

\*

۱-کارشناس ارشد عمران آب- دانشگاه صنعتی امیر کبیر

۲-استادیار پژوهشگاه علوم محیطی، دانشگاه شهید بهشتی

۳-استادیار گروه عمران- محیط زیست دانشگاه صنعتی امیر کبیر

تاریخ دریافت: ۸۵/۱۲/۸ تاریخ پذیرش: ۸۶/۶/۲

هنگام مدل سازی ثوابت و ضرایب زیادی وجود دارد که بر نتایج خروجی تأثیر زیادی می‌گذارند. در بسیاری از مواقع ممکن است این ضرایب و ثوابت با مقادیر واقعی خود در محیط اختلاف داشته باشند و لی به هنگام مدل سازی به دلیل تعدیل سایر مقادیر در مدل، خروجی مدل با شرایط مزی انتباطی ظاهری داشته باشد. تحلیل عدم قطعیت ابزاری برای ارزیابی میزان تأثیرگذاری عدم قطعیت عوامل مختلف بر خروجی مدل است و می‌تواند دید کافی از لزوم جمع‌آوری داده‌های بیشتر برای بهبود تخمین برخی بارها، شرایط اولیه، یا نرخ‌های زوال و غیره فراهم آورد. در این مقاله تأثیر عدم قطعیت ضریب زوال اکسیژن خواهی بیوشیمیابی کربنی بر غلظت اکسیژن محلول در رودخانه زرچوب گیلان با استفاده از مدل QUAL2E بررسی می‌شود. نمونه برداری پارامترهای کیفیت آب و دبی، عمق و سطح مقطع استنگاه‌ها در سال ۱۳۸۴ در ماههای مرداد، شهریور برای کالیبراسیون و مهر برای صحت سنجی مدل در شش استنگاه انجام شد. داده‌های هواشناسی از نزدیکترین استنگاه هواشناسی در رشت دریافت شدند. اثر جلیک، اکسیژن خواهی رسوب و اکسیژن خواهی نیتروژنی به صورت بخشی از سایر ضرایب مربوط به اکسیژن محلول در نظر گرفته شدند و ضرایب زوال و هوایگری با کالیبراسیون مدل به دست آمدند. تحلیل حساسیت به روش تک‌عاملی انجام شد. میزان حساسیت این ضریب به متغیر کیفی اکسیژن محلول در پایین دست در ماه شهریور به صورت خطی برابر با  $-0.6/6$  و در ماه مرداد در استنگاه پنجم تا زمانی که مقدار اکسیژن محلول به صفر برسد  $6$  به دست آمد. دلیل زیاد بودن حساسیت آن کم شدن ناگهانی مقدار اکسیژن محلول از استنگاه چهارم به پنجم و پایین بودن آن در این استنگاه می‌باشد. این موضوع مبنی آن است که صرف وقت و هزینه بیشتر برای اندازه‌گیری، یا تخمین دقیق تر ضریب زوال لازم است.

مدل QUAL2E، رودخانه زرچوب، آنالیز عدم قطعیت، ضریب زوال، اکسیژن محلول

گیری و تغییرات ثوابت و ضرایب در شرایط واقعی معمولاً به هنگام مدل سازی مورد توجه قرار نمی‌گیرند. پس از آن که Streeter و Phelps در سال ۱۹۲۵ فرمول معروف خود را برای پیش‌بینی میزان اکسیژن محلول در رودخانه‌ها ارائه کردند، مدل‌های مختلفی برای شبیه سازی کیفیت آب رودخانه‌ها به وجود آمدند و تکامل یافتدند. هم‌زمان با تکامل مدل‌ها بحث ثوابت و ضرایب مدل سازی و تأثیر عدم قطعیت آنها بر نتایج مدل سازی و تصمیم‌گیری‌های مدیریتی مورد توجه محققان و سازمان‌های مربوط قرار گرفت. تحلیل عدم قطعیت ابزاری است که کمک می‌کند تا کاربران مدل بتوانند میزان تأثیرگذاری عدم قطعیت عوامل مختلف را بر خروجی مدل بررسی کنند. همچنین تحلیل عدم قطعیت می‌تواند دید کافی از لزوم جمع‌آوری داده‌های بیشتر برای بهبود

