

حل معکوس معادله‌ی جابه‌جایی - پراکندگی در رودخانه‌ها جهت شناسایی منبع آلاینده

محمد اوشایی (دانشجوی کارشناسی ارشد)

مهdi مظاہری * (استادیار)

جمال محمدولی سامانی (استاد)

دانشکده‌ی کشاورزی، دانشگاه تربیت مدرس

مهمنگی مکانیک شریف (پیاره ۱۳۹۸-۱۰-۱۱)، شماره ۱، ص. ۱۵۳-۱۱۳

آلودگی تخلیه شده در رودخانه توسط فرایندهای انتقال (جابه‌جایی - پراکندگی) به پالین دست منتقل می‌شود؛ پس بافتون هرچه سریع‌تر منبع آلاینده بسیار حائز اهمیت است. در این نوشتار با استفاده از حل معکوس معادله‌ی جابه‌جایی - پراکندگی در حالت یک بعدی در شرایط جریان مانذگار و غیر یکنواخت، داده‌های سری زمانی غلظت آلاینده‌ی تخلیه شده در رودخانه بازسازی می‌شوند. اساساً روش حل معکوس ارائه شده، به نام روش شبه معکوس پذیری، بر این مبنای است که با اضافه کردن ترم پایداری (ترم مشتق چهارم) به معادله‌ی مذکور که در ترم پایداری ضریب پایداری نقش اصلی را دارد، پاسخ‌های برگشتی این معادله را به هم‌گرایی لازم می‌رساند. نتایج نشان می‌دهد که هرچه الگوی زمانی بازگذاری دارای پیچیدگی بیشتری باشد به دلیل اثر ترم پراکندگی، بازسازی آن، توسط مدل معکوس با دشواری بیشتری مواجه است، اما همچنان روش شبه معکوس پذیری قابلیت خوبی در بازسازی الگوی زمانی بازگذاری غلظت آلاینده در رودخانه دارد.

m.loushab@modares.ac.ir
m.mazaheri@modares.ac.ir
samani_@modares.ac.ir

واژگان کلیدی: مدل مستقیم، مدل معکوس، شبه معکوس پذیری، سری زمانی غلظت آلاینده، معادله‌ی جابه‌جایی - پراکندگی، ضریب پایداری.

۱. مقدمه

بنابراین یافتن هرچه سریع‌تر مکان و زمان رهاسازی آلاینده می‌تواند کمک شایانی باشد در جهت کاهش آلودگی و کمینه‌سازی خسارات را در پی داشته باشد. روش‌های مسئله‌ی معکوس^۱ در شناسایی منبع آلاینده راهگشایی بسیاری از مشکلات شده است؛ این روش‌ها به صورت معکوس در زمان و مکان برای شناسایی منبع آلاینده عمل می‌کنند.

مطالعه‌ی سائل معکوس روی معادلات مختلف به خصوص معادلات یفرانسیل جزئی و اخذ نتایج، مورد علاقه‌ی بسیاری از محققان بوده است. یک مسئله‌ی معکوس ممکن است با موارد «عدم وجود جواب»، «عدم یکتاپی جواب»، «عدم پایداری» یا ترکیبی از آن‌ها مواجه باشد.^[۲]

در این بخش ضمن مروری بر تحقیقات انجام گرفته در زمینه‌ی حل معکوس، اختصاصاً به مروری بر تحقیقات انجام گرفته در زمینه‌ی روش شبه معکوس پذیری (QR) می‌پردازم.

وانگ و لیو^[۳] روش تحلیلی را برای شناسایی منبع آلاینده نقطه‌ی و در یک بعد ارائه کردند. روش تحلیلی مذکور نیازمند وجود اطلاعات رصد شده از نقاطی متمایز در طول رودخانه است.

حمدی و همکاران^[۴] حدود فعالیت زمانی مرتبط با برخی منابع ناشناخته را با کاربرد معادله‌ی جابه‌جایی - پراکندگی توسعه یافته‌ی خطی دو بعدی را مورد

منابع آب‌های سطحی به دلیل کاربرد فراوان در بخش کشاورزی، صنعت و مصارف شهری در معرض آلودگی‌های شیمیایی قرار دارند. اغلب رودخانه‌ها توسط صنایع ایجاد شده در اطراف آن‌ها آلوده می‌شوند. منظور از آلودگی آب، آلودگی شیمیایی، میکروبی، آلودگی با مواد زاید آب دریاچه‌ها، رودخانه‌ها و آب‌های زیرزمینی است.^[۱] برای محدود کردن صنایع در رهاسازی آلاینده به رودخانه‌ها مقرراتی وجود دارد، اما بدیهی است حتی با وضع قوانین مهم و کاربردی باز هم ورود غیرمجاز آلاینده‌ها به منابع آبی امری غیرقابل انکار است. تخلف یک منبع آلاینده در مورد تخلیه‌ی پساب‌ها به منابع آبی می‌تواند به سه صورت انجام شود:^[۲]

۱. تخلیه‌ی پساب با غلظت بیش از حد تعیین شده در استاندارد،

۲. تخلیه‌ی پساب در زمان‌های غیر از زمان‌های تعیین شده در استاندارد،

۳. تخلیه‌ی مواد ممنوع شده در استاندارد.

* نویسنده مسئول

تاریخ: دریافت ۲۰، ۱۳۹۶، ۱۰، اصلاحیه ۱/۱۴، پذیرش ۱۳۹۷/۱/۲۸

DOI: 10.24200/j40.2018.50053.1455

دیفرانسیلی جزئی با گام‌های زمانی منفی است. استراتژی روش QR جلوگیری از حل معادله‌ی غیر معکوس پذیر و به جای آن حل معادله‌ی نزدیک به معادله‌ی اصلی با گام زمانی منفی است.^[۱۲]

لنس و لیون^[۱۳] معادله‌ی پخشیدگی^۵ را با زمان معکوس از طریق جایگزینی اپراتور پخشیدگی^۶ $\frac{\partial}{\partial t} - \Delta$ با اپراتور $QR = \frac{\partial}{\partial t} - \Delta^2$ که در آن Δ ثابت مشتقات کوچک و Δ پایه‌ی برای معادله‌ی لاپلاس است، حل کردند.

