اقتصادی و اکولوژیکی بزرگی در سراسر جهان به وجود می‌آورد و بازسازی شبکه را ایجاب می‌کند [۱]. یکی از انواع مهم این خوردگی‌ها، خوردگی میکروبی است که درصد از کل آسیب‌های ناشی از خوردگی را به خود اختصاص می‌دهد [۲]. این نوع خوردگی می‌تواند در صنایع نفت، نیروگاه‌های هسته‌ای و سایر صنایع از جمله صنعت آب و فاضلاب، خسارات قابل توجهی را بر جای گذارد. در صنعت آب و فاضلاب، خوردگی میکروبی می‌تواند به لوله‌های فاضلاب‌برو بتئی، سیستم‌های جمع‌آوری فاضلاب و تصفیه‌خانه‌ها آسیب شدید وارد کند و این مسئله در کشورهای مختلف از جمله آمریکا، آلمان، ژاپن و سایر کشورهای جهان دیده شده است [۳، ۴، ۵، ۶].

مهمن‌ترین و مشکل سازترین آلاینده بوزای منتشره از فاضلاب‌بروها و تصفیه‌خانه‌های فاضلاب، گاز سولفید هیدروژن است که با بوی مشخص تخمرغ گندیده همراه است [۱]. این گاز بی‌نهایت سمی بوده و هر سال کارگران شبکه جمع‌آوری فاضلاب به دلیل مواجهه با سطوح مختلفی از این گاز، صدمه دیده یا می‌میرند [۷]. گاز سولفید هیدروژن باعث خوردگی میکروبی بتون و سایر مواد می‌شود [۸]. اساس پدیده خوردگی میکروبی به وسیله گاز سولفید هیدروژن در شبکه‌های جمع‌آوری فاضلاب، بر پایه وجود مقادیری از سولفور آلی است که از مواد پروتئینی حاصل می‌شود. سولفور معدنی که ناشی از سولفات آبهای جاری شده است و همچنین شکل دیگری از سولفور به شکل سولفات که از مواد پاک کننده حاصل می‌شود، استوار هستند [۹]. این مواد در غیاب اکسیژن محلول، به علت فعالیت باکتری‌های احیا کننده سولفات، به گاز سولفید هیدروژن تبدیل می‌شوند [۱۰].

وقتی سرعت فاضلاب در لوله‌ها کم باشد (حدود ۵/۰ متر بر ثانیه)، ممکن است مواد معلق رسوب کنند. تغییر و تبدیلات شیمیایی و بیوشیمیایی در فاضلاب می‌تواند به ویژه در مناطق با درجه حرارت بالا، مهم و قابل ملاحظه باشد [۱۱]. تولید سولفید هیدروژن در لوله‌ها در شرایط بی‌هوایی و زمان ماند طولانی، به وسیله احیای سولفات توسط باکتری‌های احیا کننده مانند دی سولفو ویریو و دی سولفو تو ماکلوم ایجاد می‌شود. این فرایند می‌تواند به وسیله واکنش زیر توصیف شود



اگر اکسیژن محلول یا سایر پذیرنده‌های الکترونی مثل نیترات در آب موجود باشد این واکنش انجام نمی‌شود [۱۱]. میزان تولید گاز

<sup>1</sup> Oxidation- Reduction Potential (ORP)

<sup>2</sup> HSE

<sup>3</sup> Slime

خورده‌گی فاضلاب بر مبنای تولید گاز سولفید هیدروژن و ظرفیت اکسیداسیون- احیا ای فاضلاب بود و اندازه‌گیری ضخامت بیوفیلم و غلظت سولفات که در خورده‌گی بیولوژیکی نقش دارند، مد نظر نبوده است و بهمین دلیل این پارامترها اندازه‌گیری و بحث نشد.

نتایج به دست آمده با استفاده از نرم افزارهای Excel و SPSS (آزمون رگرسیون خطی) مورد تجزیه و تحلیل قرار گرفت.