هنگام مدل سازی ثوابت و ضرایب زیادی وجود دارد که بر نتایج خروجی تأثیر زیادی می‌گذارند. عدم قطعیت موجود در ثوابت و ضرایب مورد استفاده در مدل‌های شبیه سازی کیفیت آب می‌تواند میزان اطمینان به نتایج شبیه سازی را تحت تأثیر قرار دهد. در بسیاری از موارد، ضرایب و ثوابت با استفاده از روابط تجربی، یا نیمه تجربی و داده‌های کتابخانه‌ای، یا به هنگام کالیبراسیون مدل به دست می‌آیند، در بسیاری از مواقع ممکن است این ضرایب و ثوابت با مقادیر واقعی خود در محیط اختلاف داشته باشند، ولی به هنگام مدل سازی به دلیل تعدیل سایر مقادیر در مدل، باید خروجی مدل با شرایط مزی انتباطی ظاهری داشته باشد. همچنین خطاهای اندازه

$q_e$ : دبی فاضلاب تخلیه شده؛  
 $c_e$ : غلظت فاضلاب تخلیه شده  
 $w = q_e c_e$ : بار آلاینده ورودی  
 $q$ : دبی در پایین دست محل اختلاط و  
 $c$ : غلظت در پایین دست محل اختلاط است.  
 همچنین رابطه تعادل جرمی فوق در محل ورود جریان های فرعی به رودخانه و محل تخلیه بارهای آلودگی مورد استفاده قرار می گیرد.  
 معادله دیفرانسیل یک بعدی پخش و انتقال در رودخانه ای که سطح مقطع، دبی جریان و ضریب پخش ثابتی دارد و ورود و خروج آلودگی وجود ندارد، به صورت زیر است:

$$\frac{\partial c}{\partial t} = -U \frac{\partial c}{\partial x} + E_x \frac{\partial^2 c}{\partial x^2} - kc \quad (4)$$

که در آن:

$c$ : غلظت آلاینده؛  
 $U$ : سرعت متوسط رودخانه؛  
 $E_x$ : ضریب پخش طولی و  
 $k$ : ثابت واکنش است.

باید توجه داشت که عبارت واکنشی  $kc$  می تواند نشان دهنده هواگیری، مصرف اکسیژن کربنی، مصرف اکسیژن نیتروژن، یا هر واکنش درجه اول دیگری باشد.

معادله اساسی تغییر غلظت اکسیژن محلول در مدل QUAL2E عبارت است از:

$$\frac{\partial DO}{\partial t} = \frac{\partial (A_x E \frac{\partial DO}{\partial x})}{A_x \partial x} - \frac{\partial (A_x UDO)}{A_x \partial x} + \frac{S_{DO}}{A_x \Delta x} + K_a (DO_{SAT} - DO) + (\alpha_3 \mu_A - \alpha_4 \rho_A) A + \dots \quad (5)$$

$$- K_d BOD - \frac{K_4}{d} - \alpha_5 \beta_1 NH_3 - \alpha_6 \beta_2 NO_2$$

که در آن:

$E$ : ضریب پخش طولی؛

$K_a$ : ضریب زوال خواست اکسیژن بیوشیمیایی کربناتی؛

$\mu_A$ : ضریب هواگیری؛

$A$ : غلظت توده جلیکی؛

$t$ : زمان؛

$\rho_A$ : ضریب رشد جلیک؛

$\beta_1$ : ضریب تنفس جلبک که تابعی از دما می باشد؛

$\beta_2$ : ضریب اکسیداسیون نیتروژن آمونیاکی؛

$\beta_3$ : ضریب هیدرولیز نیتروژن آمونیاکی؛

تخمین برخی بارهای، شرایط اولیه، یا نرخ های زوال و غیره فراهم آورد. Saleemi و Lohani با برنامه ریزی تصادفی، طبیعت تصادفی جریان رودخانه، و فاضلاب ورودی، نرخ هواگیری و زوال اکسیژن را مورد توجه قرار دادند (Lohani & Saleemi, 1982). Chadderton و همکاران اثر نسبی عدم قطعیت ضریب هواگیری و زوال را با استفاده از مدل یک بعدی تعادل جرم اکسیژن تعیین کردند (Chadderton et al., 1982). Jaffe و Parker با استفاده از تحلیل خطای مرتبه اول اثر عدم قطعیت ضریب زوال (با مطالعه میدانی) را روی معادله اکسیژن خواهی کربنی بررسی کردند (Jaffe & Parker, 1984). Roberts و Warwick با استفاده از روش منتهی کارلو اثر عدم قطعیت مشخصه های ورودی در مدل های مدیریت کیفیت آب سیستم های رودخانه ای را مطالعه کردند (Roberts & Warwick, 1992). Murrell با استفاده از مدل MIKE11 میزان اکسیژن محلول را برای سناریوهای مختلف در رودخانه سو و اون محاسبه کرد و دریافت ضرایب مدل کیفیت آب از جمله زوال در طول ماههای مختلف، با توجه به تغییر شرایط محیطی، متفاوت است (Murrell, 2000). Karl با شبیه سازی میزان اکسیژن محلول و خواست اکسیژن بیوشیمیایی رودخانه سال در آلمان و با استفاده از WASP5 و تحلیل حساسیت دریافت که هر چه مدل از نظر مشخصه ها و متغیرها پیچیده تر شود اختلاف بین نتایج مدل و اندازه گیری کاهش می یابد (Karl, 2006).