یانگ^[۱۴] شناسایی منبع ناشناخته را برای معادله‌ی پخشیدگی ذرات مورد مطالعه قرار داد، او نتیجه گرفت که غیرکوچک در داده‌های اندازه‌گیری پاسخ‌های حل معکوس معادله‌ی پخشیدگی تأثیرگذار خواهد بود.

یک راه حل برای پایداری پاسخ‌های معادله‌ی جابه‌جایی - پراکنده‌ی با ضرباب ثابت، به صورت معکوس، روش QR با جایگذاری ترم پایداری مشتق چهارم است.^[۱۵] روش QR یک روش تنظیم^۶ برای حل معادله‌ی همرفت حرارت^۷ با اضافه کردن پارامتر تنظیم به معادله‌ی همرفت است.^[۱۶]

اسمعایلزاده و همکاران^[۱۷] روش QR را برای معادله‌ی سه‌بعدی همرفت گرما ارائه دادند. پاسخ‌های معادله‌ی سه‌بعدی همرفت گرما در حالت معکوس زمانی ناپایدار است، پس روش QR باعث پایداری و همگرایی پاسخ‌های معادله‌ی سه‌بعدی شود.^[۱۸]

بگترگلو و اتمادجا^[۱۹] در نتایج خود نشان دادند که ترم پراکنده‌ی بر دقت پاسخ‌های حل معکوس معادله‌ی جابه‌جایی - پراکنده‌ی با روش QR بسیار مؤثر است. رویکرد روش QR دارای الگوریتمی غیر تکرارشونده و فقط با یکبار پیاده‌سازی در روش عددی برای معادله‌ی دیفرانسیلی جزئی به این صورت که مجھولات مسئله را به صورت معین و بدون تکرار حل می‌کند.^[۲۰]

اسکاگر و کابلالا^[۲۱] روش QR را برای حل معکوس معادله‌ی انتقال آلینه در آب‌های زیرزمینی برای شناسایی منبع آلودگی به کار بردند. آنها اعتقاد داشتند که روش مذکور در حل معکوس معادله‌ی جابه‌جایی - پراکنده‌ی قابل کاربرد است.^[۲۲]

لنس و لیون^[۲۳] معادله‌ی انتقال را با ضرباب ثابت در آب‌های زیرزمینی با روش QR حل کردند. روش مذکور در حل معادله‌ی جابه‌جایی - پراکنده‌ی به صورت معکوس زمانی، در موقعی که آلودگی غالب بر جریان است عملکرد ضعیفی دارد.^[۲۴]

روش QR در تحقیق زیانگ و همکاران^[۲۵] بسیار به تعیین شرایط اولیه‌ی توزیع غلظت آلینه در دامنه‌ی محاسباتی متکی بود.^[۲۶]

دورا و رابو^[۲۷] اثبات کردند با اضافه کردن محدودیت‌های خاص در شرایط مرزی می‌توان پاسخ‌های به مرتب دقیق‌تری به دست آورده.

روش شبه معکوس پذیری روشی است که با اضافه کردن ترم پایدار کننده مشتق چهارم به معادله‌ی جابه‌جایی - پراکنده‌ی، باعث پایداری پاسخ‌های معادله‌ی مذکور در گام‌های زمانی منفی می‌شود.^[۲۸] بدین صورت می‌توان معادله‌ی جابه‌جایی - پراکنده‌ی را در اصطلاح به صورت معکوس حل کرد. هدف به دست آوردن داده‌های سری زمانی غلظت آلینه‌ی رها شده (تابع شدت فرضی) در رودخانه و همچنین زمان رهاسازی را می‌توان توسط مدل ارائه شده بازسازی کرد، که در ترم پایداری ضرباب پایداری نقش اصلی را دارد.^[۲۹]

مشخصاً ساده سازی در معادلات جریان شناسایی منبع آلینه را در رودخانه آسان‌تر و به عکس عدم ساده سازی در معادلات مذکور شناسایی منبع آلینه را دشوارتر می‌کند.^[۳۰]

در نوشتار حاضر روش شبه معکوس پذیری برای حل معادله‌ی جابه‌جایی - پراکنده‌ی با گام‌های زمانی منفی به کار می‌رود، رودخانه در نظر گرفته شده در

شناسایی قرار دادند. آن‌ها با برقراری یک روش شناسایی با استفاده از ثبت غلظت در مرز خروجی جریان و ثبت شار بر مزد ورودی جریان در دامنه‌ی مورد بررسی توانستند حدود فعالیت زمانی را بدون هیچ‌گونه اطلاعات پیشین درباره‌ی اشکال منابع ناشناخته‌ی درگیر تعیین کنند.

حمدی^[۳۱] شناسایی یک منبع آلینه‌ی نقطه‌ی را با استفاده از معادله‌ی انتقال توسعه یافته‌ی دوبعدی خطی انجام داد. وی منبع مورد نظر را با در نظر گرفتن فرضیات محدود کننده و با اندازه‌گیری غلظت در مرز جریان خروجی از دامنه کنترل شناسایی کرده است. سپس با فرض این که تابع غلظت منبع قبل از زمان کنترل نهایی تمام می‌شود با برقراری یک روش شناسایی شبه صریح مبنی بر برخی نتایج کنترل مزدی موجود توانست پارامترهای منبع مورد نظر را با اندازه‌گیری غلظت در مرز جریان خروجی و از اندازه‌گیری شار در مزد ورودی جریان به دست آورد.

حمدی و مهفوذهی^[۳۲] با استفاده از معادله‌ی کلی انتقال به صورت یک بعدی و با در نظر گرفتن ضرباب متغیر مکانی پراکنده‌ی، سرعت و واکنش، نیز در دسترس داشتن اطلاعات پیشینی در مورد منبع آلینه‌ی توانستند مکان و تابع شدت منبع آلینه‌ی نقطه‌ی را در رودخانه با ثبت غلظت در بالادست و پایین دست منبع آلینه شناسایی کنند.