### ۳- نتایج و بحث

میزان‌های حداقل، حداکثر، میانگین و انحراف معیار برای مقادیر غلظت سولفیدهیدروژن و ظرفیت اکسیداسیون- احیا اندازه‌گیری شده در دو بازه زمانی ۹ صبح و ۳ بعد از ظهر و همچنین غلظت سولفید هیدروژن و ظرفیت اکسیداسیون- احیا کل در جدول ۱ آمده است. بر اساس جدول ۱، میانگین تولید غلظت سولفید هیدروژن در ساعت ۹ صبح ۰/۸۳ قسمت در میلیون با انحراف معیار ۰/۹۳۱ و در ساعت ۳ بعد از ظهر ۱ قسمت در میلیون با انحراف معیار ۱/۱۵۵ بود. همچنین میانگین ظرفیت اکسیداسیون- احیا اندازه‌گیری شده در ساعت ۹ صبح برابر ۸/۴۲-۸/۴۲ میلی ولت با انحراف معیار ۰/۴۳ و در ساعت ۳ بعد از ظهر حدود ۳۷/۳-۶۰/۴ میلی ولت با انحراف معیار ۸/۸۵-۶۶/۸۵ بود. اختلاف ظرفیت اکسیداسیون- احیا ای فاضلاب در کل روز، بسیار زیاد بود و گاهی تا ۲۵۰ نیز می‌رسید، بهمین دلیل انحراف معیار داده‌ها از متوسط داده‌ها بیشتر شد.

جدول ۱- میزان حداقل، حداکثر، میانگین و انحراف معیار گاز سولفید هیدروژن و ظرفیت اکسیداسیون- احیا در ساعتهای ۹ صبح و ۳ بعد از ظهر و کل

پارامتر	تعداد نمونه	حداقل			حداکثر			میانگین			انحراف معیار		
		حداقل	حداکثر	میانگین	حداقل	حداکثر	میانگین	حداقل	حداکثر	میانگین	حداقل	حداکثر	میانگین
غلظت گاز سولفید													
هیدروژن در ساعت ۹ صبح	۰/۹۳۱	۰/۸۳	۳	۰	۴۰	۹	۹ صبح						
ظرفیت اکسیداسیون و احیاء در ساعت ۹ صبح	-۸/۴۲	-۸/۴۲	۷۱	-۱۷۶	۴۰	۹	۹ صبح						
غلظت گاز سولفید هیدروژن در ساعت ۳ بعداز ظهر	۱/۱۵۵	۱/۰۰	۴	۰	۴۰	۳	۳ بعداز ظهر						
ظرفیت اکسیداسیون و احیاء در ساعت ۳ بعداز ظهر	۶۶/۸۵۲	-۳۷/۳۰	۴۲	-۱۹۶	۴۰	۳	۳ بعداز ظهر						
مجموع غلظت گاز سولفید هیدروژن	۱/۰۴۶	۰/۹۱	۴	۰	۸۰								
مجموع ظرفیت اکسیداسیون- احیا	۶۴/۹۶۳	-۲۲/۸۶	۷۱	-۱۹۶	۸۰								

ظرفیت اکسیداسیون- احیا اندازه‌گیری شده، با میزان‌های تئوریکی مورد نیاز برای تولید سولفات متناسب نیست [۱۱].

### ۲- مواد و روشها

این بررسی توصیفی در زمستان سال ۱۳۸۷ در منطقه شهری واقع در جنوب تهران بر روی قسمتی از شبکه جمع آوری فاضلاب بتی این منطقه صورت گرفت. در این بررسی پتانسیل خورده‌گی شبکه جمع آوری شهری بر اساس میزان غلظت گاز سولفید هیدروژن تولید شده در این شبکه و میزان پتانسیل اکسیداسیون- احیا فاضلاب سنجیده شد. سپس نتایج به دست آمده از این بررسی با بازرسی بصری شبکه فاضلاب این منطقه با استفاده از سیستم تلویزیون مدار بسته<sup>۱</sup> مدل IBAK ساخت کشور آلمان مورد مقایسه قرار گرفت.