این مقاله نتایج تحلیل عدم قطعیت ضریب زوال و تأثیر آن بر میزان اکسیژن محلول در رودخانه زر جوب واقع در استان گیلان را با استفاده از مدل QUAL2E ارائه می کند.

هدف از شبیه سازی کیفی رودخانه ها، تعیین غلظت متغیرهای کیفی مختلف در پایین دست نقاط تخلیه آلاینده به رودخانه است. در محل تخلیه آلاینده به رودخانه، با فرض اختلاط کامل، غلظت متغیرهای کیفی به صورت زیر برآورد می شوند(کارآموز و کراچیان، ۱۳۸۲):

$$q_u c_u + q_e c_e = qc \quad (1)$$

$$q_u c_u + w = qc \quad (2)$$

$$q = q_u + q_e \quad (3)$$

که در آن:

$q_u$ : دبی در بالا دست محل تخلیه آلاینده به رودخانه،

$c_u$ : غلظت در بالا دست؛

و حد پایین کاربرد این رابطه حدود  $10 \text{ cfs}$  است و کمتر از این دبی اکسیژن خواهی به حدود  $5/3$  تا  $5/2$  روز کاهش می‌یابد.

در این تحقیق برای شبیه سازی کیفیت آب رودخانه زرچوب و اعمال عدم قطعیت ضریب زوال از مدل QUAL2E که توسط سازمان حفاظت محیط زیست ایالات متحده پشتیبانی می‌شود، استفاده شد. این مدل توانایی شبیه سازی تا پانزده متغیر کیفیت آب در رودخانه را با امکان تعریف منابع نقطه‌ای، غیر نقطه‌ای، برداشت‌ها، جریان‌های فرعی ورودی و خروجی متعدد دارد و از روش تفاضل محدود برای حل معادلات جابه‌جایی و پخش استفاده می‌کند. این مدل توانایی شبیه سازی حالت پایدار، یا شبیه دینامیک را دارد و ابزاری مناسب برای برنامه ریزی کیفیت آب در سیستم‌های رودخانه‌ای است (Brown & Barnwell, 1987). موقعیت ایستگاهها بر روی رودخانه و منابع آلینده بر اساس دستورالعمل‌های نمونه‌برداری رودخانه برای تعیین بارآلودگی سازمان حفاظت محیط‌زیست آمریکا انتخاب شدند (EPA, 1986). نمونه برداری در سه نوبت در ماههای مرداد، شهریور و مهر سال ۱۳۸۴ انجام و مطابق دستورالعمل‌های کتاب روش‌های استاندارد برای آزمایش های آب و فاضلاب توسط اداره کل محیط زیست گیلان آغاز شدند. علاوه بر این همزمان با نمونه برداری مشخصه‌های کیفیت آب، دبی، عمق و سطح مقطع آب در ایستگاههای نمونه برداری تعیین شدند. به منظور توصیف وضعیت هیدرولیکی برای مدل، رودخانه به صورت کانالی با مقطع ذوزنقه تعریف و مشخصات هیدرولیکی مورد نیاز مدل شامل دبی، شبیب، ضریب مانینگ، شبیب طرفین و عرض کف کانال ذوزنقه‌ای تعیین شدند. ابعاد ذوزنقه با توجه به هندسه مقاطع موجود (شکل‌های شماره ۱ تا ۶) و مقادیر شبیب در هر بازه با توجه به اطلاعات توبوگرافی رودخانه و ضرایب مانینگ به هنگام کالیبراسیون مدل هیدرولیکی به دست آمدند.

جدول شماره (۱) مشخصات هیدرولیکی رودخانه زرچوب را نشان می‌دهد. داده‌های هواشناسی در روز نمونه برداری نیز از نزدیک‌ترین ایستگاه هواشناسی واقع در رشت دریافت شدند. داده‌های ماههای مرداد و شهریور برای کالیبراسیون و مهرماه برای اعتبارسنجی مدل استفاده شدند.