مولسین و فریند^[۳۳] با استفاده از مدل احتمال برگشتی منطقه‌ی تحت تأثیر چاه را مخصوص کرده و روشی برای تعیین میزان آسیب‌پذیری آبخوان ارائه کردند. در این نوشتار روشی جایگزین به منظور تعیین منطقه‌ی تحت تأثیر چاه بر اساس مفهوم عمر متوسط ارائه شده است. به عبارت دیگر، با استفاده از مفهوم زمان برگشتی پیمایش آلینه، شکل کلی آبخوان مشخص می‌شود. مدل دوبعدی و سه‌بعدی آن برای چاهی در حوضه‌ی آبریز واترلو (کانادا) مورد استفاده قرار گرفته است.

کوپالا و همکاران^[۳۴] مدل احتمال برگشتی و مدل مبتنی بر روش‌های زمین آماری را با یکدیگر مقایسه کردند. در پژوهش اخیر از داده‌های آزمایشگاهی تحت شرایط کامل‌آکنتر شده استفاده شده است. نتایج نشان می‌دهد که روش زمین آماری قادر است تابع اولیه‌ی رهاسازی آلینه و مکان رهاسازی را به خوبی تشخیص دهد؛ از جمله مشکلات این مدل می‌توان به نیاز به فرضیه‌ی اولیه برای تابع رهاسازی و مشخص کردن چند نقطه‌ی مظنون به منبع آلینه اشاره کرد. روش احتمال برگشتی تنها به یک نقطه‌ی رصد با تعداد محدودی مشاهده نیاز دارد، در حالی که مدل زمین آماری به حداقل دو نقطه‌ی رصد با تعداد زیادی مشاهده نیاز دارد. لازم به ذکر است که در روش احتمال برگشتی یکی از پارامترهای مکان یا زمان رهاسازی باید مشخص باشد. هر دو مدل پیش‌بینی خوبی از مکان اولیه آلینه ارائه می‌دهد.

آلینه توسط فرایند‌های جابه‌جایی^۳ پراکنده‌ی^۴ در رودخانه منتشر می‌شود، پس برای یافتن زمان و نوع الگوی زمانی پارکداری ضرورت می‌باشد، حل معادله‌ی مذکور با گام‌های زمانی منفی ضرورت می‌باشد، که معادله‌ی دیفرانسیلی جزئی بدینم را ایجاد خواهد کرد.^[۳۵] معادلات دیفرانسیلی جزئی بدینم به معادلات اطلاق می‌شود که با روش‌های متداول حل معادلات دیفرانسیلی جزئی قابل حل نیستند و در اصل برای آنها پاسخ پایداری ایجاد نخواهد شد، بلکه پاسخ‌ها به همگرایی لازم نمی‌رسند و واگرا می‌شوند.^[۳۶]

پس باشد روشی ارائه شود تا بتوان ضمن حل معادلات دیفرانسیلی جزئی بدینم، پاسخ‌های معادلات را به همگرایی لازم رساند. بنابراین روش شبه معکوس پذیری (QR) توسط لنس و لیون^[۳۷] ارائه شده است. هدف این روش حل معادلات

انتقال آلینده در حالت یک بعدی چنین است^[۲۲]:

$$\frac{\partial(AC)}{\partial t} = -\frac{\partial(QC)}{\partial x} + \frac{\partial}{\partial x}\left(AE_x \frac{\partial C}{\partial x}\right) - AkC + AS \quad (5)$$

که در آن، x بعد مکان، t بعد زمان، A سطح مقطع جریان، Q دبی جریان، C غلظت آلینده، E_x ضریب پراکندگی درجهت طول رودخانه است. همچنین k ضریب تم واکنش و S ترم منبع آلینده است. در معادله‌ی ۵، برای تعیین پارامترهای جریان در حالت یک بعدی از حل معادلات سنت - و نانت استفاده می‌شود. لازم به ذکر است که معادله‌ی جابه‌جایی - پراکندگی و معادله‌ی جریان با شرط جریان ماندگار و غیریکنواخت مطابق رابطه‌ی ۶ بازنویسی می‌شوند:

$$A \frac{\partial C}{\partial t} = -\frac{\partial(QC)}{\partial x} + \frac{\partial}{\partial x}\left(AE_x \frac{\partial C}{\partial x}\right) - AkC + AS \quad (6)$$

معادله‌ی جریان به کار رفته در همه‌ی مدل‌های موجود برای حالت شبیه‌سازی یک بعدی، معادلات جریان سنت - و نانت است که برای جریان ماندگار و غیریکنواخت مطابق معادلات ۷ و ۸ است.

$$\frac{\partial Q}{\partial x} = 0 \quad (7)$$

$$\frac{\partial}{\partial x}\left(\frac{Q^*}{A}\right) + gA \frac{\partial y}{\partial x} + gA(S_f - S_*) = 0 \quad (8)$$

که در آن، Q دبی جریان، A سطح مقطع جریان، y عمق جریان، S^* شیب خط انحرافی، S_f شیب بستر رودخانه است.

معادله‌ی جابه‌جایی - پراکندگی به صورت گام‌های زمانی منفی در دسته معادلات دیفرانسیلی جزئی بدخیم قرار می‌گیرد^[۱۶]. پاسخ‌های معادله‌ی جابه‌جایی - پراکندگی در گام‌های زمانی منفی به همگرایی لازم نمی‌رسند. روش شبیه‌سازی معمکوس پذیری ترم پایدار مشتق چهارم^۸ را به معادله‌ی جابه‌جایی - پراکندگی اضافه می‌کند که اضافه کردن چنین اپراتوری موجب تنظیم پاسخ‌های معادله در حالت گام‌های زمانی منفی شده و از واگرایی پاسخ‌ها جلوگیری می‌کند^[۱۷]. پس معادله‌ی ۶ طبق روش شبیه‌سازی معمکوس پذیری چنین بازنویسی می‌شود.

$$A \frac{\partial C}{\partial t} = -\frac{\partial(QC)}{\partial x} + \frac{\partial}{\partial x}\left(AE_x \frac{\partial C}{\partial x}\right) + \varepsilon \frac{\partial^4 C}{\partial x^4} \quad (9)$$

