

ردیابی مکان و زمان رهاسازی آلاینده در رودخانه براساس مدل ترکیبی آنالیز الحاقی و بهینه‌سازی

علیرضا قانع (دانشجوی کارشناسی ارشد)

مهدي مظاہري* (استاديار)

جمال محمدولی سامانی (استاد)

گروه سازه‌های آبی، دانشگاه تربیت مدرس

امروزه شناسایی منبع آلاینده‌ی ناشناخته که به محیط‌های آبی وارد می‌شود، یک مسئله‌ی چالش برانگیز است. شناسایی منبع آلاینده در رودخانه‌ها نیازمند ابزارهای دقیقی است. روش احتمال برگشتی، یکی از ابزارهایی است که قادر است اطلاعات قابل اطمینانی را از مکان گذشته‌ی آلاینده و زمان تخلیه‌ی آن ارائه دهد. مدل مذکور در ابتدا به منظور شناسایی منبع آلاینده در آب‌های زیرزمینی توسعه داده شده است. بنابراین یکی از اهداف پژوهش حاضر، کاربرد روش مذکور در شناسایی منبع آلاینده در آب‌های سطحی است. بر همین اساس یک مدل عددی بر پایه‌ی آنالیز الحاقی توسعه داده شده است. در بخش اول، ابتدا کاربرد مدل مذکور در رودخانه‌ی سورن انگلستان بررسی و سپس سعی شده است که کاربرد آن در شبکه‌ی از رودخانه‌ها نیز بررسی شود. در پایان ترتیب نشان داده است که مدل ذکر شده به خوبی قادر است فقط با یک مرتبه شبیه‌سازی، تمامی نقاط مشکوک به منبع آلاینده را شناسایی کند.

a.ghane@modares.ac.ir
m.mazaheri@modares.ac.ir
samani.j@modares.ac.ir

وازگان کلیدی: شناسایی منبع آلاینده، مدل احتمال برگشتی، مدل الحاقی، تخلیه‌ی ناگهانی.

۱. مقدمه

به صورت برگشتی در زمان و مکان از محل رصد آلاینده شروع و به تمامی مکان‌های احتمالی تعمیم داده می‌شود. در مدل احتمال بازگشتی، بارگذاری به صورت تابعی احتمالی در محل مشاهده و در همان زمان رها می‌شود. میزان احتمال رهاسازه برابر واحد است. احتمال بازگشتی در زمان به سمت بالادست حرکت می‌کند. با درنظر گرفتن زمان و مکان در معادلات به صورت بازگشتی، حرکت به سمت بالادست محقق می‌شود. مکان‌های محتمل منبع آلاینده در یک زمان مشخص در گذشته براساس یک مکان ثبیت شده محاسبه می‌شود.

با بررسی کلی مطالعات انجام شده در زمینه‌ی حل بازگشتی معادله‌ی انتقال، می‌توان نتیجه‌گرفت که رویکرد پژوهشگران مختلف در برخورده با این مسئله از حيث روش حل به ۳ صورت قابل طبقه‌بندی است^[۱] که عبارت‌اند:

۱. رویکردهای مبتنی بر روش‌های احتمالاتی و زمین‌آماری؛
۲. رویکردهای مبتنی بر روش‌های ریاضی و تحلیلی؛
۳. رویکرد مبتنی بر روش‌های شبیه‌سازی - بهینه‌سازی.

در روش‌های مبتنی بر روش‌های احتمالاتی و زمین‌آماری سعی می‌شود با استفاده از کاربرد توزیع احتمالاتی و زمین‌آماری، پاسخ مسئله بدون شبیه‌سازی‌های متعدد محاسبه شود. مدل برگشتی در هیدرولوژی آب‌های زیرزمینی برای مشخص کردن مکان اولیه‌ی رهاسازی آلاینده استفاده شده است. در سال ۱۹۹۵، مدل برگشتی

آب سطحی به عنوان یکی از مهم‌ترین منابع در دسترس انسان و همچنین به منظور حفظ حیات وحش و محیط زیست بسیار حائز اهمیت است. در حال حاضر، حیات اغلب رودخانه‌ها توسط صنایعی که در مجاور آن‌ها قرار دارند، تهدید می‌شوند. وجود آینه‌هایی مبنی بر جلوگیری از آلودگی آب کافی نیست و لازم است که کیفیت آب رودخانه‌ها به صورت مستمر پایش شود. چرا که برخی صنایع، قوانین را نادیده می‌گردند و میزان قابل توجهی آلاینده را به صورت ناگهانی و حتی به صورت نامحسوس وارد رودخانه می‌کنند. محل رهاسازی آلاینده‌ی که به سیستم وارد می‌شود، باید به منظور اقدامات کنترلی به سرعت شناخته شود و در پی آن، اقدامات لازم جهت کاهش آلودگی یا مشخص شدن مسؤولیت‌ها و جرایم انجام گیرد. یافتن محل رهاسازی آلاینده‌ی تزدیک به سه دهه به عنوان یک مسئله‌ی چالش برانگیز در سطح جهان مطرح شده است. در مسائلی که به صورت پیش رو مطرح می‌شود، مکان و زمان آلودگی مشخص است و هدف تعیین مکان آلاینده و چگونگی توزیع غلظت است. چنانچه مکان ورود آلاینده ناشناخته باشد، به منظور تعیین مکان، ناگزیر به استفاده از مدل‌های بازگشتی در زمان و مکان خواهد بود. مدل احتمال بازگشتی، مدلی است که با تکیه بر شماراندکی از داده‌های مشاهداتی قادر است به خوبی مکان و زمان رهاسازی آلاینده را تعیین کند. در مدل احتمال بازگشتی، انتقال

* نویسنده مسئول

تاریخ: دریافت ۱۸/۸/۱۳۹۴، اصلاحیه ۲۵، ۱۳۹۴/۱۱/۲۵، پذیرش ۱۳۹۴/۱۲/۴

چارچوب ریاضی فرموله شده و روش ارائه شده قادر به بازسازی تابع غلظت رهاشده در شرایط رودخانه بی یک بعدی و با ضرایب ثابت بوده است.^[۱۸]

پس از آن در سال ۲۰۱۲، با استفاده از تبدیل لاپلاس روشی به منظور تخمین تابع و جرم رهاشده، ارائه شده و مدل مذکور در ۵ رودخانه واقعی به کار رفته است.^[۱۹] در پژوهش دیگری در همان سال، یک روش تحلیلی به منظور شناسایی منبع آلایندگی نقطه‌ی بی و در یک بعد ارائه شده است که نیازمند وجود اطلاعات رصدشده از دو نقطه‌ی متضای در طول بازه‌ی رودخانه بوده است.^[۲۰] روش دیگری نیز در سال ۲۰۱۴، براساس تابع پایه‌ی شعاعی^۳ و به منظور تخمین منبع آلایندگی در رودخانه‌ها ارائه شده است.^[۲۱] همچنین در سال ۲۰۱۵، مسئله‌ی برگشتی در یک چارچوب ریاضی و با استفاده از کاربرد تابع گرین حل شده و مدل پیشنهادی قادر به بازسازی غلظت رهاشده براساس روش تنظیم تیخنوف بوده است.^[۲۲]

از دیگر رویکرهای حل مسئله، رویکرد شیوه‌سازی بهینه‌سازی است. در محیط‌هایی با مقیاس‌های بزرگ روش‌های شبیه‌سازی - بهینه‌سازی پیشنهاد شده است.^[۲۳] در روش‌های مذکور، یک الگوریتم بهینه‌سازی با روش‌های عددی حل جریان و انتقال ترکیب می‌شود. شبیه‌سازی تا زمانی که مدل مشخصات منبع را تخمین بزند، ادامه خواهد داشت. هزینه محاسباتی روش‌های مذکور معمولاً بالاست و پاسخ‌ها نیز با غیریکتایی روبرو هستند. در پژوهشی در سال ۲۰۱۱، با ترکیب قضیه‌ی بیز و الگوریتم بهینه‌سازی ژنتیک، روشی به منظور تعیین مکان رهاسازی آلایندگی با الگوی تخلیه‌ی ناگهانی ارائه شده است. از مراحلی روش مذکور می‌توان به کاربرد آن در شبکه‌ی رودخانه‌های با مقیاس بزرگ اشاره کرد. لازم به ذکر است از نقاط ضعف مدل ذکرشده نیاز به وجود شبکه‌ی از مانیتورهاست که اطلاعات را از تمامی طول شبکه جمع‌آوری کنند.^[۲۴] در مطالعه‌ی دیگری در همان سال، مسئله با استفاده از یک الگوریتم بهینه‌سازی حل شده و با استفاده از اطلاعات آلایندگی رهاشده در گذشته و انتقال آن در محیط، مدلی براساس برآش منحنی در رودخانه‌ی یک بعدی توسعه داده شده و نتایج حاکی از آن بوده است که پارامترهای تخمین زده شده با داده‌های واقعی مطابقت خوبی را نشان می‌دهند.^[۲۵]