جدول شماره (۲)، (۳) و (۴) داده‌های کیفیت آب را نشان می‌دهند (ترایان، ۱۳۸۳، ۱۳۸۴، ۱۳۸۵). کالیبراسیون بخشی از فرایند تعیین ضرایب مدل نیز است. با توجه به داده‌های موجود برای

$a_3$ : نسبت اکسیژن تولیدی فتوستتر جلبکی به جرم جلبک؛

$a_4$ : نسبت اکسیژن مصرفی جلبک به جرم جلبک؛

$a_5$ : نسبت اکسیژن مصرفی در فرآیند نیتریفیکاسیون به جرم آمونیاک؛

$a_6$ : نسبت اکسیژن مصرفی در فرآیند اکسیداسیون نیتریت به جرم نیتریت؛

$K_4$ : میزان اکسیژن مورد نیاز رسوب‌ها و  $K_5$ : میزان ورودی یا خروجی از سیستم است.

اکسیژن خواهی بیوشیمیایی (BOD) عبارت است از مصرف اکسیژن محلول توسط میکروب‌های آبی برای سوخت و ساز مواد آلی، اکسیداسیون نیتروژن احیا شده و اکسیداسیون اجزای معدنی احیا شده مانند آهن دو ظرفیتی. غلظت مواد معدنی احیا شده در نهرهای آلوده نا معقول است، بنابراین BOD را به طور معمول به دو جزء تقسیم می‌کنند، جزئی که بهوسیله مواد کربن دار مصرف می‌شود (CBOD) و جزئی که بهوسیله مواد نیتروژن دار مصرف می‌شود (NBOD). (ترایان و هاشمی، ۱۳۸۱) که در این مقاله فقط اکسیژن خواهی کربنی مورد بررسی قرار گرفته است.

نرخ اکسیژن خواهی مواد کربنی به دو روش تعیین می‌شود. بیشتر پژوهشگران اندازه گیری  $K_d$  را بر اساس نتایج میدانی، یا مطالعات آزمایشگاهی که اکسیژن محلول، یا CBOD نهایی را پایش می‌کنند، انجام می‌دهند. در مدل سازی رودخانه اخیراً روش های قدیمی (بر اساس مقدار گذاری  $K_d$  به صورت تابعی از مشخصه‌های هیدرولیکی است) کاربرد بسیار زیادی دارد. روابط متنوعی برای برآورد ضریب زوال توسط محققان مختلف ارائه شده، رابطه ۶ که توسط Wright و McDonnell (Wright & McDonnell, 1979) که در اساس داده‌های ۳۶ قطعه رودخانه در ایالات متحده امریکا پیشنهاد شد کاربرد بیشتری دارد:

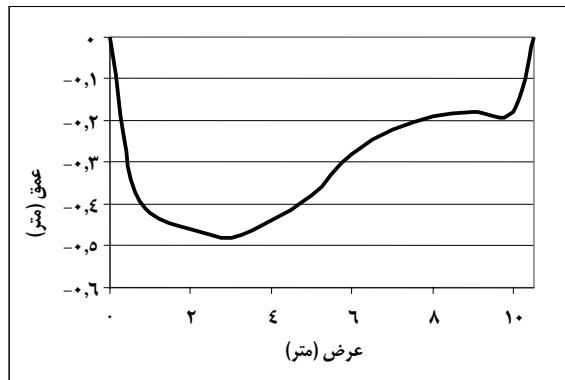
$$K_d = 10.3 Q^{-0.49} \quad (6)$$

که در آن:

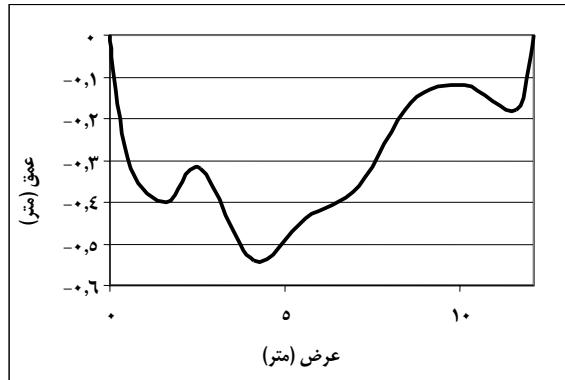
$$(Q = \text{دبی}) \text{ ft}^3/\text{sec}$$

آنها دریافتند در دبی بیش از  $K_d = 800 \text{ cfs}$  تابع دبی نیست. به بیان دیگر، برای رودخانه‌های بزرگتر و عمیق‌تر (بیش از  $10 \text{ ft}$ ) خصوصیات بستر رودخانه عامل کم اهمیت‌تری شده و با توجه به میزان تصفیه فاضلاب، مقادیر  $K_d$  به صورت زیر خواهد بود.