که در آن، ε ضریب پایداری نام دارد. به ترم مشتق چهارم مشخص شده ترم پایداری گفته می‌شود که نقش اصلی را در همگرایی معادله‌ی ۹ با گام‌های زمانی منفی دارد. ضریب پایداری و ترم پایداری برای همگرایی پاسخ‌های معادله‌ی مذکور مورد استفاده قرار می‌گیرد که پایه و اساس روش شبیه‌سازی معمکوس پذیری بر مبنای ترم پایداری است^[۱۸]. همچنین ترم‌های رابطه‌ی ۹ در سمت چپ تساوی تغییرات غلظت نسبت به زمان را نشان می‌دهد، و در سمت راست تساوی از سمت چپ به راست، ترم اول ترم جابه‌جایی نام دارد که با تقسیم دبی (Q) بر سطح مقطع جریان ضریب جابه‌جایی به دست می‌آید. همچنین ترم دوم، ترم پراکندگی نام دارد که به ضریب پراکندگی گفته می‌شود. در ادامه توضیحات لازم برای این ضریب ارائه می‌شود.

لازم به ذکر است که در تحقیق حاضر ترم منبع آلینده و ضریب واکنش برابر صفر در نظر گرفته می‌شود. شرایط مرزی و انتهایی معادله‌ی ۹ عبارت است از:

شرایط جریان ماندگار و غیریکنواخت است. در این تحقیق طبق تابع شدت فرضی در رودخانه آلینده‌ی در مرز ورودی رها می‌شود؛ برای یافتن تابع شدت فرضی روش شبیه معمکوس پذیری به کار می‌رود. به طور کلی روش مذکور به دلیل محدودیت موجود در شرط اولیه‌ی آن و شرایط واقعی موجود در جریان رودخانه، در محیط رودخانه در دیگر مطالعات و تحقیقات پیشین مورد استفاده واقع نشده است. با رفع چنین محدودیتی روش شبیه معمکوس پذیری در این نوشتار در رودخانه مورد استفاده قرار گرفته است.

در این نوشتار روشی جدید برای رفع محدودیت شرایط اولیه‌ی (پروفیل طولی غلظت آلینده) روش شبیه معمکوس پذیری استفاده شده است. همچنین با ارائه‌ی الگوریتمی متناسب با شرایط جریان ماندگار و غیریکنواخت رودخانه، روش شبیه معمکوس پذیری در رودخانه برای شناسایی منبع آلینده مورد آزمون واقع شده است.

نوآوری‌های موجود در این نوشتار را می‌توان این‌گونه خلاصه کرد که محدودیت برداشت پروفیل طولی غلظت آلینده برای شرط اولیه‌ی روش شبیه معمکوس پذیری توسط روشی برطرف شده است. همچنین از روش مذکور در رودخانه بهره گرفته شده که در تحقیقات پیشین این امر میسر نبوده است. به طور کلی هدف از ارائه‌ی نوشتار حاضر استفاده از روش شبیه معمکوس پذیری در رودخانه برای شناسایی منبع آلینده رها شده در مرز ورودی رودخانه است.

۲. مبانی نظری و روش‌ها

به طور کلی روش شبیه معمکوس پذیری ابتدا برای معادله‌ی گرمای ارائه شد که اپراتور گرمای در معادله‌ی مذکور عبارت است از:

$$\left(\frac{\partial}{\partial t} - k\Delta\right)u = 0 \quad (1)$$

$$u(x, T) = X(x) \quad (2)$$

که در آن، k ضریب هدایت گرمای، x بعد مکان، t بعد زمان، T کل زمان شبیه‌سازی، (x) شرایط انتهایی و تابع به دست آمده از حل مستقیم معادله‌ی مذکور است.

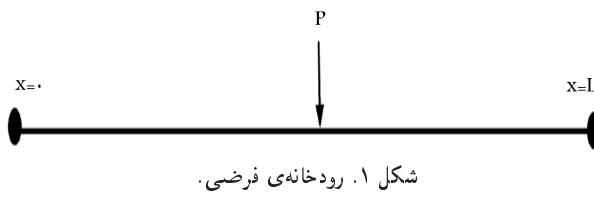
رابطه‌ی ۲ شرط انتهایی به دست آمده از حل مستقیم معادله‌ی ۱، به روش‌های معمول است. اما اگر معادله‌ی ۱ به صورت معمکوس حل شود، مشخصاً از رابطه‌ی ۲ به عنوان شرایط انتهایی معادله‌ی معمکوس استفاده خواهد شد، و بدین ترتیب یک معادله‌ی دیفرانسیلی جزئی بدخیم ایجاد می‌شود که پاسخ‌های آن به همگرایی لازم نمی‌رسد. پس ترم پایداری به منظور حل معادله‌ی معمکوس، به معادله‌ی ۱ اضافه می‌شود:

$$\left(\frac{\partial}{\partial t} - k\Delta - \varepsilon\Delta^2\right)u = 0 \quad \varepsilon > 0 \quad (3)$$

با اضافه شدن ترم پایداری ($\varepsilon\Delta^2$) که در آن ε ضریب پایداری نام دارد، معادله‌ی ۱ به صورت معمکوس قابل حل است. شرایط انتهایی معادله‌ی ۳ عبارت است از:

$$u(x, T) = X(x) \quad (4)$$

با توجه به مطالب گفته شده می‌توان معادله‌ی ۴ را با اعمال تغییراتی به معادله‌ی جابه‌جایی - پراکندگی تعمیم داد. فرم کلی معادله‌ی جابه‌جایی - پراکندگی با معادله‌ی



شکل ۱. رودخانه‌ی فرضی.