در سال ۲۰۱۵ نیز یک مدل یک بعدی براساس روش تنظیم کمینه‌ی مربعات با استفاده از اطلاعات دریافت شده از حس‌گرهای زیستی ارائه شده و مدل مذکور قادر به تشخیص مکان و زمان رهاسازی آلایندگی بوده است، اما کاربرد آن در شرایطی بوده است که چند نقطه‌ی برداشت در طول رودخانه موجود باشد.^[۲۶] همچنین در سال ۲۰۱۶، با استفاده از الگوریتم ژنتیک روشی به منظور تخمین مشخصات آلایندگی که به صورت ناگهانی به رودخانه تخلیه می‌شود، ارائه شده است. قابل توجه است که روش مذکور در شرایط وجود چند منبع آلایندگی به دلیل وجود ترکیب احتمالی حالت‌های موجود، قابلیت کاربرد ندارد.^[۲۷]

به منظور توسعه‌ی روشی جدید در حل مسئله‌ی تشخیص منبع آلایندگی، استفاده از نقاط قوت پژوهش‌های پیشین ضروری است. همان‌گونه که پیش تر نیز ذکر شده است، مسئله‌ی مذکور مورد توجه بسیاری از پژوهشگران هیدرولوژی قرار گرفته و براین اساس روش‌های متنوعی نیز توسعه داده شده است. از سوی دیگر، مطالعات انجام شده با هدف تشخیص منبع آلایندگی در زمینه‌ی آب‌های سطحی بسیار محدود است. همچنین بیشتر روش‌های توسعه داده شده در آب‌های سطحی نیازمند ساده‌سازی و حل مسئله در شرایط غیرواقعی هستند. مثلاً غالب روش‌های ذکرشده در بخش پیشین، قابلیت کاربرد در شرایط غیرمانندگار و پیچیده‌ی رودخانه را ندارند. همچنین بهندرت روشی را می‌توان یافته که قابلیت کاربرد در موارد بزرگ مقیاس همچون شبکه‌ی رودخانه‌ها را داشته باشد. با نگاهی اجمالی به روش‌های توسعه داده شده به ویژه در آب‌های زیرزمینی می‌توان دریافت که کاربرد بسیاری از آن‌ها در شرایط

پیوسته به منظور تعیین مکان اولیه‌ی آلدگی ناگهانی رصدشده در چاه مشاهداتی، معروفی شده و با بهکارگیری یک روش ابتکاری، مدل برگشتی پیوسته از مدل پیش‌رو استخراج و سپس برای احتمال مکانی و زمانی آن توسعه داده شده است.^[۱]

برخی پژوهشگران نشان داده‌اند که روش احتمال مکان برگشتی و احتمال زمان پیامیش برگشتی می‌تواند به عنوان جزء الحاقی^۴ از غلظت باشد و روش ریاضی را به نام روش جزء الحاقی به منظور اثبات معادلات حاکم، شرایط مرزی و شرایط اولیه‌ی مدل احتمال برگشتی ارائه کرده‌اند و نتایج حاصل از روش جزء کمکی مطابقت مناسبی با شرایط واقعی شناسان داده است.^[۲۸] همچنین آنان مدل احتمال برگشتی را برای حالتی که اطلاعات از چند نقطه‌ی آب‌خوان برداشت شود، گسترش داده و مسئله را با وجود چند نقطه‌ی مشاهداتی و با داده‌های واقعی صحبت‌سنجی کرده‌اند.^[۲۹] در مطالعاتی نیز با استفاده از روش‌های زمین‌آماری براساس الگوهای بیز^۵، روشی به منظور بازسازی غلظت رهاشده از یک منبع آلایندگی نقطه‌ی ارائه شده و مشخص بودن مکان رهاسازی آلایندگی از مفروضات اولیه‌ی مدل یک بعدی مذکور بوده است.^[۲۶]

در سال ۲۰۱۰، مدل احتمال برگشتی جزء الحاقی با استفاده از معادلات آب‌های کم عمق، در پهنه‌های آب سطحی با شرایط کاملاً یکنواخت و مانندگار به کار برده شده و سپس با استفاده از میانگین خطای نسبی $RMSE$ ، مدل قادر به تشخیص مکان و زمان رهاسازی در یک مرتبه‌ی شبیه‌سازی شده است.^[۲۱] همچنین با استفاده از مدل احتمال برگشتی، منطقی تحمیث تأثیر چاه مشخص و روشنی برای تعیین میزان آسیب‌پذیری آب‌خوان ارائه شده است. به عبارت دیگر، با استفاده از مفهوم زمان برگشتی پیامیش آلایندگی، شکل کلی آب‌خوان مشخص شده است.^[۲۰] برخی پژوهشگران نیز با ترکیب شبکه‌های بیزی و مدل هیدرودینامیکی، روشی را به منظور بازسازی غلظت رهاشده در رودخانه ارائه کرده‌اند و در آن مقادیر اولیه‌ی احتمال با استفاده از الگوریتم مونت‌کارلو تخمین زده شده است.^[۱۱] در سال ۲۰۱۳ نیز روشی براساس ترکیبی از روش‌های بیزی و روش‌های مونت‌کارلو به منظور شناسایی منابع آلایندگی با الگوی تخلیه‌ی ناگهانی در آب‌های سطحی ارائه شده است.^[۱۲] پس از آن نیز مدل مذکور به صورتی ارتقاء داده شده که مدل قادر به تشخیص چند منبع آلایندگی به صورت هم‌زمان شده است.^[۱۳]

همچنین در پژوهشی در سال ۲۰۱۵، مدل احتمال برگشتی و مدل مبتنی بر روش‌های زمین‌آماری با استفاده از داده‌های آزمایشگاهی با یکدیگر مقایسه شده و نتایج نشان داده است که روش احتمال برگشتی فقط به یک نقطه‌ی رصد با تعداد معده‌دی مشاهده نیاز داشته است، در حالی که مدل زمین‌آماری، دست‌کم به دو نقطه‌ی رصد با تعداد زیادی مشاهده نیاز دارد.^[۱۴] در مطالعه‌ی دیگری با استفاده از معادله‌ی الحاقی، مدلی به منظور تعیین مکان و نزدیکی رهاسازی مواد مخذی به منظور پاکسازی آلدگی نقطی در مناطق ساحلی ارائه و نیز مدل دیگری براساس معادله‌ی الحاقی به منظور تخمین میزان انتشار آلایندگی در هوا و محیط‌های کوچک به صورت غیرمانندگار استفاده شده است.^[۱۵]

همچنین مسئله‌ی شناسایی منبع آلایندگی براساس روش الحاقی برای یک شبکه‌ی آب شهری توسعه داده شده و با استفاده از مدل مذکور می‌توان هرگونه تغیری را در کیفیت آب شبکه شناسایی کرد. در مدل ذکرشده از دو بسته‌ی نرم‌افزاری EPANET و BTX^۶ به صورت کوپل استفاده شده است.^[۱۶] رویکرد دوم به منظور حل مسئله‌ی رویکردی تحلیلی است. عموماً روش‌های تحلیلی، معادله‌ی معکوس را مستقیماً حل می‌کنند و به همراه آن‌ها، به منظور حل مسئله‌ی بدخیم نیاز به استفاده از یک روش تنظیم است. روش‌های مذکور، هزینه‌ی محاسباتی کمتری دارند، اما در مقابل از لحاظ ریاضی پیچیدگی‌های خاص خود را دارند. در سال ۲۰۰۵، مسئله در یک

است که فقط تحت دو پدیده‌ی جابجایی و پراکنده‌ی به سمت پایین دست انتقال می‌باشد. بنابراین معادله‌ی پدیده‌ی انتقال یک بعدی آلینه همراه با جریان رودخانه تحت شرایط غیریکنواخت و غیرماندگار به صورت معادله‌ی ۱ بیان می‌شود:

$$\frac{\partial(AC)}{\partial t} = -\frac{\partial(QC)}{\partial x} + \frac{\partial}{\partial x}(AD)\frac{\partial C}{\partial x} \quad (1)$$

که در آن، A سطح مقطع رودخانه، C میزان غلظت آلینه، Q دبی رودخانه، D ضریب پراکنده‌ی، t زمان انتقال و x بردار مکان در جهت پایین دست تعريف می‌شود. پارامترهای هیدرولیکی معادله‌ی ۱ با استفاده از یک مدل هیدرولیکی براساس معادله‌ی Saint-Venat محاسبه می‌شود (رابطه‌ی ۲):

$$\begin{aligned} \frac{\partial A}{\partial t} + \frac{\partial Q}{\partial x} &= 0 \\ \frac{\partial Q}{\partial t} + \frac{\partial}{\partial x}\left(\frac{Q^*}{A}\right) + gA\frac{\partial y}{\partial x} &= gA(s_0 - s_f) \end{aligned} \quad (2)$$

که در آن، Y عمق جریان، s_0 شیب کف، s_f به عنوان شیب خط انرژی تعريف می‌شود.