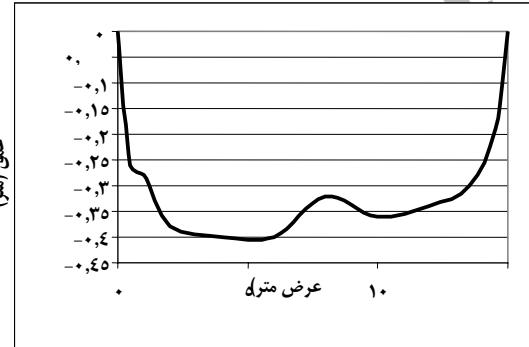
تصفیه اولیه: $0.4 \text{ day}^{-1}$	تصفیه میانی: $0.3 \text{ day}^{-1}$
تصفیه پیشرفته: $0.2 \text{ day}^{-1}$	تصفیه ثانویه: $0.1 \text{ day}^{-1}$



: ( )

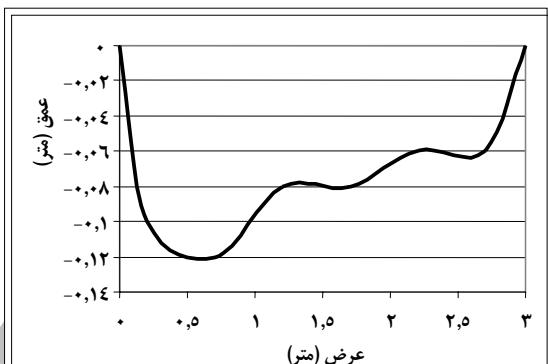


: ( )

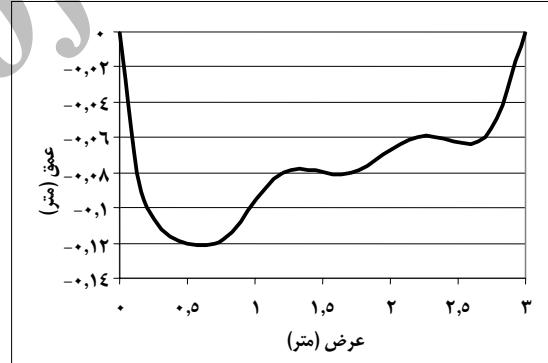


: ( )

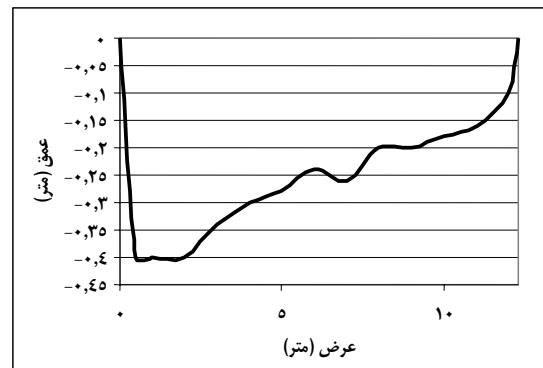
کالیبراسیون مدل اکسیژن محلول اثر جلبک، اکسیژن خواهی رسوب و اکسیژن خواهی نیتروژنی به صورت کلی و در سایر ضرایب مربوط به اکسیژن محلول، نظیر  $K_a$  و  $K_d$  در نظر گرفته شد. ضرایب زوال و هواگیری با کالیبراسیون مدل به دست آمدند



: ( )



: ( )



: ( )

کالیبراسیون مدل، نخستین مرحله در آزمون و سازگار کردن مدل با مجموعه ای از داده های میدانی است. اکثر ضرایب و ثوابت در مدل سازی کیفیت آب رودخانه وابسته به دما هستند. در شرایط جریان زیاد، ممکن است برخی ضرایب سینتیکی چندان اهمیت نداشته باشند، بنابراین مدل تا پیش از فرا رسیدن شرایط جریان کم که ضرایب سینتیکی اهمیت بیشتری می یابند، بدقت کالیبره نمی شود.

:( )

(m/m)		(m/m)	(m/m)	(m)	
-/000377	-/0305	-/06	-/448	-/91	1
-/000549	-/0258	-/055	-/579	-/47	2
-/000804	-/018	-/42	-/666	-/39	3
-/00068	-/02	-/068	-/41	-/18	4
-/00074	-/0228	-/126	-/238	-/33	5

:( )

	-							
26	26	27	27	27	27	°C	دماي خشك	1
26/6	26/5	26/9	27/9	28	28/8	°C	دماي آب	2
1/6	-/9	3/5	5/314	9/176	5/48	mg/l	DO	3
22	26	21	15	14	11	mg/l	BOD <sub>5</sub>	4

:( )