برای شرط اولیه‌ی معادله‌ی ۹، برداشت پروفیل طولی غلظت آلاینده در رودخانه در یک زمان ضروری است، زیرا معادله‌ی بازنویسی شده توسط روش شبیه معکوس‌پذیری نیاز به پروفیل مکانی غلظت دارد که در واقعیت برداشت غلظت آلاینده در یک زمان از سراسر رودخانه امری بسیار مشکل، هزینه‌بر یا غیرممکن است. پس باید برداشت غلظت آلاینده از رودخانه به گونه‌ی انجام شود که هم کاربردی و هم با کمترین هزینه ممکن باشد زیرا وجود یک ایستگاه اندازه‌گیری در هر رودخانه کاملاً منطقی و عملی است. اما همان طور که مشخص است با محدودیت استفاده از روش شبیه معکوس‌پذیری در این مرحله، باید غلظت آلاینده را به صورت تابع مکانی یا همان پروفیل طولی برداشت کرد. پس باید برای این مشکل چاره‌ی اندیشید. در این تحقیق از ابتکار برداشت داده از یک نقطه در همه‌ی زمان‌ها و با استفاده از تابع شدت غلظت آلاینده، برای به دست آوردن پروفیل مکانی بهره گرفته شده است تا بتوان این مشکل را نیز برطرف کرد. روش ارائه شده، عملاً را قادر می‌سازد تا به جای برداشت داده از نقطه‌های زیاد در یک زمان مشخص، که امری بسیار هزینه‌بر است، فقط از یک نقطه در هر زمان و از طریق فقط یک ایستگاه سنجش داده‌برداری کنیم.

توضیح روش رفع محدودیت شرط انتهایی معادله‌ی شبیه معکوس‌پذیری با ارائه مثالی ساده به این صورت است که در رودخانه‌ی مطابق شکل ۱ و در ایستگاه سنجه P ، می‌توان غلظت آلاینده را در هر زمان برداشت.

برای مثال اگر بازه زمانی برداشت داده دستگاه اندازه‌گیری غلظت آلاینده، ۱۲ ساعت در نظر گرفته شود، می‌توان چنین شرح داد که از ساعت ۱۲:۰۰ ظهر الی ۲۴:۰۰ عصر، دستگاه داده برداری کرده است. فرضاً طبق تابعی غلظت آلاینده در طول ۱۲ ساعت برداشت شده است و غلظت آلاینده طی مدتی مشخص، از صفر شروع شده، طی روندی افزایش یافته و سپس پایان پذیرفته است، و غلظت آلاینده در رودخانه برابر صفر شده و در عمل آلاینده از نقطه‌ی اندازه‌گیری گذشته است. در این مرحله است که برای استفاده از داده‌های موجود در مدل برگشتی از روش نامبرده استفاده می‌شود، به این صورت که تابع شدت غلظت آلاینده به دست آمده از ایستگاه سنجه در نقطه‌ی P ، می‌توان به عنوان شرط مزدی و روودی در مدل مستقیم معادله‌ی انتقال، در بازه P تا L استفاده کرد. طبیعتاً خروجی مدل مستقیم تعریف شده برای بازه P تا L ، پروفیل طولی غلظت آلاینده خواهد بود، که می‌توان از همین پروفیل در مدل برگشتی ارائه شده توسط روش شبیه معکوس‌پذیری استفاده کرد. با رفع چنین محدودیتی در روش شبیه معکوس‌پذیری می‌توان از این روش برای استفاده در رودخانه با هزینه‌ی بسیار پایین و در حالتی کاربردی استفاده کرد.

۲.۲. مدل عددی

برای گسسته‌سازی معادله‌ی ۹ از روش تقریب تفاضل مرکزی برای مشتقات مکانی و از الگوی کرانک - نیکلسون برای مشتق زمانی استفاده شده است. از جمله مزایای این روش، پایداری بی‌قید و شرط آن است و لذا می‌توان گام زمانی بزرگ‌تری در برنامه‌ی ریاضی اختیار کرد. همچنین این الگو هم در مکان و هم در زمان دارای دقت درجه دو است و میزان پراکنندگی عددی در آن نیز برابر صفر است.^[۱۱] پس معادله‌ی ۹ به صورت گسسته‌سازی ترم به ترم درخواهد آمد:

$$\frac{\partial C}{\partial x}(0, t) = 0 \quad (10)$$

$$\frac{\partial C}{\partial x}(L, t) = 0 \quad (11)$$

$$\frac{\partial^r C(0, t)}{\partial x^r} = 0 \quad (12)$$

$$\frac{\partial^r C(L, T)}{\partial x^r} = 0 \quad (13)$$

$$C(x, t) = \xi(x) \quad (14)$$

که در آنها، L طول رودخانه، T کل زمان شبیه‌سازی، (x) شرط انتهایی و پروفیل طولی غلظت آلاینده از کل طول رودخانه است. چنان که مشاهده می‌شود در بالا از شرایط انتهایی نام بردۀ شده است؛ به این معنی که به معادله‌ی ۹ شرط انتهایی داده می‌شود تا بتواند به صورت برگشتی بازسازی را انجام دهد. اما با تغییر و متغیری ساده می‌توان آن را به شرط ابتدایی تبدیل کرد تا مانند شکل متدال دیگر معادلات دیفرانسیلی جزئی شود. تغییر و متغیر شرط انتهایی تبدیل می‌شود به:

$$\tau = T - t \quad (15)$$

رابطه‌ی بازنویسی شده با تغییر و متغیر بالا عبارت است از:

$$A \frac{\partial C}{\partial \tau} = \frac{\partial(QC)}{\partial x} - \frac{\partial}{\partial x} \left(AE_x \frac{\partial C}{\partial x} \right) - \varepsilon \frac{\partial^r C}{\partial x^r} \quad (16)$$