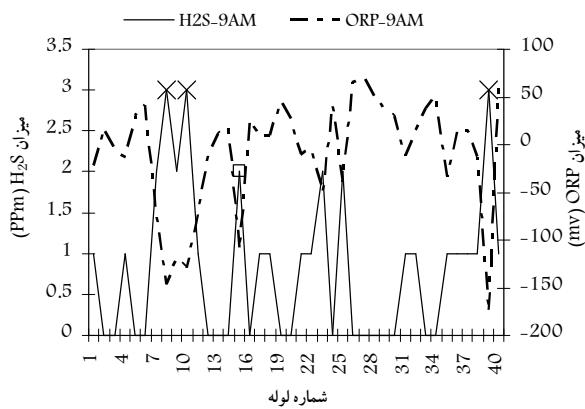
نمونه‌برداری برای تعیین ظرفیت اکسیداسیون- احیا فاضلاب بهروش ساده از خط اصلی شبکه فاضلاب شهری در ظرف ۲۰ لیتری کاملاً پر صورت گرفت. در شرایط آزمایشگاهی، پتانسیل اکسیداسیون- احیا متر نمونه‌ها با استفاده از دستگاه پرتاپل ظرفیت اکسیداسیون- احیا متر با نشان‌های ساخت کشور ایتالیا با دامنه تغییرات -۹۹۹ تا +۹۹۹ میلی ولت، حد تکیک ۱ میلی ولت و دقت ۵ میلی ولت با درجه حرارت کاری ۰ تا ۵۰ درجه سلسیوس تعیین شد. میزان غلظت سولفیدهیدروژن تولید شده در این شبکه به طور مستقیم از شبکه فاضلاب شهری با استفاده از دستگاه پرتاپل غلظت سولفیدهیدروژن سنج باشان MICRO III مدل G203s ساخت کشور فرانسه با دامنه تغییرات ۱-۵۰۰ میلیون با دقت ۱ قسمت در میلیون و با درجه حرارت کاری ۰ تا ۲۰ درجه سلسیوس تعیین شد.

نمونه‌برداری بهمنظور تعیین غلظت سولفیدهیدروژن و ظرفیت اکسیداسیون- احیا، ۲ بار در روز در ساعتهای ۹ صبح (حداکثر جریان) و ۳ بعد از ظهر (حداقل جریان) انجام شد و در کل، حدود ۸۰ نمونه از شبکه جمع آوری فاضلاب شهری برای هر کدام از پارامترهای غلظت سولفیدهیدروژن و ظرفیت اکسیداسیون- احیا گرفته شد.

با توجه به اینکه در نمونه‌برداری از شبکه جمع آوری فاضلاب شهری به دلیل عدم دسترسی به دریچه بعضی منهول‌ها و عدم باز شدن دریچه بعضی منهول‌ها به علت زنگ زدگی، نمونه‌برداری به صورت پیوسته انجام نشد، در نتیجه ارائه نقشه شبکه جمع آوری فاضلاب شهری امکان پذیر نبود زیرا نمونه‌برداری از مناطق مختلفی انجام شد. همچنین هدف از این تحقیق، بررسی پتانسیل

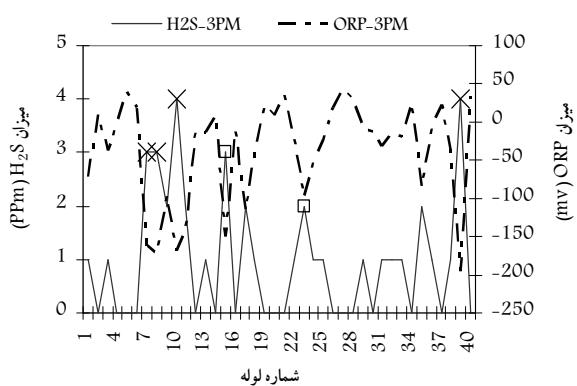
<sup>۱</sup> CCTV

میلیون و در ساعت ۳ بعد از ظهر برابر ۱ قسمت در میلیون و در کل ۰/۹۱ قسمت در میلیون بود که این نیز نشان دهنده پتانسیل خوردگی بالای فاضلاب در این شبکه هاست. حداقل میزان غلظت سولفید هیدروژن اندازه گیری شده در این شبکه جمع آوری برابر ۴ قسمت در میلیون بود که در خط لوله های ۳۹ و ۱۰ اندازه گیری شد. این خط لوله ها دارای کمترین میزان ظرفیت اکسیداسیون - احیا بودند و این نشان دهنده حاکم بودن شرایط بی هوازی در شبکه جمع آوری فاضلاب در این خط لوله ها و مهیا بودن شرایط برای تولید گاز سولفید هیدروژن و تبدیل آن به اسید سولفوریک است (شکل ۲ و ۳).