	-							
24	24	24	25	25	25	°C	دماي خشك	1
23	23	24	25	25	24	°C	دماي آب	2
3/2	3/86	6/1	5/83	7/89	7/51	mg/l	DO	3
18/7	13/8	8	10	7/6	5	mg/l	BOD <sub>5</sub>	4

:( )

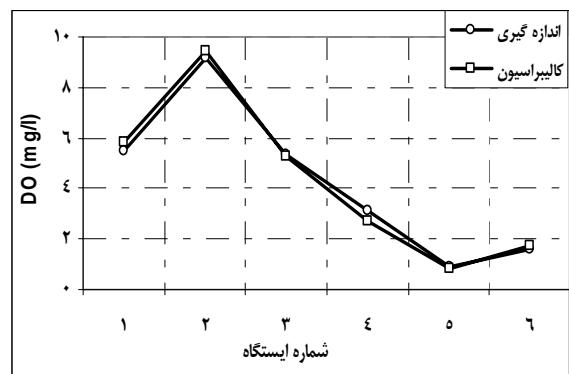
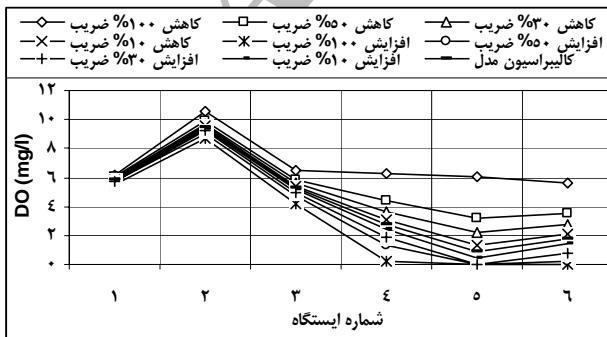
	-							
27	27	27	24	24	24	°C	دماي خشك	1
22	22	22	24	24	24	°C	دماي آب	2
-/5	-	-/3	3/8	7/6	6	mg/l	DO	3
32	33	17	16	15	5	mg/l	BOD <sub>5</sub>	4

سال ۱۳۸۴ در شش ایستگاه بر روی رودخانه کالیبره و با استفاده از داده‌های مهر ماه صحبت‌سنگی شد. شکل های شماره (۷ و ۸) نتایج کالیبراسیون مدل را نشان می دهند.

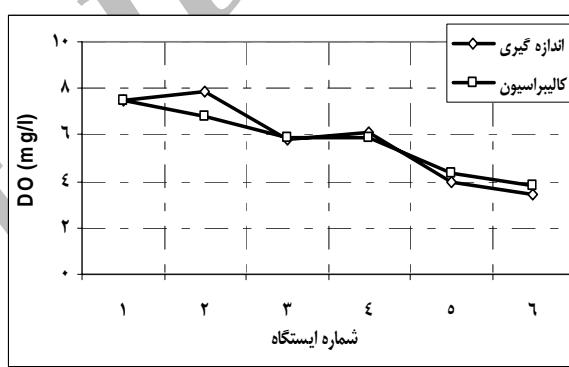
بنابراین معمولاً کالیبراسیون با استفاده از داده‌های فضول کم آبی (تابستان) و اعتبار سنجی با استفاده از داده‌های فضول دیگر انجام می شود. رودخانه زرچوب با استفاده از اطلاعات ماه مرداد و شهریور

ضریب زوال BOD، کربنی تابعی از عوامل هیدرولیکی، هندسه نهر، میزان تلاطم آب، دمای آب، وجود جلیک، نسبت CBOD<sub>5</sub> به CBOD<sub>5</sub> و میزان تصفیه و ... است که نادیده گرفتن هر یک از این عوامل و خطاهای ناشی از اندازه‌گیری، استفاده از روابط تجربی و نیمه‌تجربی (این روابط بر اساس آزمایش بر روی داده‌های رودخانه‌های خاص به دست آمده) و ریاضی و شرایط محیطی می‌توانند موجب شوند که به طور معمول در شبیه سازی کیفیت آب کاربر به جای مقداری مشخص با محدوده‌ای از مقادیر برای ضریب زوال موجب باشد. در نتیجه به هنگام محاسبه ضریب زوال، عدم قطعیت وجود خواهد داشت.