شرایط مرزی و انتهایی معادله‌ی ۱۶ به صورت زیر خواهد بود:

$$\frac{\partial C}{\partial x}(0, \tau) = 0 \quad (17)$$

$$\frac{\partial C}{\partial x}(L, \tau) = 0 \quad (18)$$

$$\frac{\partial^r C(0, \tau)}{\partial x^r} = 0 \quad (19)$$

$$\frac{\partial^r C(L, \tau)}{\partial x^r} = 0 \quad (20)$$

$$C(x, 0) = \xi(x) \quad (21)$$

باید توجه داشت معادله‌ی ۶ با توجه به نکات ذکر شده بعد از ارائه این معادله توسعه روش شبیه معکوس‌پذیری بازنویسی شده است. در معادله‌ی ۹، $\frac{\partial^r C}{\partial x^r}$ ترم پایداری نام دارد و همان طور که از نام آن بر می‌آید باعث پایداری معادله‌ی جابه‌جایی - پراکنندگی در گام‌های زمانی منفی می‌شود. همچنین در این معادله ضریب پایداری نام دارد و مشخصاً در ترم پایداری نقش اصلی را دارد.^[۱۷] با تغییر ضریب پایداری پاسخ‌ها دچار تغییر می‌شوند و اگر ضریب پایداری از مقداری کم تر پاسخ‌ها ناپایدار شده و جواب‌ها واگرا می‌شوند، همچنین اگر مقدار ضریب پایداری از حدی بیشتر شود پاسخ‌ها به صفر می‌کند و طبیعتاً پاسخ صحیح را نخواهد داد.^[۱۱] البته معیار مشخصی برای تعیین مقدار ε وجود ندارد^[۱۸] و باید توجه داشت که، مقدار ضریب جابه‌جایی - پراکنندگی، زمان شبیه‌سازی برای بازسازی شرایط موجود توسعه روش شبیه معکوس‌پذیری در تعیین مقدار ضریب پایداری مؤثر است^[۱۹] و بدینهی است که هرچه داده‌ها با دقت کمتری برداشت شده باشند، بازسازی شرایط موجود توسعه روش شبیه معکوس‌پذیری مشکل تر استفاده از ضریب پایداری دارای محدودیت بیشتر و با دقت کم تر خواهد بود.

۲. رفع محدودیت شرط انتهایی روش شبیه معکوس‌پذیری

همان طور که در قسمت انتهایی شرایط مرزی و اولیه‌ی معادله‌ی برگشتی اشاره شد،

$$\begin{aligned} & \Delta\tau \left[\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} - \frac{(AE)_{i+\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} + \frac{Q_{i+\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} \right] C_{i+1}^j + \\ & \Delta\tau \left[-\frac{6\epsilon}{2\Delta x^r} + \frac{(AE)_{i+\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} + \frac{(AE)_{i-\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} \right] C_i^j + \\ & \Delta\tau \left[\frac{Q_{i+1}}{2\Delta x^r} - \frac{Q_{i-1}}{2\Delta x^r} + \frac{A_i}{\Delta\tau} \right] C_i^j + \\ & \Delta\tau \left[\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} - \frac{(AE)_{i-\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} - \frac{Q_{i-1}}{2\Delta x^r} \right] C_{i-1}^j + \\ & \Delta \left(-\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} \right) C_{i-2}^j \end{aligned} \quad (24)$$

در رابطه‌ی ۲۴ C^{j+1}, \dots, C^j بردار معلوم و ستون غلطت مشخص و همان ضرایب

اولیه است که در معادله‌ی برگشتی به عنوان شرایط انتهایی وارد می‌شود، همچنین C^{j+1}, \dots, C^j بردار مجھولات و ستون غلطتی است که از حل برگشتی به دست می‌آید. دیگر آندیس و پارامترها نیز در معادلات و روابط قبل معروف شده‌اند. با توجه به رابطه‌ی ۲۴ مشاهده می‌شود که برای تشکیل ماتریس ضرایب و با توجه به ترم معادله وجود دارد در حالی که تعداد n مجھول داریم. پس مشتق چهارم، $-n-4$ معادله وجود دارد در حالی که تعداد n مجھول داریم. پس ۴ معادله‌ی دیگر لازم است تا تعداد معادلات برابر مجھولات شود. بدین منظور باید از ۴ شرط مرزی که تعداد مجھولات را برابر معادلات می‌کند، استفاده کرد. با توجه به شرایط مرزی در نظر گرفته شده و رابطه‌ی ۲۴، روابط به کار رفته در ماتریس ضرایب عبارت خواهد بود از:

$$a_{11} = -1, a_{12} = 1, \dots, a_{1n} = 0$$

$$a_{21} = 1, a_{22} = -2, a_{23} = 1,$$

$$a_{24} = 0, \dots, a_{2n} = 0, a_{21} = \Delta\tau \left(\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} \right),$$

$$a_{22} = \Delta\tau \left[-\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} + \frac{(AE)_{r-\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} - \frac{Q_{r-1}}{2\Delta x^r} \right],$$

$$a_{23} = \Delta\tau \left[\frac{6\epsilon}{2\Delta x^r} - \frac{(AE)_{r+\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} - \frac{(AE)_{r-\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} - \frac{Q_{r+1}}{2\Delta x^r} + \frac{Q_{r-1}}{2\Delta x^r} + \frac{A_r}{\Delta\tau} \right],$$

$$a_{24} = \Delta\tau \left[-\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} + \frac{(AE)_{r+\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} - \frac{Q_{r+1}}{2\Delta x^r} \right],$$

$$a_{25} = \Delta\tau \left(\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} \right)$$

$$a_{31} = 0, a_{32} = \Delta\tau \left(+\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} \right),$$

$$a_{33} = \Delta\tau \left[-\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} + \frac{(AE)_{r+\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} - \frac{Q_{r-1}}{2\Delta x^r} \right],$$

$$a_{34} = \Delta\tau \left[\frac{6\epsilon}{2\Delta x^r} - \frac{(AE)_{r+\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} - \frac{(AE)_{r-\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} - \frac{Q_{r+1}}{2\Delta x^r} + \frac{Q_{r-1}}{2\Delta x^r} + \frac{A_r}{\Delta\tau} \right],$$

$$a_{35} = \Delta\tau \left[-\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} + \frac{(AE)_{r+\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} - \frac{Q_{r+1}}{2\Delta x^r} \right],$$

$$a_{41} = \Delta\tau \left(\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} \right), \quad a_{42} = 0, \dots \quad (25)$$