( $\times$ : محل های دارای خوردگی شدید که در بازارسی با سیستم تلویزیون مدار بسته مشاهده شده است)  
( $\square$ : محل های دارای خوردگی متوسط که در بازارسی با سیستم تلویزیون مدار بسته مشاهده شده است)

شکل ۲- میزان غلظت سولفید هیدروژن تولیدی و ظرفیت اکسیداسیون - احیای اندازه گیری شده فاضلاب در ساعت ۹ صبح در شبکه جمع آوری فاضلاب شهری

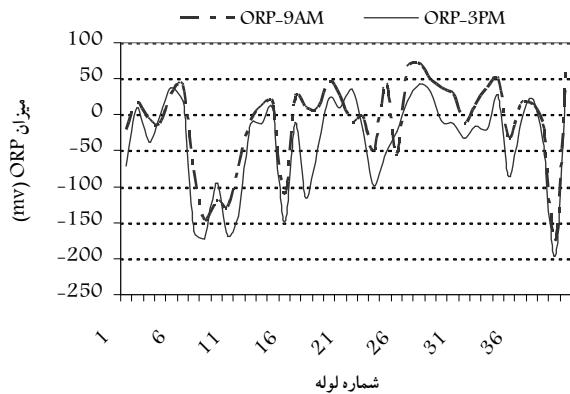


( $\times$ : محل های دارای خوردگی شدید که در بازارسی با سیستم تلویزیون مدار بسته مشاهده شده است)  
( $\square$ : محل های دارای خوردگی متوسط که در بازارسی با سیستم تلویزیون مدار بسته مشاهده شده است)

شکل ۳- میزان غلظت سولفید هیدروژن تولیدی و ظرفیت اکسیداسیون - احیای اندازه گیری شده فاضلاب در ساعت ۳ بعد از ظهر در شبکه جمع آوری فاضلاب شهری

همچنین میانگین کل غلظت سولفید هیدروژن تولیدی برابر ۰/۹۱ قسمت در میلیون با انحراف معیار ۰/۰۴ و میانگین کل ظرفیت اکسیداسیون - احیای اندازه گیری شده ۲۲/۸۶ - میلی ولت با انحراف معیار ۶۴/۹۶ بود. در ظرفیت اکسیداسیون - احیای کمتر از ۱۰۰ - میلی ولت شرایط بی هوازی و در ظرفیت اکسیداسیون - احیای بین ۱۰۰ - تا ۰ میلی ولت، شرایط آنوكسیک در فاضلاب حاکم است [۱۷].