۳.۲. مدل‌سازی برگشتی

آنالیز الحاقی، یک روش بسیار قدرتمند برای تخمین حساسیت خروجی‌های مدل نسبت به ورودی‌ها در بسیاری از علوم است. به عبارت دیگر، با استفاده از روش مذکور، حساسیت خروجی‌ها نسبت به ورودی‌های با اجرای یک مرتبه شیوه‌سازی محاسبه می‌شود. روش آنالیز الحاقی در علوم مختلفی از جمله آنالیز حساسیت، بهینه‌سازی، تخمین پارامترها و آنالیز پایداری استفاده می‌شود. محوریت تمامی روش‌های ذکرشده، تابع خطی به نام تابع هدف است. تابع هدف بسته به نوع مطالعه انتخاب می‌شود. به عنوان مثال، تابع گرین می‌تواند به عنوان جزء الحاقی در نظر گرفته شود.

روش جزء الحاقی، یک روش ریاضی را برای به دست آوردن مدل احتمال برگشتی ارائه می‌دهد. با استفاده از روش جزء الحاقی نشان داده می‌شود که مدل احتمال برگشتی به عنوان جزء کمکی در معادلات پیش‌رو می‌تواند استفاده شود.^[۲۴] معادله‌ی الحاقی که به صورت رابطه‌ی ۳ (الف و ب) تعریف می‌شود، می‌تواند پیش‌روی جزء الحاقی ψ را در رودخانه‌ی با دبی Q ، مساحت عبور جریان A و ضریب پخشیدگی D بیان کند. با استفاده از این شیوه‌ی معادلات حاکم و شرایط مرزی، معادلات برگشتی برای رودخانه‌ی با شرایط غیریکنواخت و غیرماندگار به صورت رابطه‌ی ۳ (الف و ب) اثبات می‌شود:

$$\begin{aligned} \frac{\partial h}{\partial C} + \frac{\partial(\psi A)}{\partial \tau} + \frac{\partial(\psi Q)}{\partial x} + \frac{\partial}{\partial x}(AD)\frac{\partial \psi}{\partial x} &= 0 \\ \psi(x, 0) &= 0 \end{aligned} \quad (\text{الف})$$

$$\psi(x, \tau) = 0 \quad \tau = t_{\text{final}} - t \quad (\text{الف})$$

$$D \frac{\partial \psi}{\partial x} = 0 \quad \text{at} \quad x_{\text{detection}} = 0 \quad (\text{ب})$$

$$D \frac{\partial \psi}{\partial x} + V \psi = 0 \quad \text{at} \quad x_{\text{upstream}} \quad (\text{ب})$$

که در آن، τ زمان برگشتی است که از گام زمانی آخر به گام زمانی اول پیش می‌رود. بعد جزء الحاقی براساس ترم بارگذاری $\partial h / \partial C$ تعیین می‌شود. لازم به ذکر است که h تابعی از تمامی متغیرهای سامانه از جمله: سرعت، دبی، سطح مقطع و ضریب پخشیدگی است. شرایط مرزی پایین دست، شرط مرزی نوع سوم و شرایط مرزی

متفاوتی از آب‌های سطحی همچنان ناشناخته است. روش احتمال برگشتی، یکی از روش‌های پرکاربرد توسعه داده شده‌ی حل مسئله در آب‌های زیرزمینی است که کمتر در موارد آب‌های سطحی و به ویژه رودخانه‌ها استفاده شده است. اگرچه موارد محدودی از کاربرد روش مذکور در آب‌های سطحی به چشم می‌خورد، اما تامامی پژوهشگران به کاربرد در مثال‌های فرضی یا شرایط یکنواخت و ماندگار بسندند کردند. بر همین اساس پژوهش حاضر، به دنبال حل مسئله به مکم روش احتمال برگشتی در شرایط متفاوت رودخانه شامل شرایط غیریکنواخت، غیرماندگار و کاربرد در شبکه‌ی رودخانه‌ها بوده است.

احتمال برای مکان و زمان می‌تواند مستقیماً با معادلات برگشت در زمان با جریان برگشتی محاسبه شود. در روش شیوه‌سازی مذکور، فقط یک مرتبه اجرای احتمال برگشتی مکان محاسبه می‌شود. روش احتمال برگشتی نسبت به دیگر روش‌ها ساده‌تر، سریع‌تر و اقتصادی‌تر است و مزیت عمده‌ی آن نسبت به دیگر روش‌ها، عدم ساده‌سازی بیش از حد مسئله نسبت به واقعیت است. همچنین روش احتمال برگشتی قادر است فقط با استفاده از یک نقطه‌ی مشاهداتی، مکان و زمان رهاسازی آلینه را به خوبی مشخص کند. مسئله در بسیاری از روش‌های بازگشتی، با غیریکتایی پاسخ‌ها رو به روست، اما در روش مذکور، پاسخ مسئله به صورت احتمال در مکان و زمان بیان می‌شود و با غیریکتایی پاسخ‌ها رو به رو نخواهیم بود. یکی از اهداف دنبال شده در پژوهش حاضر، کاربرد مدل احتمال برگشتی در تشخیص منابع آلینه در یک رودخانه‌ی واقعی و با شرایط کاملاً غیریکنواخت است. به این منظور داده‌های مربوط به آزمایش ردبای رودخانه‌ی سورن انگلستان استفاده شده است. در بخش دوم از پژوهش حاضر نیز سعی شده است با استفاده از یک مثال فرضی از یک شبکه‌ی رودخانه‌ی غیریکنواخت، کاربرد مدل احتمال برگشتی در شناسایی مکان و زمان رهاسازی آلینه در شبکه‌ی رودخانه‌ها بررسی شود.

۲. مبانی نظری پژوهش

۱.۲. فرضیات

غالباً تخلیه‌ی ماده‌ی آلینه در محیط‌های آبی به صورت ناگهانی است. در بسیاری از موارد مشاهده شده است که مقدار فراوانی ماده‌ی آلینه به صورت تصادفی در اثر اتفاقات غیرقابل پیش‌بینی وارد رودخانه‌ها و دریاچه‌ها شده است. بر همین اساس در پژوهش حاضر، الگوی تخلیه‌ی ناگهانی از یک منبع واحد مدنظر قرار گرفته است. از سوی دیگر، هدف از پژوهش حاضر، توسعه و کاربرد مدلی مفهومی و اولیه برای حل مسئله‌ی شناسایی منبع آلینه است. بنابراین نیاز است تا ساده‌سازی‌هایی در صورت مسئله در نظر گرفته شود. تنها ساده‌سازی مدنظر غیرقابل واکنش، فرض کردن ماده‌ی آلینه بوده است.

۲.۲. مدل‌سازی انتقال و جریان

آلینه‌یی که به رودخانه وارد می‌شود، تحت تأثیر پدیده‌هایی همچون پراکنده‌ی، جابجایی، واکنش، نشست و جذب به سمت پایین دست منتقل می‌شود. پراکنده‌ی و جابجایی، پدیده‌هایی ناشی از خصوصیات جریان هستند، در حالی که سایر پدیده‌های دخیل در انتقال به نوع ماده‌ی آلینه، کیفیت و دمای آب مربوط می‌شوند. از آنجایی که هدف پژوهش حاضر، توسعه و کاربرد یک روش عددی در حل مسئله‌ی شناسایی منبع آلینه است، بنابراین حالت ساده‌شده‌ی پدیده‌ی انتقال مدنظر قرار گرفته است. به عبارتی دیگر، فرضیه‌ی اصلی پژوهش حاضر، انتقال آلینه‌یی غیرقابل واکنش

که در آن، $C(x, t)$ سری زمانی غلظت در نقطه مشاهداتی، M جرم رهاسده، و $f(x, t)$ احتمال پیش رو مکان در نقطه رهاسازی است. احتمال واحدی در نقطه مشاهداتی رها می شود. براساس مفهوم روش احتمال برگشتی،^[۱] تابع چگالی احتمال برگشتی فقط در نقطه منبع آلینده با تابع چگالی احتمال پیش رو برابر خواهد بود. بنابراین در نقطه که تابع چگالی احتمال پیش رو و تابع چگالی احتمال برگشتی برابر باشد، آن نقطه محل رهاسازی و زمان حرکت پیک احتمال برگشتی زمان رهاسازی آلینده خواهد بود.^[۲۶, ۲۵]

شبیه سازی به منظور شناسایی محل تخلیه آلینده انجام می شود. به منظور راهنمایی در روند جستجو، یک تابع هدف انتخاب می شود.^[۱] در مطالعه حاضر، خطای میانگین مربعات به عنوان تابع هدف انتخاب شده است، که به منظور کمینه سازی تفاوت بین مقادیر تابع چگالی احتمال پیش رو (مشاهداتی) و تابع چگالی احتمال برگشتی (محاسبه شده) استفاده شده است (رابطه ۱۰):

$$RMSE = \sqrt{\frac{\sum_{j=1}^n (f - P)^2}{n}} \quad (10)$$

که در آن، $RMSE$ در تمام نقاط رودخانه محاسبه و نقطه بی که در آن $RMSE$ کمینه می شود، به عنوان نقطه رهاسازی آلینده معروفی می شود.