یکی از روش‌های ارزیابی، تأثیر عدم قطعیت بر عملکرد سیستم تغییردادن مقدار مشخصه‌ها، یا متغیرهای دارای عدم قطعیت ( جداگانه، یا باهم ) و آن گاه آزمایش نتایج است. این تحلیل حساسیت ابزاری برای شناسایی مشخصه‌ها یا متغیرهایی است که عملکرد سیستم نسبت به آنها حساسیت ویژه‌ای دارد. در شیوه تک‌عاملی، مدل‌ساز یکی از متغیرهای ورودی (X) را تغییر داده، تأثیر آن را بر متغیر خروجی خاص (y) مشاهده می‌کند. سپس ضریب حساسیت به صورت نسبت درصد تغییر لازم برای درصد تغییر X محاسبه می‌شود. ضریب حساسیت را عموماً می‌توان در تمامی نقاطی که متغیر خروجی پیش‌بینی می‌شود، تخمین زد. سپس این فرایند را می‌توان با چند تغییر متفاوت X و نیز تغییر سایر متغیرهای ورودی تکرار کرد. با ارزیابی تغییر نسبی ضرایب حساسیت مربوط به تغییرات متفاوت مقدار متغیر ورودی، مدل‌ساز می‌توان غیرخطی بودن مدل برای آن متغیر را تعیین کند. در این تحقیق پس از کالیبراسیون مدل، با تغییر ضریب زوال به صورت درصدی افزایش، یا کاهش نسبت به مقدار بدست آمده از کالیبراسیون مدل، عدم قطعیت این ضریب با استفاده از تحلیل حساسیت بررسی شد. شکل‌های شماره ۱۰ و ۱۱ نتایج به دست آمده را نشان می‌دهند.

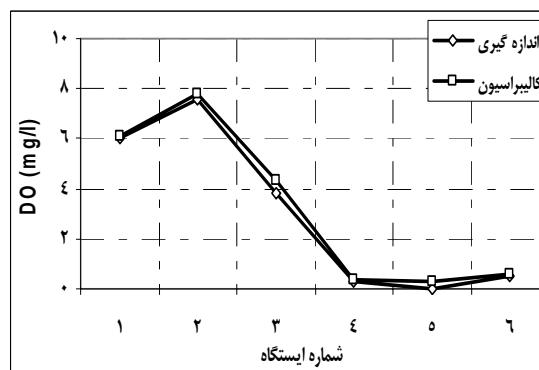


: ( )



: ( )

پس از آنکه در مرحله کالیبراسیون مدل، مجموعه ای از ضرایب که معرف مجموعه ای از شرایط خارجی اند تعیین شدند، مدل برای مجموعه دیگری از شرایط (مهر ماه) اجرا شد. شکل شماره ۹ نتایج اعتبار سنجی مدل را نشان می‌دهد.



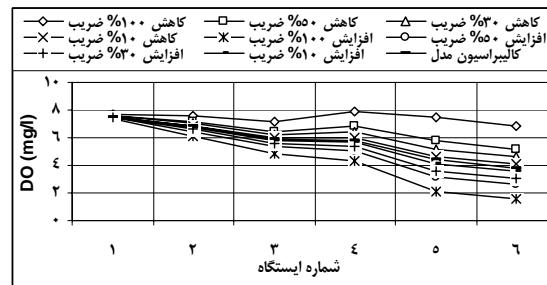
: ( )

( )

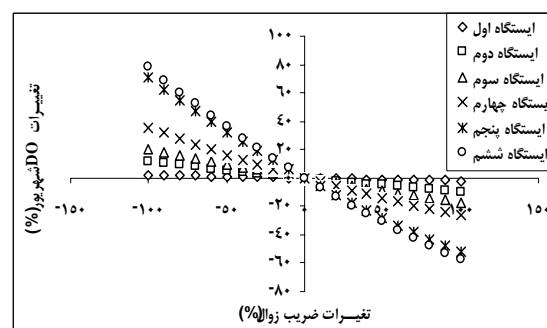
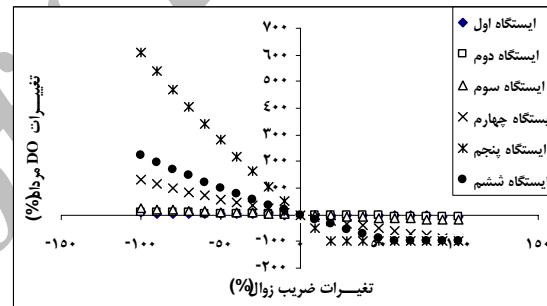
همان طور که در شکل مشخص است میزان حساسیت این ضریب به متغیر کیفی DO در پایین دست در ماه شهریور خطی و برابر  $-0.6$  و در ماه مرداد در ایستگاه پنجم تا هنگامی که مقدار DO به صفر برسد  $-6$  است. دلیل زیاد بودن حساسیت آن کم شدن ناگهانی مقدار DO از ایستگاه چهارم به ایستگاه پنجم و پایین بودن DO در این ایستگاه حدود  $0.9 \text{ mg/l}$  است. به هنگام مدل سازی نرخ زوال به صورت کلی شامل ته نشینی و اکسیداسیون بیولوژیکی در نظر گرفته شد و آثار جلک و اکسیژن خواهی بیوشیمیابی نیتروژنی در نظر گرفته نشد و بالا بودن این ضریب باعث حساسیت بیشتر DO به ضریب زوال شد. همان طور که در شکل ها مشخص است حساسیت ضریب زوال در ماههای گرم سال به دلیل بالا بودن این ضریب در دماهای بالاتر بیشتر است.