برای دیگر ضرایب نیز به طور مشابه می‌توان عمل کرد. با توجه به روابط ارائه

$$A \frac{\partial C}{\partial \tau} \cong A_i^j \left(\frac{C_i^{j+1} - C_i^j}{\Delta\tau} \right)$$

$$\frac{\partial (QC)}{\partial x} \cong \frac{(QC)_{i+\frac{1}{r}}^{j+\frac{1}{r}} - (QC)_{i-\frac{1}{r}}^{j+\frac{1}{r}}}{\Delta x}$$

$$\begin{aligned} \frac{\partial}{\partial x} \left(AE_x \frac{\partial C}{\partial x} \right) &\cong \frac{\left[(AE_x)_{i+1} C_{i+1}^{j+\frac{1}{r}} \right]}{\Delta x^r} \\ &- \frac{\left[(AE_x)_i C_i^{j+\frac{1}{r}} \right]}{\Delta x^r} + \frac{\left[(AE_x)_{i-1} C_{i-1}^{j+\frac{1}{r}} \right]}{\Delta x^r} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \varepsilon \frac{\partial^r C}{\partial x^r} &\cong \\ &\varepsilon \left(\frac{C_{i+1}^{j+\frac{1}{r}} - 4C_{i+1}^{j+\frac{1}{r}} + 6C_i^{j+\frac{1}{r}} - 4C_{i-1}^{j+\frac{1}{r}} + C_{i-1}^{j+\frac{1}{r}}}{\Delta x^r} \right) \end{aligned} \quad (22)$$

$\Delta\tau$ گام زمانی، Δx گام مکانی، و همچنین ε شمارنده‌ی مکان و ζ شمارنده‌ی زمان است. گسسته‌سازی کلی این معادله مطابق رابطه‌ی ۲۳ خواهد بود:

$$\begin{aligned} A_i^j \left(\frac{C_i^{j+1} - C_i^j}{\Delta\tau} \right) &= \frac{(QC)_{i+\frac{1}{r}}^{j+\frac{1}{r}} - (QC)_{i-\frac{1}{r}}^{j+\frac{1}{r}}}{\Delta x} \\ &- \frac{\left[(AE_x)_{i+1} C_{i+1}^{j+\frac{1}{r}} \right]}{\Delta x^r} + \frac{\left[(AE_x)_i C_i^{j+\frac{1}{r}} \right]}{\Delta x^r} \\ &- \frac{\left[(AE_x)_{i-1} C_{i-1}^{j+\frac{1}{r}} \right]}{\Delta x^r} \\ &- \varepsilon \left(\frac{C_{i+1}^{j+\frac{1}{r}} - 4C_{i+1}^{j+\frac{1}{r}} + 6C_i^{j+\frac{1}{r}} - 4C_{i-1}^{j+\frac{1}{r}} + C_{i-1}^{j+\frac{1}{r}}}{\Delta x^r} \right) \end{aligned} \quad (23)$$

با توجه به الگوی‌های ارائه شده در گسسته‌سازی به شکل رابطه‌ی ۲۲ ارائه ماتریس ضرایب و روابط به دست آمده برای محاسبه‌ی بردار مجھولات کمک شایانی به درک هرچه بهتر مفهوم الگوی عددی به کار رفته می‌کند. پس با توجه به گسسته‌سازی انجام گرفته روی معادله‌ی ۹ که در رابطه‌ی ۲۲ ارائه شده، برای ساختن ماتریس ضرایب به روابط ۲۴ نیاز است، شایان ذکر است که در گسسته‌سازی زیر، معادلات گسسته شده در سمت چپ ضرایب و ستون غلطت آلاندیه در زمان قبل خواهد بود که از مجھولات است. همچنین در سمت راست ضرایب ستون غلطت آلاندیه معلوم است و همچنین محاسباتی توسط روش شبه معکوس‌پذیر است.

$$\begin{aligned} & \Delta\tau \left(+\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} \right) C_{i+1}^{j+1} + \\ & \Delta\tau \left[-\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} - \frac{(AE)_{i+\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} - \frac{Q_{i+1}}{2\Delta x^r} \right] C_{i+1}^{j+1} + \\ & \Delta\tau \left[\frac{6\epsilon}{2\Delta x^r} - \frac{(AE)_{i+\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} - \frac{(AE)_{i-\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} \right] C_i^{j+1} + \\ & \Delta\tau \left[-\frac{Q_{i+1}}{2\Delta x^r} + \frac{Q_{i-1}}{2\Delta x^r} + \frac{A_i}{\Delta\tau} \right] C_i^{j+1} + \\ & \Delta\tau \left[-\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} + \frac{(AE)_{i-\frac{1}{r}}}{2\Delta x^r} + \frac{Q_{i-1}}{2\Delta x^r} \right] C_{i-1}^{j+1} + \\ & \Delta\tau \left(+\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} \right) C_{i-2}^{j+1} = \\ & \Delta\tau \left(-\frac{\epsilon}{2\Delta x^r} \right) C_{i+1}^j + \end{aligned}$$

جدول ۱. مشخصات رودخانه فرضی.

مشخصات رودخانه	پارامترها
طول رودخانه	۲۴ کیلومتر
گام های مکانی	۱۰۰ متر
ضریب زبری مانینگ	۰/۰۳۵
شرط مرزی در بالادست	دبی ثابت ۱۰۰ متر مکعب بر ثانیه
شرط مرزی در پایین دست	شیب خط جریان ۳۰ درجه در متر
زمان شمیمه سازی	۱۲ ساعت

فرض بر این است که توزیع غلط در مقطع یکداشت است. این فرض ممکن است تحت شرایطی، مثلاً در حالت عریض بودن رودخانه، صادق نباشد. البته باید بیان داشت که باز محاسباتی و پیچیدگی معادلات در حالت یک بعدی نسبت به حالت های دو بعدی و سه بعدی کمتر و سهولت‌تر است.^[۲۴] برای مثال های فرضی در حالت یک بعدی، رودخانه‌ی به طول ۲۴ کیلومتر و با مقاطع عرضی نامنظم در نظر گرفته می شود (جدول ۱).