۴.۲. مدل سازی عددی

به منظور محاسبه مقادیر احتمال به صورت پیش رو و برگشتی، یک مدل عددی توسعه داده شده بر پایه حمل عددی معادله ۳ استفاده شده است. مدل عددی مذکور براساس روش حجم محدود است و از الگوی صریح مرکزگرا در زمان و مکان استفاده می کند. لازم به توضیح است که به منظور محاسبه پارامترهای هیدرولیکی از یک مدل هیدرودینامیکی بر پایه معادله ۲ استفاده شده است.^[۲۷]

۳. کاربرد مدل احتمال برگشتی در شرایط واقعی (مطالعه موردی رودخانه سورن)

با توجه به اینکه در مطالعات پیشین کاربرد مدل احتمال برگشتی در شرایط یک رودخانه واقعی و کاملاً غیر یکنواخت بررسی نشده است، بنابراین یکی از مهم ترین اهداف پژوهش حاضر، بدکارگیری این مدل در شناسایی منبع آلینده در یک رودخانه واقعی است. در همین راستا، داده های حاصل از آزمایش ردبای در رودخانه سورن^۶ انگلستان و در طول ۱۴ کیلومتر استفاده و در طی آزمایش، یک کیلوگرم ماده ریدبای رودامین^۷ از بالادست به رودخانه تزریق شده است.^[۲۸] استفاده از این ماده به عنوان ماده ریدبای به منظور تعیین نرخ انتقال و جهت جریان در محیط های آبی بسیار رایج است. رودامین ماده ای غیرقابل واکنش است که به راحتی در آب قابل حل است. اندازه گیری این ماده نسبتاً ارزان قیمت و به راحتی قابل انجام بوده است. از دیگر خواص آن، عدم وجود در حالت طبیعی در محیط های آبی است. نمونه برداری از ۶ ایستگاه در فواصل بین ۲۱۰ تا ۱۳۷۷۵ نمایم. شکل شماتیک رودخانه در شکل ۱ نشان داده شده است. مکان و شرایط هیدرولیکی این نقطه در جدول ۱ شرح داده شده است.

شرایط هیدرولیکی در محل تزریق تقریباً مانندگار بوده است. می توان شرایط هیدرولیکی را نسبت به زمان ثابت فرض کرد. به عبارت دیگر، در طول مدت آزمایش شرایط جریان مانندگار و غیر یکنواخت بوده است. جریان آب زیرزمینی در طول

بالادست، شرط مرزی نوع اول (گرادیان صفر) در نظر گرفته می شود (رابطه ۳ ب) با درنظر گرفتن بارگذاری ناگهانی در رودخانه، ترم بارگذاری $(\partial h / \partial C)$ به وسیله ای تابع دلتای دیراک تخمین زده می شود. ترم بارگذاری به دلیل ناگهانی بودن تخلیه می تواند به نوعی به صورت شرایط اولیه در نظر گرفته شود. می توان شرایط ابتدایی معادله الحاقی را به صورت رابطه ۴ تعریف کرد:^[۲۹]

$$\frac{\partial h}{\partial C} = \delta(x_1 - x_d) \delta(t - t_0) \quad (4)$$

در زمان رهاسازی، جزء الحاقی با توجه به حجم سلول بارگذاری به صورت رابطه ۵ تخمین زده می شود:

$$\psi_x^*(x_1, 0) = \frac{1}{A_1 \Delta x} \quad (4)$$

Otherwise $\psi_x^*(x, 0) = 0$

با توجه به اینکه در لحظه شروع، آلینده با احتمال ۱۰٪ در نقطه مشاهداتی وجود دارد، بنابراین احتمال وجود آلینده در لحظات ابتدایی برابر ۱ خواهد بود. به عبارت دیگر، احتمال برگشتی مکان در سلول مشاهداتی به صورتی آزاد می شود که مساحت زیر نمودار احتمال رهاسده $1/A_1 dx$ نسبت به زمان برابر واحد $1/A_1$ باشد. احتمال در تعدادی از گام های زمانی (n) رها می شود تا سطح زیر نمودار برابر ۱ شود:

$$n \Delta t V \frac{1}{A \Delta x} = \frac{1}{A} \quad (4)$$

پس از حل معادله الحاقی، مقادیر احتمال برگشتی مکان با استفاده از معادله ۷ حاصل می شود:

$$f_x(x, \tau) = A_x \psi_x^*(x, \tau) \quad (4)$$

$$[f_x] = \frac{1}{L} \quad (4)$$

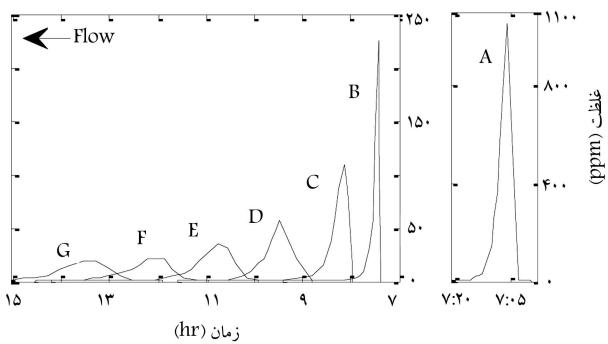
که در آن، احتمالی با مقدار واحد در نقطه مشاهداتی رها می شود. سپس احتمال در جهت عکس به سمت بالادست حرکت می کند. به منظور استفاده از این مدل در رودخانه باید میدان جریان معکوس شود. به عبارت دیگر جهت تمامی پارامترهای مربوط به میدان جریان (دبی و سرعت) معکوس می شود. چنانچه جریان مانندگار باشد، فقط جهت جریان معکوس می شود؛ و چنانچه جریان غیرمانندگار باشد، علاوه بر معکوس شدن جریان، گام های زمانی نیز از انتهایا به ابتدا در مدل استفاده می شوند. به عبارت دیگر، شبیه سازی به سمت بالادست و در جهت عکس جریان واقعی آغاز می شود. پس از یک مرتبه شبیه سازی، احتمال برگشتی با استفاده از معادله ۸ قابل محاسبه است. لازم به ذکر است که بارگذاری با استفاده از تابع دلتای دیراک تقریب زده می شود:

$$(p_i)_{\text{Location}} = \psi_\tau A_\tau \quad (8)$$

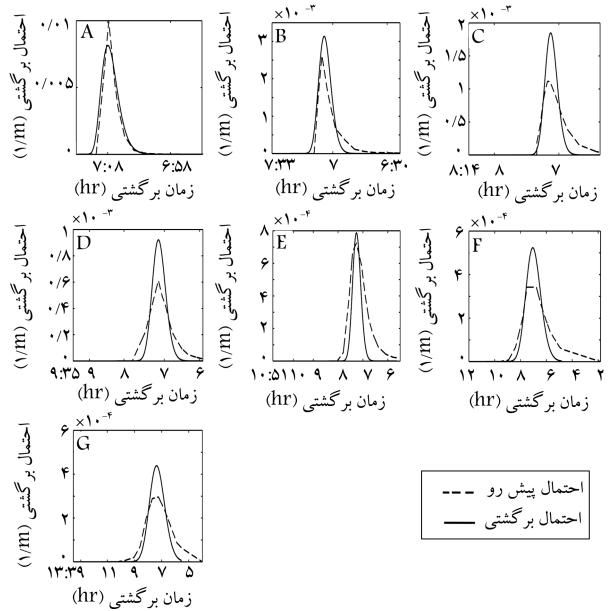
از احتمال برگشتی مکان برای شناسایی مکان و زمان رهاسازی استفاده می شود. سری های زمانی غلظت در نقطه مشاهداتی به وسیله کل جرم مشاهده شده نرمال می شود. نتیجه حاصل از نرمال سازی غلظت نسبت به جرم آلینده رهاسده، تابع چگالی احتمال پیش رو^۵ تعریف می شود (رابطه ۹):

$$f(x, t) = A_{\text{detection}} \frac{C(x, t)}{M} \quad (9)$$

$$M = Q_{\text{detection}} \int_0^T C(x_{\text{detection}}, t) dt \quad (9)$$



شکل ۲. سری‌های زمانی غلظت در تمامی ایستگاه‌ها.



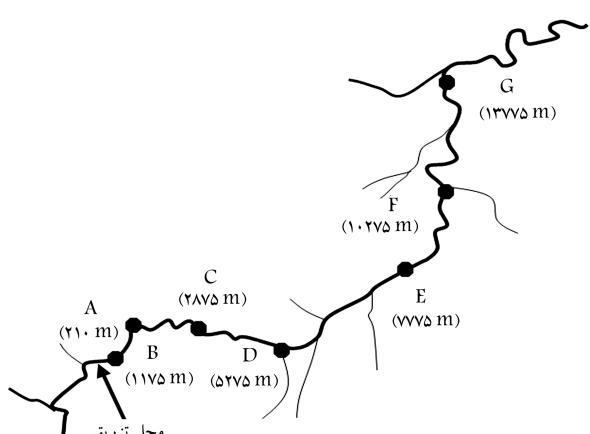
شکل ۳. نتایج شبیه‌سازی برگشتی و تعیین زمان رهاسازی ماده‌ی ردیاب.

۲. نتایج آزمایش

در شکل ۲، سری‌های زمانی غلظت مشاهده شده در تمامی ایستگاه‌ها نمایش داده شده است.^[۲۴] در پژوهش حاضر، هر ایستگاه به عنوان یک نقطه‌ی مشاهداتی در مدل احتمال برگشتی تنظیم شده و سپس شبیه‌سازی برگشتی، از این نقاط به سمت بالا دست اجرا شده است. به عبارت دیگر، هر نقطه‌ی نمونه‌برداری می‌تواند به عنوان یک تابع چگالی احتمال پیش رو باشد.