با توجه به نتایج حاصل از بررسی تأثیر عدم قطعیت ضریب زوال روی مدل سازی اکسیژن محلول، صرف وقت و هزینه برای به دست آوردن از تخمین های دقیق تر از نرخ ها، با توجه به تأثیری که در تضمیم گیری مدیران برای صدور مجوز تخلیه آلاینده ها خواهد گذاشت، ضروری است. همچنین بررسی عدم قطعیت سایر ضرایب و ثوابت موجود در مدل سازی سایر متغیرهای کیفی و بررسی تأثیر عوامل مؤثر بر روی ضرایب و ثوابت موجود در معادلات متغیرهای کیفی به عنوان تحقیقات آتی پیشنهاد می شود.

انجام این تحقیق بدون کمک آقای دکتر علی ترابیان دانشیار دانشگاه تهران و مجری محترم پروژه مطالعه و تهیه سیستم صدور مجوز تخلیه آلایندهها در حوزه آبریز رودخانه زرگوب برای در اختیار گذاشتن داده های مورد نیاز امکان پذیر نبوده است. بدین وسیله از ایشان تشکر می شود.



شکل های شماره (۱۲ و ۱۳) میزان حساسیت غلط اکسیژن محلول را در رودخانه زرگوب به ضریب زوال نشان می دهند.



تрабیان، علی. ۱۳۸۳. مطالعه و تهیه سیستم صدور مجوز تخلیه آلاینده در حوضه آبریز رودخانه زرگوب گیلان، گزارش مرحله اول، ۱۱۸ صفحه.

تрабیان، علی. ۱۳۸۴. مطالعه و تهیه سیستم صدور مجوز تخلیه آلاینده در حوضه آبریز رودخانه زرگوب گیلان، گزارش تکمیلی مرحله اول، ۱۴۷ صفحه.

ترابیان، ع. ۱۳۸۵. مطالعه و تهیه سیستم صدور مجوز تخلیه آبینده در حوضه آبریز رودخانه زرچوب گیلان، گزارش مرحله دوم، ۱۱۱ صفحه.

جورج ال. ب. و همکاران. ۱۳۸۱. مدل‌سازی کیفی آب‌های سطحی- سیستمیک‌ها ثابت‌ها و نرخ‌ها. ترجمه ترابیان، علی. هاشمی سید حسین. انتشارات دانشگاه تهران، ۵۲۸ صفحه.

کارآموز، م. کراچیان، ر. ۱۳۸۲. برنامه‌ریزی و مدیریت کیفی سیستم‌های منابع آب، انتشارات دانشگاه صنعتی امیرکبیر (پلی‌تکنیک تهران).

Brown, L.C.; Barnwell, O. 1987. "The enhanced stream water quality models, QUAL2E and QUA2E-UNCAS: Documentation and User Manual", EPA.

Chadderton, R. A., ; Miller, A. C. and Donnell, A. J. 1982. Uncertainty analysis of dissolved oxygen model, ASCE J. Env. Eng. Vol. 108: 1003-1013.

Handbook: Stream sampling for waste load allocation applications, EPA-625/6-86-013, 1986.

Jaffe, P. R.; Parker, F. L. 1984. uncertainty analysis of first order decay model, ASCE J. Env. Eng. Vol. 110:131-140.

Karl-Erich Linden Schmidt .2006. The effect of complexity on parameter sensitivity and model uncertainty in river water quality modeling, Ecological Modelling, Vol. 190: pp. 72-86.

Lohani, BN., and Saleemi, A.R. 1982. Recent developments of stochastic programming model for water quality management, Water Supply Management, 6: pp. 511-520.

Murrell, K. 2000. Water quality modeling for urban pollution management of the river Sowe and Anon in the UK, Severn Trent Water Ltd. and Mick Hyde Environment Agency.

Warwich, J. J., and Roberts, L. A. 1992. Computing the risk associated with west load allocation modeling, Journal of the American Water Resources association, Vol. 28, No.5.

Wright and McDonnell.1979. In stream deoxygenation rate prediction, J. Env. Eng., ASCE, 105(EE2): 323-335.