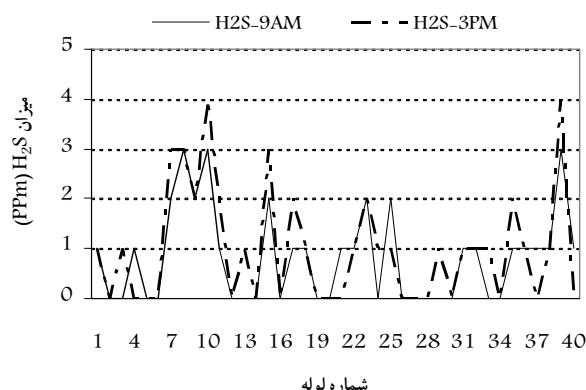
براساس جدول ۱، میانگین ظرفیت اکسیداسیون - احیا در ساعت ۹ صبح که حداقل میزان جریان در شبکه جمع آوری فاضلاب وجود داشت، حدود ۸/۴۲ - میلی ولت و در ساعت ۳ بعد از ظهر که کمترین میزان جریان در شبکه جمع آوری فاضلاب وجود داشت، حدود ۳۷/۳ - میلی ولت و در کل، میانگین ظرفیت اکسیداسیون - احیا برابر ۲۲/۸۶ - میلی ولت بود که شرایط آنوكسیک در فاضلاب رو را نشان می دهد و در این حالت شرایط تا حدودی برای تولید سولفید هیدروژن فراهم است. همچنین بر اساس شکل ۱ در مناطقی از شبکه، میزان ظرفیت اکسیداسیون - احیا کمتر از ۱۰۰ - میلی ولت بود که نشان دهنده حاکم بودن شرایط بی هوازی در این خط لوله هاست. بر اساس شکلهای ۲ و ۳ میزان غلظت سولفید هیدروژن تولیدی در این خط لوله ها که ظرفیت اکسیداسیون - احیا کمتر از ۱۰۰ - میلی ولت است بالا بوده است. این می تواند نشان دهنده پتانسیل خوردگی قوی در این خط لوله ها باشد. با بازارسی بصری به وسیله سیستم تلویزیون مدار بسته نیز این موضوع به خوبی مشخص شد که نمونه هایی از تصاویر خوردگی در این خط لوله ها در شکل ۱ آورده شده است.



شکل ۱- میزان ظرفیت اکسیداسیون - احیای اندازه گیری شده فاضلاب در ساعت ۹ صبح و ۳ بعد از ظهر در شبکه جمع آوری فاضلاب شهری همچنین در میزان های غلظت سولفید هیدروژن بیش از ۰/۰۵ قسمت در میلیون، پتانسیل خوردگی شبکه بسیار بالا است [۱۵، ۱۶]. بر اساس جدول ۱، میانگین غلظت سولفید هیدروژن تولیدی در شبکه فاضلاب شهری در ساعت ۹ صبح برابر ۰/۸۳ قسمت در



شکل ۴- نمونه از خوردگی های موجود در شبکه جمع آوری فاضلاب شهری که توسط سیستم تلویزیون مدار بسته در حین بررسی بصری شبکه گرفته شده است



شکل ۵- میزان غلظت سولفید هیدروژن تولیدی در ساعت ۹ صبح و ۳ بعد از ظهر در شبکه جمع آوری فاضلاب شهری

بر اساس نتایج به دست آمده به خوبی مشخص است که در مکان هایی که میزان تولید گاز سولفید هیدروژن بالا است، کمترین مقدار ظرفیت اکسیداسیون- احیا فاضلاب وجود دارد (شکل ۲ و ۳). با بازرسی بصری این مکان ها توسط سیستم تلویزیون مدار بسته، خوردگی قابل ملاحظه ای مشاهده شد که این امر، ارتباط خوردگی با میزان غلظت سولفید هیدروژن تولیدی و ظرفیت اکسیداسیون- احیا را به خوبی نشان می دهد (شکل ۴). همچنین نتایج تجزیه و تحلیل آماری با استفاده از آزمون رگرسیون خطی بیانگر آن است که بین غلظت سولفید هیدروژن تولیدی در شبکه فاضلاب و ظرفیت اکسیداسیون- احیا فاضلاب، رابطه معنی داری با  $P$ -value کوچک تر از  $0.001$  وجود دارد (جدول ۲).

با بازرسی بصری مناطقی که حداقل میزان تولید غلظت سولفید هیدروژن (۴ قسمت در میلیون) و حداقل میزان ظرفیت اکسیداسیون- احیا (۱۹۶- میلی ولت) را داشتند مشخص شد که در این مناطق، فاضلاب تعمیرگاهها و صنایع کوچک داخل شهر به شبکه جمع آوری فاضلاب این نقاط وارد می شود (شکل ۲ و ۳). همچنین عدم طراحی مناسب شبیب نیز دلیل دیگری بود که در این منطقه و اکثر مناطق باعث راکد ماندن فاضلاب و توسعه شرایط بی هوایی و در نتیجه تولید بیشتر گاز سولفید هیدروژن شده بود و با بازرسی بصری توسط سیستم تلویزیون مدار بسته نیز خوردگی شدید شبکه فاضلاب این مناطق رویت شد (شکل ۱).