۳. ردیابی منبع آلاینده در رودخانه‌ی سورن

شبیه‌سازی برگشتی یک بار از هر ایستگاه به سمت بالا دست اجرا می‌شود. نتایج در شکل ۳ نمایش داده شده است. شبیه‌سازی برگشتی می‌تواند نتایج دقیق و کاربردی همچون زمان رهاسازی، مکان رهاسازی و مقدار ماده‌ی آلاینده را ارائه دهد. خلاصه‌ی از این نتایج در جدول ۲ نمایش داده شده است. لازم به ذکر است که مکان واقعی رهاسازی آلاینده به عنوان مبدأ ($x = 0$) در نظر گرفته شود. با توجه به ستون چهارم از جدول ۲ مشخص است که مدل احتمال برگشتی با خطای بیشینه‌ی ۱۴ دقیقه زمان رهاسازی آلاینده را در شرایط غیریکنواخت یک رودخانه‌ی واقعی به خوبی پیش‌بینی کرده است.



شکل ۱. شکل شماتیک رودخانه‌ی سورن و موقعیت قرارگیری ایستگاه‌ها.

جدول ۱. خصوصیات هیدرولیکی جریان در نقاط نمونه‌برداری.

ایستگاه	تریوی (m)	سرعت (m/s)	دبی (m³/s)	مساحت مقطع (m²)	فاصله از نقطه‌ی
نقطه‌ی تریوی	۰	۰,۶۹	۷,۳۳	۱۰,۶۲	
A	۲۱۰	۰,۶۹	۷,۳۳	۱۰,۶۲	۰
B	۱۱۷۵	۰,۷۷	۷,۰۳	۹,۱۳	۱۱۷۵
C	۲۸۸۵	۰,۶۷	۷,۲۴	۱۰,۸۱	۲۸۷۵
D	۵۲۷۵	۰,۷۱	۹,۵۱	۱۰,۵۸	۵۲۷۵
E	۷۷۷۵	۰,۴۱	۹,۲۵	۲۲,۵۶	۷۷۷۵
F	۱۰۲۷۵	۰,۷۱	۹,۲۵	۱۳,۸	۱۰۲۷۵
G	۱۳۷۷۵	-	۱۰	۱۳,۸	۱۳۷۷۵

مسیر به رودخانه اضافه می‌شود. بنابراین دبی به صورت مشخص در طول رودخانه افزایش یافته است. عرض رودخانه بین ۱۳ تا ۴۸ متر متغیر بوده است. در محل ایستگاه نمونه‌برداری E عرض جریان چهار تغییر شدیدی می‌شود. همچنین عمق متوسط ۵۳ سانتی‌متر، با دامنه‌ی تغییرات ۱۸ سانتی‌متر است. در دو ناحیه به طول چند ۱۰۰ متر، شاخه‌ی فرعی باریکی وجود دارد که مساحت جریان در آن‌ها افزایش‌گیری نشده است.^[۲۴] مقادیر ضریب پراکندگی با استفاده از رابطه‌ی Fisher محاسبه شده است.

۱.۳. تریوی و نمونه‌برداری

آزمایش در ساعت ۷:۰۷ صبح دوم آوریل سال ۱۹۷۸ شروع شده و آخرین نمونه‌برداری در ساعت ۱۶:۳۰ همان روز به پایان رسیده است. ۱۰۰۰ گرم رودامین ۲۰٪ رقیق شده به وسیله‌ی ۵ لیتر آب مقطر به رودخانه تریوی می‌شود. تریوی به صورت ناگهانی انجام شده است. به صورتی که ماده‌ی ردیاب توسط شخصی که با سرعت ثابت روی پل قدم می‌زند، در عرض رودخانه به جریان وارد می‌شود. این فرایند در مدت ۱۰۵ ثانیه انجام شده است. نمونه‌برداری به صورت دستی انجام شده و همچنین فواصل نمونه‌برداری به ایستگاه‌ها وابسته است. در ایستگاه‌های بالا دست، فواصل نمونه‌برداری کوتاه‌تر از ایستگاه‌های پایین دست است.^[۲۴]

ایستگاه	محل رهاسازی (مترا)	زمان رهاسازی تخمین زده شده	خطای تخمین	مکان (%)	مکان تخمین زده شده نسبت به مکان (%)
		۷:۰۸	۷	-۲۰	A
		۷:۰۵	۲	-۲۵	B
		۷:۰۴	۴	-۷۵	C
		۷:۰۵	۱۲	-۱۰۵۵	D
		۷:۱۱	۶	-۸۰۵	E
		۷:۰۲	۶	-۱۰۷۵	F
		۷:۲۱	۴	-۱۰۱۵	G

جدول ۳. خصوصیات جریان در شبکه‌ی رودخانه.

رودخانه	شاخه	دبی (m³/s)	سطح مقطع (m²)
۳/۱۸	۳	۱	۱
۲/۰۹	۳	۱	۱
۳/۴۴	۸	۱	۲
۲/۲۳	۸	۱	۲
۱۲/۹۸	۵	۲	۱
۵/۱۸	۵	۲	۱
۵/۶۷	۴	۱	۳
۵/۴۱	۴	۱	۳
۸/۷۳	۸	۱	۴
۶/۲۳	۸	۱	۴
۷/۱۸	۲۰	۲	۳
۹/۸۷	۲۰	۲	۳
۲۹/۳۶	۱۰	۱	۵
۱۴/۴۰	۱۰	۱	۵
۱۱/۵	۳۰	۴	۱
۱۸/۴۵	۳۰	۴	۱

جدول ۴. محل و زمان تزریق در هر ۳ آزمایش.

شماره‌ی آزمایش	رودخانه	زمان رهاسازی	مکان رهاسازی (نسبت به پایین دست km)	حجم رهاسازه
۱	۱-۱	۶:۰۰	۱/۰۸	۱
۵	۱-۲	۱۲:۰۰	۱	۵
۲	۳-۱	۱۸:۰۰	۰/۳۸	۲

مختلف و در سه زمان متفاوت آزاد می‌شود. محل تخلیه از پایین دست هر بخش از رودخانه در نظر گرفته شده است. در تمامی آزمایش‌ها، نقطه‌ی مشاهداتی در انتهای بخش چهارم از رودخانه‌ی یک قرار داشته و محل و زمان رهاسازی در جدول ۴ نشان داده شده است.

۲.۴. شبیه‌سازی پیش‌رو

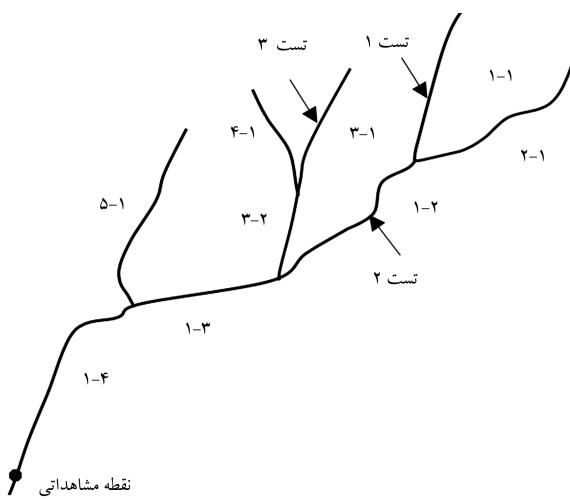
به منظور محاسبه‌ی سری زمانی غلظت در نقطه‌ی مشاهداتی از یک کد عددی پیش‌رو استفاده شده است. کد عددی مذکور براساس روش حجم کنترل و با الگوی

۴. ردیابی آلودگی در شبکه‌ی رودخانه

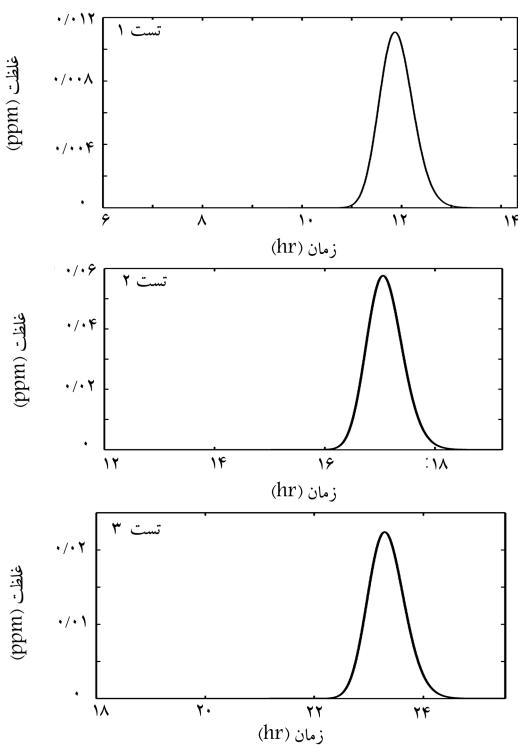
در بخش پیش، توانایی مدل احتمال برگشتی در تعیین مکان و زمان رهاسازی آلاینده به اثبات رسیده است. در بخش حاضر نشان داده شده است که مدل مذکور توانایی شناسایی منع آلاینده در یک شبکه‌ی رودخانه را نیز دارد. به همین منظور شبکه‌ی فرضی مشتمل از چند رودخانه با شرایط کاملاً غیریکنواخت استفاده شده است. شبکه‌ی رودخانه شامل ۱ رودخانه اصلی و ۵ شاخه‌ی فرعی است. شمای کلی شبکه‌ی رودخانه به صورت شکل ۴ است. در این مثال به منظور محک زدن توانایی مدل سعی شده است در حد امکان، دامنه‌ی تغییرات پارامترهای هیدرولیکی بزرگ در نظر گرفته شود. خصوصیات جریان و پارامترهای هیدرولیکی شبکه‌ی رودخانه در جدول ۳ نشان داده شده است. دبی و سطح مقطع عبور جریان در ابتدا و انتهای هر شاخه از شبکه در جدول مذکور نشان داده شده است. هیدرولیک جریان شبکه‌ی رودخانه با استفاده از مدل هیدرودینامیکی و براساس روش گام استاندارد محاسبه شده است. دبی و سطح مقطع تمامی شاخه‌ها با فواصل ۲۰ متری از مدل هیدرودینامیکی استخراج و به مدل احتمال برگشتی وارد شده است.

۱.۴. تخلیه‌ی آلودگی به شبکه‌ی رودخانه

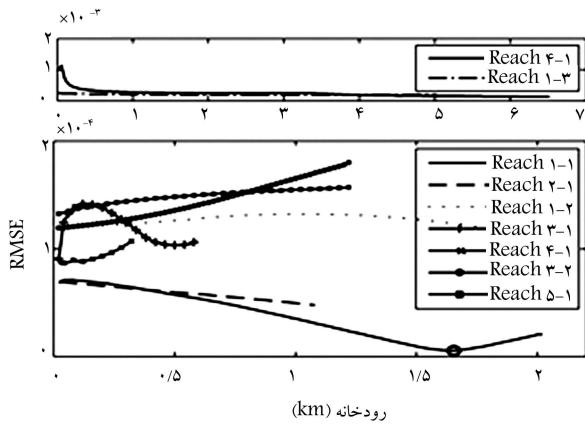
به منظور محک زدن توانایی مدل، آلاینده طی سه آزمایش متفاوت از سه نقطه‌ی



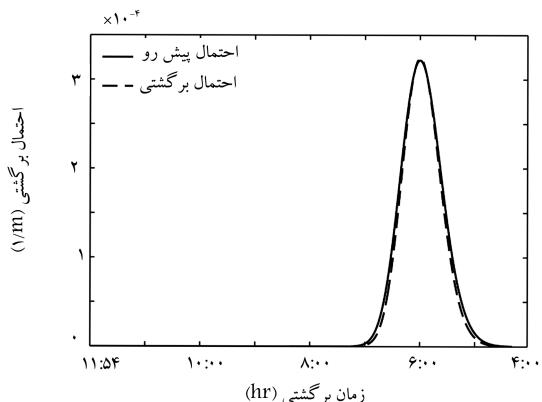
شکل ۴. شمای کلی شبکه‌ی رودخانه.



شکل ۵. نتایج پیش رو حاصل از تخلیه‌ی آلاینده در شبکه‌ی رودخانه.



شکل ۶. مقادیر $RMSE$ محاسبه شده در تمامی شاخه‌ها در آزمایش ۱.



شکل ۷. مقایسه‌ی تابع چگالی احتمال در نقطه‌ی مشاهداتی و نقطه‌ی مشکوک به منبع آلاینده در آزمایش ۱.

صریح است. غلطت در نقطه‌ی مشاهده برای هر ۳ آزمایش در شکل ۵ مشاهده می‌شود. در هر نقطه‌ی اتصال، غلطت با استفاده از رابطه‌ی بالا اس جرم (رابطه‌ی ۱۱) محاسبه می‌شود. زمان رسیدن پیک غلطت در هر ۳ آزمایش به ترتیب برای است با: ۰:۱۸۲۰، ۰:۱۹۰۵، ۰:۱۱۲۵، ۰:۱۷۱۷ و ۰:۲۲۰۳ مشاهده شده است. غلطت به ترتیب در ساعت‌های ۱۱:۵۴، ۱۷:۱۷ و ۲۲:۰۳ مشاهده شده است. حال با استفاده از سری‌های زمانی مذکور، منبع آلاینده و زمان آن محاسبه خواهد شد.

$$Q_1 + Q_2 = Q_T$$

$$C_1 Q_1 + C_2 Q_2 = Q_T C_T \quad (11)$$

۳.۴. ردیابی منبع آلاینده

مدل برگشتی فقط یک مرتبه برای تمامی رودخانه اجرا می‌شود. در شبکه‌ی رودخانه‌ها، یک احتمال واحد در نقطه‌ی مشاهده رها می‌شود. پس از رهاسازی احتمال واحد، احتمال به سمت بالادست و در خلاف جهت جریان حرکت می‌کند. پس از رسیدن احتمال به نقاط اتصال، احتمال فقط در یک شاخه حرکت می‌کند. مسئله برای فرض استوار است که فقط یک منبع آلاینده وجود دارد. بنابراین به منظور محاسبه احتمال در نقاط اتصال از رابطه‌ی ۱۲ استفاده شده است. پس از محاسبه احتمال برای تمامی شاخه‌ها، با استفاده از روش بهینه‌سازی شرح داده شده در بخش مبانی نظری مکان و زمان رهاسازی برای هر ۳ آزمایش محاسبه شده است. در هر ۳ آزمایش، $RMSE$ در تمامی شاخه‌ها محاسبه شده است. سپس نقطه‌ی کمینه مقدار خود را داشته باشد، به عنوان مکان رهاسازی و زمان حرکت پیک احتمال تا نقطه‌ی مذکور به عنوان زمان رهاسازی معرفی شده است.

$$Q_1 + Q_2 = Q_T$$

$$P_1 Q_1 + P_2 Q_2 = P_T Q_T$$

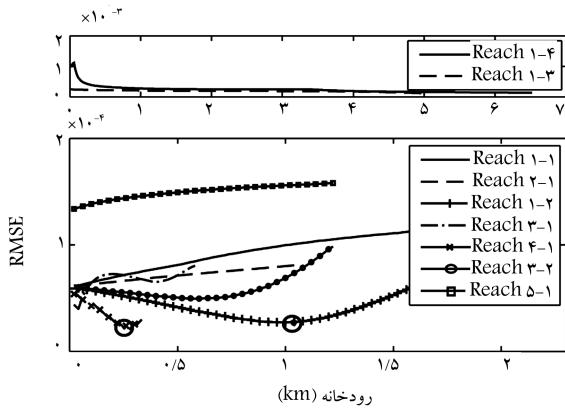
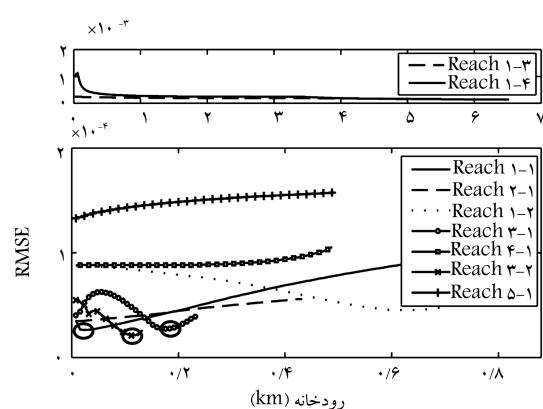
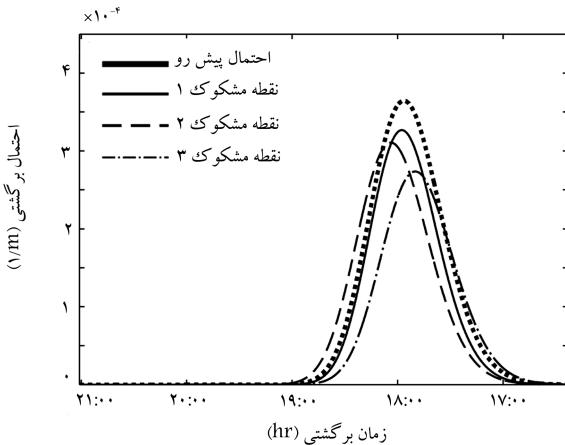
$$P_T = 0 \rightarrow P_T = \frac{Q_1}{Q_2} P_1 \quad (12)$$

۱.۱۳.۴. آزمایش ۱

در آزمایش ۱، مقادیر $RMSE$ در تمامی شاخه‌ها با فواصل مکانی ۲۰ متر محاسبه شده است. مقادیر $RMSE$ شبکه‌ی رودخانه در آزمایش ۱ در شکل ۶ نشان داده شده است. به وضوح مشخص است که $RMSE$ در نقطه‌ی ۱/۶۴ کیلومتری از پایین دست شاخه‌ی ۱-۱ به میزان کمینه بوده است. در آزمایش ۱، تنها نقطه‌ی مشکوک در ۱/۶۴ کیلومتری شاخه‌ی ۱-۱ است. بنابراین به طور قطع می‌توان نقطه‌ی موردنظر را به عنوان مکان رهاسازی معرفی کرد.تابع چگالی احتمال پیش رو (سری زمانی غلطت نرمال شده در نقطه‌ی مشاهده) با تابع چگالی احتمال برگشتی در نقطه‌ی ۱/۶۴ کیلومتری شاخه‌ی ۱-۱ در شکل ۷ مقایسه شده است. که مطابق آن، شبیه‌سازی به صورت برگشت در زمان انجام شده و نتیجتاً مدل، زمان رهاسازی آلاینده را ساعت ۰:۰۶ تخمین زده است.