نتایج به دست آمده نشان داد که میانگین تولید غلظت گاز سولفید هیدروژن در این شبکه جمع آوری در ساعت ۹ صبح کمتر از ساعت ۳ بعد از ظهر بود. علت این امر، سرعت پایین فاضلاب در ساعت ۳ بعد از ظهر به دلیل وجود حداقل جریان است که سبب رسوب مواد معلق و بالطبع آن موجب به تأخیر انداختن رسیدن فاضلاب به تصفیه خانه می شود و این امر باعث توسعه شرایط بی هوایی و تولید گاز سولفید هیدروژن می گردد (جدول ۱ و شکل ۵). همچنین میزان ظرفیت اکسیداسیون- احیای اندازه گیری شده در ساعت ۹ صبح بیشتر از ساعت ۳ بعد از ظهر بود (جدول ۱ و شکل ۱). دلیل این امر نیز می تواند به علت قوی بودن فاضلاب باشد زیرا در ساعت ۹ صبح، حداقل جریان در شبکه فاضلاب وجود دارد و جریان زیاد باعث رقیق شدن فاضلاب شده و در نتیجه باعث افزایش ظرفیت اکسیداسیون- احیای فاضلاب می شود.

کلرادو و ولرتسون و همکاران<sup>۵</sup> در دانمارک در سال ۲۰۰۷ مطابقت دارد [۱۳، ۱۸، ۲۰].

#### ۴- نتیجه‌گیری

با توجه به میزان تولید گاز سولفیدهیدروژن در شبکه فاضلاب رو شهری و میزان ظرفیت اکسیداسیون-احیای فاضلاب در این شبکه و همچنین بازرسی بصری با سیستم تلویزیون مدار بسته، پتانسیل خوردنگی فاضلاب در این شبکه نسبتاً بالا ارزیابی شد.

#### ۵- قدردانی

این تحقیق در قالب طرح تحقیقاتی مصوب آب و فاضلاب کشور انجام شد که به این وسیله از خدمات شرکت مهندسی آب و فاضلاب کشور از جمله جناب آقای مهندس قانع و مهندس فائزی و همچنین از جناب آقای مهندس بامداد و هابی مقدم تشکر و قدردانی می‌گردد.

<sup>۵</sup> Vollertsen et al.

جدول ۲- نتایج رابطه بین غلظت گاز سولفیدهیدروژن تولیدی در شبکه فاضلاب و ظرفیت اکسیداسیون-احیای فاضلاب با استفاده از آزمون رگرسیون

مدل	مجموع مربعات	میانگین مرعی	درجه آزادی	F	P- value
رگرسیون	۵۰/۹۷۷	۵۰/۹۷۷	۱	۳۲۸/۴۳۵	.۰۰۰
باقیمانده	۱۰/۲۴۴	۰/۱۵۵	۶۶		
جمع	۶۱/۲۲۱	۶۷			

یافته‌های به دست آمده در این بررسی با یافته‌های دلگادو و همکاران<sup>۱</sup> در سال ۱۹۹۹ در شهر تنریف اسپانیا، یافته‌های الک وینک و همکاران<sup>۲</sup> در سال ۲۰۰۲، یافته‌های آساد عبدالسمه و همکاران<sup>۳</sup> در سال ۲۰۰۸، گوادلوب<sup>۴</sup> و همکاران در سال ۲۰۰۷ در

<sup>1</sup> Delgado et al.

<sup>2</sup> Elke vincke et al.

<sup>3</sup> Assaad abdelmehed et al.

<sup>4</sup> Guadalupe et al.

#### ۶- مراجع

- 1- Dindarloo, k., and Naddafi, k. (2003). "Prevention of biological corrosion of sewer concrete pipes with oxidizing compounds." *J. Medical of Hormozghan*, 7(4), 211-215.
- 2- Kaempfer, W., and Berndt, M. (1998). "Polymer modified mortar with high resistance to acid and to corrosion by biogenous sulfuric acid." *Proc. of the IXth ICPIC Congress*, Bologna, Italy, 681-687.
- 3- Vincke, E., Wanseele, E.V., Monteny, J., Beeldens, A., Belie, N. D., Taerwe, L., Van Gemert, D., and Verstraete, W. (2002). "Influence of polymer addition on biogenic sulfuric acid attack of concrete." *International Biodeterioration and Biodegradation*, 49(4), 283-292.
- 4- Padival, N. A., Weiss, J. S., and Arnold, R.G. (1995). "Control of Thiobacillus by means of microbial competition: Implications for corrosion of concrete sewers." *Water Environment Research*, 67(2), 201-205.
- 5- Schmidt, M., Hormann, K., Hofmann, F. J., and Wagner, E. (1997). "Beton mit erhöhtem Widerstand gegen Säure und Biogene Schwefelsäurekorrosion." *Concrete Precasting Plant Technol.*, 4, 64-70.
- 6- Tazawa, E. I., Morinaga, T., and Kawai, K. (1996). "The deterioration of concrete in sewerworks caused by metabolites of aerobic microorganisms, and preventive measures." *L'Industria Italiana del Cemento*, 11, 792-780.
- 7- Asbjørn, H. N., Jes, V., Henriette, S. J., Tove, W. A., and Thorkild, H. J. (2008). "Influence of pipe material and surfaces on sulfide related odor and corrosion in sewers." *Water Research*, 42, 4206-4214.
- 8- Zhang, L., DeSchryver, P., DeGusseme, B., DeMuynck, W., Boon, N., and Verstraete, W. (2008). "Chemical and biological technologies for hydrogen sulfide emission control in sewer systems: A review." *Water Research*, 42(1-2), 1-12.
- 9- Bitton, G. (2005). *Wastewater microbiology*, 3<sup>rd</sup> Ed., McGraw-Hill, New York.
- 10- Kyeoung, S., and Tadahiro, M. (1995). "A newly isolated fungus participates in the corrosion of concrete sewer pipes." *Water Sci. Technol.*, 31(7), 263-271.

- 11- Delgado, S., Alvarez, M., Rodriguez-gomez, L. E., and Aguiar, E. (1999). "H<sub>2</sub>S concentration generation in a reclaimed urban wastewater pipe, Case study: Tenerife (Spain)." *Water Research*, 33( 2) , 539-547.
- 12- Yongsiri, C., Vollertsen, J., and Hvítved-Jacobsen, T. (2005). "Influence of wastewater constituents on hydrogen sulfide emission in sewer networks." *J. of Environmental Engineering*, 131(12), 1676-1683.
- 13- Elke, V., and Steven, V., Joke, M., and Willy, V.(1999). "A new test procedure for biogenic sulfuric acid corrosion of concrete." *Biodegradation*, 10, 421-428.
- 14- Hvítved- Jacobsen, T. (2008). "Corrosion of concrete sewers-the kinetics of hydrogen sulfide oxidation." *Science of the Total Environment*, 394 (1), 162-170.
- 15- NDEQ. (1997). *Technical basis for a total reduced sulfur, Ambient air standard*, Nebraska Department of Environmental Quality, Air Quality Section.
- 16- Mcgavran, p. (2001). *Literature review of the health effects associated with the inhalation of hydrogen sulfide*, IDEQ, Boise, Idaho.
- 17- Boon, A. G. (1995). "Septicity in sewers: Causes, consequences and containment." *Water Sci. Technol.*, 31(7), 237-253.
- 18- Abdehmseeh, V. A., Jofriet, J., and Hayward, G. (2008). "Sulphate and sulphide corrosion in livestock buildings, Part I: Concrete deterioration." *Biosystems Engineering*, 99( 3), 372-381.
- 19- Ma.Guadalupe, D., Gutierrez, P., Angela, B., Serguei, O., John, P., and Joann, S. (2009). "Simple scanner-based image analysis for corrosion testing: Concrete application." *J. of Materials Processing Technology*, 209( 1), 51-57.
- 20- Jes, V., Asbjørn, H. N., Henriette, S. J., Tove, W. A., and Thorkild, H. J. (2008). "Corrosion of concrete sewers-The kinetics of hydrogen sulfide oxidation." *Science of the total Environment*, 394( 1) , 162-170.