۲.۰۲.۴. آزمایش ۲

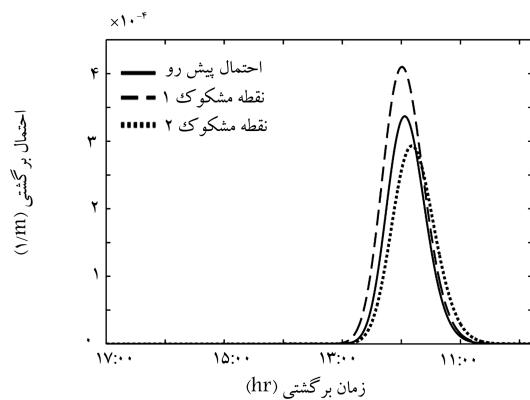
مقادیر $RMSE$ در طی تست ۲ در شکل ۸ نشان داده شده است. در آزمایش ۲، دو نقطه‌ی مشکوک به منبع آلاینده وجود دارد. نقاط مذکور عبارت‌اند از: ۰:۰۶۰ کیلومتری از شاخه‌ی ۱-۴ و همچنین ۰:۹۸۰ کیلومتری از شاخه‌ی ۱-۲ در شکل ۸، احتمال پیش رو و احتمال برگشتی در نقاط مشکوک نشان داده شده است.

شکل ۱۰. مقادیر $RMSE$ محاسبه شده در تمامی شاخه ها در آزمایش ۳.شکل ۸. مقادیر $RMSE$ محاسبه شده در تمامی شاخه ها در آزمایش ۲.شکل ۱۱. مقایسه ای تابع چگالی احتمال در نقطه هی مشاهداتی و نقطه هی مشکوک به منبع آلینده در آزمایش ۳ (نقطه هی مشکوک اول $260\text{ کیلومتری شاخه } 1-1$ رهاسازی در $17:45$ ، نقطه هی مشکوک دوم $440\text{ کیلومتری شاخه } 3-1$ رهاسازی در $17:45$ ، نقطه هی مشکوک سوم $280\text{ کیلومتری شاخه } 4-1$ رهاسازی در $18:07$).^۲

شکل ۱۱. مقایسه ای تابع چگالی احتمال در نقطه هی مشاهداتی و نقطه هی مشکوک به منبع آلینده در آزمایش ۳ (نقطه هی مشکوک اول $260\text{ کیلومتری شاخه } 1-1$ رهاسازی در $17:45$ ، نقطه هی مشکوک دوم $440\text{ کیلومتری شاخه } 3-1$ رهاسازی در $17:45$ ، نقطه هی مشکوک سوم $280\text{ کیلومتری شاخه } 4-1$ رهاسازی در $18:07$) نیز از شاخه هی $1-4$. نقطه هی $440\text{ کیلومتری از شاخه } 1-1$ نقطه هی رهاسازی واقعی است. از سوی دیگر، مدل برگشتی دو نقطه هی دیگر مشکوک به منبع آلینده را نیز معرفی کرده است. به منظور حصول اطمینان از کارکرد مدل برگشتی، نیاز است که آلینده از دو نقطه هی مشکوک جدید در زمان های یافته شده رها شده و تیجه هی تغییرات غلظت هر ۳ نقطه در نقطه هی مشاهداتی با یکدیگر مقایسه شود. پس از رهاسازی $2\text{ کیلوگرم ماده } 1$ آلینده در نقطه هی $260\text{ کیلومتری شاخه } 1-1$ در زمان $17:45$ و نقطه هی $280\text{ کیلومتری از شاخه } 4-1$ در زمان $18:07$ ، سری زمانی غلظت در نقطه هی مشاهداتی به ازاء هر ۳ نقطه با یکدیگر برابر است.

۵. نتیجه گیری

رودخانه ها نسبت به آلودگی های شیمیایی ناشی از صنایع و کشاورزی که اغلب به صورت ناگهانی به رودخانه وارد می شوند، بسیار آسیب پذیر هستند. تشخیص مکان و زمان رهاسازی آلینده بی که به صورت ناگهانی به رودخانه وارد می شود، براساس اطلاعات دریافت شده از نقطه هی مشاهداتی بسیار حائز اهمیت است. چرا که باعث کمینه سازی خسارت ها و حفظ منابع آبی خواهد شد. در پژوهش حاضر، از مدل



شکل ۹. مقایسه ای تابع چگالی احتمال در نقطه هی مشاهداتی و نقطه هی مشکوک به منبع آلینده در آزمایش ۲.

زمان رهاسازی آلینده نیز به ترتیب برای نقطه هی $260\text{ کیلومتری از شاخه } 1-2$ و $440\text{ کیلومتری از شاخه } 3-1$ برابر است با $11:53$ و $12:00$ مشخص است که منبع واقعی رهاسازی آلینده نقطه هی 1 کیلومتری از شاخه $1-2$ و زمان رهاسازی آلینده $12:00$ است (شکل ۹). بنابراین مدل احتمال برگشتی، مکان و زمان رهاسازی آلینده را با دقت بسیار خوبی پیش بینی کرده است. علاوه بر آن، نقطه هی مشکوک دیگری را به عنوان منبع آلینده معرفی کرده است. به منظور حصول اطمینان از اینکه آیا نقطه هی دوم نیز می تواند منبع آلینده باشد یا خیر، مقدار $5\text{ کیلوگرم ماده } 1$ آلینده از همان نقطه و در زمان $11:50$ به سمت پایین دست رها می شود. سری زمانی غلظت آلینده رهاسازی $260\text{ کیلومتری شاخه } 1-1$ کاملاً شبیه به سری زمانی غلظت رهاسازی 1 کیلومتری شاخه $1-2$ است (شکل ۵). به عبارت دیگر در آزمایش ۲، دو نقطه هی احتمالی رهاسازی آلینده وجود دارد که هر یک در زمان های متفاوتی آلینده را به شبکه تزریق کرده اند. بنابراین می توان گفت آزمایش ۲، دو پاسخ کاملاً صحیح دارد.

۴.۳.۴. آزمایش ۳

همان گونه که در شکل ۱۰ مشخص است، 3 نقطه هی مشکوک به منبع آلینده در آزمایش ۳ وجود دارد. مقادیر $RMSE$ در این 3 نقطه از سایر نقاط کمتر است. سه نقطه هی مذکور عبارت اند از: $260\text{ کیلومتری از شاخه } 1-1$ ، $440\text{ کیلومتری از شاخه } 3-1$ و $280\text{ کیلومتری از شاخه } 4-1$. مقایسه ای مقادیر تابع چگالی احتمال پیش رو و برگشتی در شکل ۱۱ به نمایش درآمده است. همچنین زمان رهاسازی از هر نقطه به ترتیب برابر است با: $17:45$ از شاخه $1-1$ ، $18:02$ از

استفاده شده است. در پژوهش حاضر، مدل احتمال برگشتی برای رودخانه‌یی با شرایط غیریکنواخت استفاده شده است. با توجه به نتایج بدست آمده در بخش قبل، به خوبی مشخص است که مدل احتمال برگشتی، توانایی تشخیص مکان و زمان رهاسازی آینده را در شبکه‌ی رودخانه با شرایط غیریکنواخت رودخانه دارد. مزیت عدمه‌ی روش مذکور نسبت به دیگر روش‌ها، عدم ساده‌سازی بیش از حد مسئله نسبت به واقعیت است. در بسیاری از روش‌های بازگشتی، مسئله با غیریکتایی پاسخ‌ها روبه‌روست. در روش احتمال برگشتی جواب مسئله به صورت احتمال در مکان و زمان بیان می‌شود و با غیریکتایی پاسخ‌ها روبه‌رو نخواهد بود. روش احتمال برگشتی نسبت به سایر روش‌های بازگشتی، به ویژه روش‌های شبیه‌سازی - بهینه‌سازی، سرعت تشخیص منع آینده است. چراکه فقط با یک بار اجرای برنامه، محل دقیق آینده مشخص شده است و نیازی به اجرای متعدد مدل نیست.

احتمال برگشتی (توسعه داده شده در آب زیرزمینی) به منظور شناسایی منبع آینده‌ی ناگهانی در شبکه‌ی رودخانه با شرایط کاملاً غیریکنواخت استفاده شده است. همچنین مدل احتمال برگشتی زمان پیماش و مدل احتمال برگشتی مکان آینده، در شرایطی که داده‌های مشاهداتی محدودتر باشد، مؤثر است. نقطه‌ی قوت مدل برگشتی این است که به ازاء هر مشاهده فقط یک معادله حل می‌شود. مدل برگشتی زمان پیماش وابسته به شار غلظت است، در حالی که مدل برگشتی مکان به غلظت وابسته است. هزینه‌ی محاسباتی روش احتمال برگشتی به دلیل حل تعداد محدودی معادله‌ی پراکندگی، بسیار پایین است و در روش مذکور، فقط مشاهده‌ی آینده در نقطه‌ی مشاهداتی کفایت می‌کند. مدل مذکور با توجه به داده‌های موردنیاز ورودی، دقت بسیار بالایی دارد.

در بسیاری از مطالعات پیشین، مدل احتمال برگشتی در آب‌های زیرزمینی

پانوشت‌ها

1. adjoint state
2. bayesian approach
3. back tacking model
4. radial basis function
5. forward location probability
6. severn river
7. rohdamine

منابع (References)

1. Mazaheri, M. "Mathematical model of pollution source identification in river: reconstruction of location and release history of sources", PhD Thesis, Tarbiat Modares University, *Water Structures Department* (In Persian) (2011).
2. Liu, J.J. *Travel Time and Location Probabilities for Groundwater Contaminant Source*, S.N.M. Inst. of Mining and Technology, Socorro (1995).
3. Neupauer, R.M. and Wilson, J.L. "Adjoint method for obtaining backward-in-time location and travel time probabilities of a conservative groundwater contaminant", *Water Resour. Res.*, **35**(11), pp. 3389-3398 (Nov 1999).
4. Neupauer, R.M., Borchers, B. and Wilson, J.L. "Comparison of inverse methods for reconstructing the release history of a groundwater contamination source", *Water Resour. Res.*, **36**(9), pp. 2469-2475 (Sep 2000).
5. Neupauer, R.M. and Wilson, J.L. "Adjoint-derived location and travel time probabilities for a multidimensional groundwater system", *Water Resour. Res.*, **37**(6), pp. 1657-1668 (Jun 2001).
6. Neupauer, R.M. and Wilson, J.L. "Backward probability model using multiple observations of contamination to identify groundwater contamination sources at the Massachusetts Military Reservation", *Water Resources Res.*, **41**(2), 14 p. (Feb 2005).
7. Boano, F., Revelli, R. and Ridolfi, L. "Stochastic modelling of DO and BOD components in a stream with random inputs", *Adv. Water Resour.*, **29**(9), pp. 1341-1350 (Sep 2006).
8. Boano, F., Revelli, R. and Ridolfi, L. "Source identification in river pollution problems: A geostatistical approach", *Water Resour. Res.*, **41**(7), 13 p. (Jul 2005).
9. Cheng, W.P. and Jia, Y. "Identification of contaminant point source in surface waters based on backward location probability density function method", *Adv. Water Resour.*, **33**(4), pp. 397-410 (Apr 2010).
10. Molson, J.W. and Frind, E.O. "On the use of mean groundwater age, life expectancy and capture probability for defining aquifer vulnerability and time-of-travel zones for source water protection", *J. Contam. Hydrol.*, **127**(1-4), pp. 76-87 (Jan 2012).
11. Yang, H., Shao, D., Liu, B., Huang, J. and Ye, X. "Multi-point source identification of sudden water pollution accidents in surface waters based on differential evolution and metropolis-hastings-markov chain Monte Carlo", *Stoch. Environ. Res. Risk Assess.*, **30**(2), pp. 507-522 (Dec 2015).
12. Song, Z., Guo-hua, L., Li-zhong, W., Mao Gen-hai, C.W. and Yue-fei, H. "A bayesian approach for the identification of pollution source in water quality model coupled with hydrodynamics", *J. Sichuan Univ.*, **560-561**, pp. 44-54 (2011).
13. Yang, H.D., Shao, D.G. and Liu, B.Y. "A new traceability method for sudden water pollution accidents", *Adv. Mater. Res.*, **807-809**, pp. 1570-1574 (Sep 2013).
14. Cupola, F., Tanda, M.G. and Zanini, A. "Laboratory sandbox validation of pollutant source location methods", *Stoch. Environ. Res. Risk Assess.*, **29**(1), pp. 169-182 (2015).
15. Parra-Guevara, D. and Skiba, Y.N. "A linear-programming-based strategy for bioremediation of oil-polluted marine environments", *Environ. Model. Assess.*, **18**(2), pp. 135-146 (2013).

16. Parra-Guevara, D. and Skiba, Y.N. "Adjoint approach to estimate the non-steady emission rate of a point source", *J. Eng. Res. Appl.*, **3**(6), pp. 763-776 (2013).
17. Wagner, D.E., Neupauer, R.M. and Cichowitz, C. "Adjoint-based probabilistic source characterization in water-distribution systems with transient flows and imperfect sensors", *J. Water Resour. Plan. Manag.*, **141**(9) (Sep 2015).
18. El Badia, A., Ha-Duong, T. and Hamdi, A. "Identification of a point source in a linear advection-dispersion-reaction equation: application to a pollution source problem", *Inverse Probl.*, **21**(3), pp. 1121-1136 (Jun 2005).
19. Tong, Y. and Deng, Z. "Moment-based method for identification of pollution source in rivers", *J. Environ. Eng.*, **141**(10) (Oct 2015).
20. Wang, Z. and Liu, J. "Identification of the pollution source from one-dimensional parabolic equation models", *Appl. Math. Comput.*, **219**(8), pp. 3403-3413 (Dec 2012).
21. Li, T.S. and Wong, S.M. "Development of an efficient and accurate global space-time radial basis collocation model for estimation of river pollution source", *Int. J. Eng. Technol.*, **6**(2), pp. 136-140 (2014).
22. Mazaheri, M., Mohammad Vali Samani, J. and Samani, H.M.V. "Mathematical model for pollution source identification in rivers", *Environ. Forensics*, **16**(4), pp. 310-321 (2015).
23. Amirabdollahian, M. and Datta, B. "Reliability evaluation of groundwater contamination source characterization under uncertain flow field", *International Journal of Environmental Science and development*, **6**(7), pp. 512-518 (2015).
24. Telci, I.T. and Aral, M.M. "Contaminant source location identification in river networks using water quality monitoring systems for exposure analysis", *Water Qual. Expo. Heal.*, **2**(3-4), pp. 205-218 (Feb 2011).
25. Yuan-hua, C., Peng, W., Ji-ping, J. and Liang, G. "Contaminant point source identification of rivers chemical spills based on correlation coefficients optimization method", *China Environ. Sci.*, , pp. (2011).
26. Di Nardo, B., Santonastaso, G.F., Battaglia, F. and Velotta, R. "Smart identification system of surface water contamination by an innovative biosensor network", *CE-MEPE - 5th International Conference on Environmental Management, Engineering, Planning and Economics* (June 2015).
27. Zhang, S.P. and Xin, X.K. "Pollutant source identification model for water pollution incidents in small straight rivers based on genetic algorithm", *Appl. Water Sci.*, **7**(4), pp. 1955-1963 (Jun 2017).
28. Chapra, S.C., *Surface Water-Quality Modeling*, Wave-land Press, 844 p. (2008).
29. Chaudhry, M.H., *Open-Channel Flow*, Springer (2008).
30. Ding, Y. and Wang, S.S.Y. "Identification of manning's roughness coefficients in channel network using adjoint analysis", *Int. J. Comut. Fluid Dyn.*, **19**(1), pp. 3-13 (2005).
31. Ding, Y. and Wang, S.S.Y. "Optimal control of open-channel flow using adjoint sensitivity analysis", *J. Hydraul. Eng.*, **132**(11), pp. 1215-1228 (2006).
32. Wilson, J.L. and Metcalfe, D.E. "Illustration and verification of adjoint sensitivity theory for steady state groundwater flow", *Water Resour. Res.*, **21**(11), pp. 1602-1610 (Nov 1985).
33. Neupauer, R.M. and Wilson, J.L. "Numerical implementation of a backward probabilistic model of ground water contamination", *Ground Water*, **42**(2), pp. 175-189 (Mar 2004).
34. Atkinson, T.C. and Davis, P.M. "Longitudinal dispersion in natural channels: 1. Experimental results from the river severn, U.K.", *Hydrol. Earth Syst. Sci.*, **4**(3), pp. 345-353 (2000).
35. Noori, R., Safavi, S. and Nateghi Shahrookni, S.A. "A reduced-order adaptive neuro-fuzzy inference system model as a software sensor for rapid estimation of five-day biochemical oxygen demand", *J. Hydrol.*, **495**, pp. 175-185 (Jul 2013).
36. Noori, R., Yeh, H.-D., Abbasi, M., Kachoosangi, F.T. and Moazami, S. "Uncertainty analysis of support vector machine for online prediction of five-day biochemical oxygen demand", *J. Hydrol.*, **527**, pp. 833-843 (2015).
37. Noori, R., Deng, Z., Kiaghadi, A. and Kachoosangi, F.T. "How reliable are ANN, ANFIS, and SVM techniques for predicting longitudinal dispersion coefficient in natural rivers?", *J. Hydraul. Eng.*, **142**(1), pp. 1-8 (2015).