با توجه به شکل ۲، جریان به وجود آمده در رودخانه‌ی موردنظر از نوع جریان ماندگار و غیریکنواخت است. با حل معادلات جریان در حالت یک بعدی، متغیرهای مرتبط با جریان برای این مثال به دست می‌آید. در این شکل به ترتیب مقادیر ماندگار دبی، سرعت، پروفیل طولی سطح مقاطع و همچنین ضریب پراکندگی محاسبه شده توسط رابطه‌ی دنگ و همکاران^[۲۸] (رابطه‌ی ۲۸) در طول رودخانه نشان داده شده است:

$$D_L = \frac{\circ/\lambda\delta}{\lambda\varepsilon_{t^\circ}} \frac{U^\tau B^{\frac{\lambda}{\tau}}}{H^{\frac{\tau}{\lambda}} U_*} \quad (18)$$

$$\varepsilon_{t^*} = \circ_1 140 + \frac{1}{3520} \left(\frac{U}{U_*} \right) \left(\frac{B}{H} \right)^{1/\Gamma_A} \quad (49)$$

که در آن، D_L ضریب پراکنده‌گی طولی، U سرعت متوسط، B عرض متوسط مقطع، H عمق متوسط مقطع و U_* نیز سرعت برشی است. ضریب پراکنده‌گی با استفاده از پارامترهای به دست آمده از حل معادلات جریان محاسبه می‌شود؛ از محدودیت‌های محاسبه‌ی ضریب پراکنده‌گی می‌توان به دقت پایین روش‌های محاسباتی اشاره کرد. از جمله روش‌هایی که در مقالات متعدد مورد استفاده قرار گرفته، می‌توان به رابطه‌ی دنگ و همکاران اشاره کرد که مورد اعتماد بسیاری از محققین بوده است. در این نوشتار نیز از روش دنگ و همکاران برای محاسبه‌ی ضریب پراکنده‌گی استفاده شده است. بدین منظور از روش‌های دیگر نظری روش‌های آماری نیز استفاده شده و فرمول‌هایی نیز به دست آمده است. از جمله این فرمول‌ها می‌توان به فرمول ارائه شده در مطالعه‌ی کاشفی پور و فالکونر اشاره کرد^[15] که با توجه به محاسبات انجام شده و مقایسه با داده‌های واقعی ضریب همیستگی قابل قبولی داشته است. ضریب پراکنده‌گی به دست آمده توسط روش‌های شیمیایی به مراتب دقت بالاتر نسبت به فرمول‌های موجود دارد، اما هزینه‌ی روش‌های شیمیایی به مراتب بالاتر است و نیاز به امکانات بیشتری دارد. روش‌های محاسباتی به طور واضح فقط با در اختیار داشتن «خواه، با امتیه‌های، حربان: میس» است.

گستردۀ شدن ذرات یک ماده‌ی آلاینده در یک سیال می‌تواند در اثر پدیده‌های جایه‌جایی، پخشیدگی مولکولی، پخشیدگی متلاطم و پراکندگی باشد. جایه‌جایی، انتقال ذرات ماده‌ی آلاینده در اثر حرکت جریان سیال است. پخشیدگی مولکولی در اثر حرکات تصادفی مولکول‌های سیال انجام می‌شود و بیان ریاضی آن با استفاده از قانون اول فیزیک صورت می‌ذیرد؛ بر اساس این قانون، شار جرمی در اثر پخشیدگی

شده، ماتریس ضرایب و بردار مجهولات و بردار معلومات تبدیل می‌شود به:

بردار مجهولات و معلومات به صورت زیر درخواهد آمد:

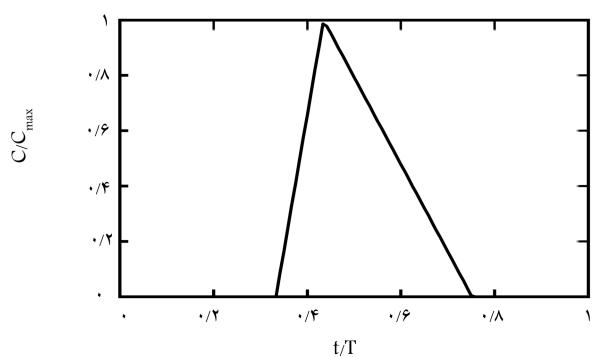
$$\begin{bmatrix} C_1 \\ C_2 \\ \vdots \\ C_n \end{bmatrix} = \begin{bmatrix} b_1 \\ b_2 \\ \vdots \\ b_n \end{bmatrix} \quad (14)$$

همان طور که در ماتریس های 2×2 مشخص است نوع رابطه‌ی ایجاد شده بین ماتریس ها به صورت معادله‌ی $ax = b$ است که بردار معلومات x بردار مجهولات a است و $a = C_1, C_2 \dots C_n$ ماتریس ضرایب است که در رابطه‌ی 2×2 نشان داده شده است و به صورت کلی $C_1, C_2 \dots C_n$ در زمان های $t_1, t_2 \dots t_n$ به دست می‌آید.

٣. نتایج و بحث

برای صحیت سنجی مدل معکوس معادله‌ی انتقال در حالت یک بعدی، ابتدا یک رودخانه‌ی فرضی با مقاطع عرضی نامنظم در نظر گرفته می‌شود. سپس با حل معادلات جریان در حالت یک بعدی با شرایط مرزی معلوم، پارامترهای شامل عمق‌ها و سرعت‌ها و ... به دست می‌آید. سپس معادله‌ی انتقال مستقیماً حل می‌شود و خروجی مدل مستقیم معادله‌ی انتقال به عنوان رودهای حل معکوس برای معادله‌ی انتقال در حالت یک بعدی مورد بررسی قرار می‌گیرد.

وقتی که معادلات جریان و انتقال در رودخانه به صورت یک بعدی به کار می‌رود، توزیع کمیت‌های سرعت و غلظت در مقطع عرضی رودخانه یکسان فرض می‌شود. در حقیقت معادلات یک بعدی به صورت میانگین مقطعي از انتگرال گیری معادلات سه بعدی در مقطع عرضی رودخانه به دست می‌آید. مهم‌ترین عوامل مؤثر در یک بعدی بودن جریان در رودخانه، هندسه، توپوگرافی و شرایط زیری بسته است و همچنین بیشترین تأثیر را بر یک بعدی بودن انتقال آزادینه، شرایط جریان و شرایط منبع آزادینه دارد. وقتی که معادله انتقال به صورت یک بعدی در نظر گرفته می‌شود،



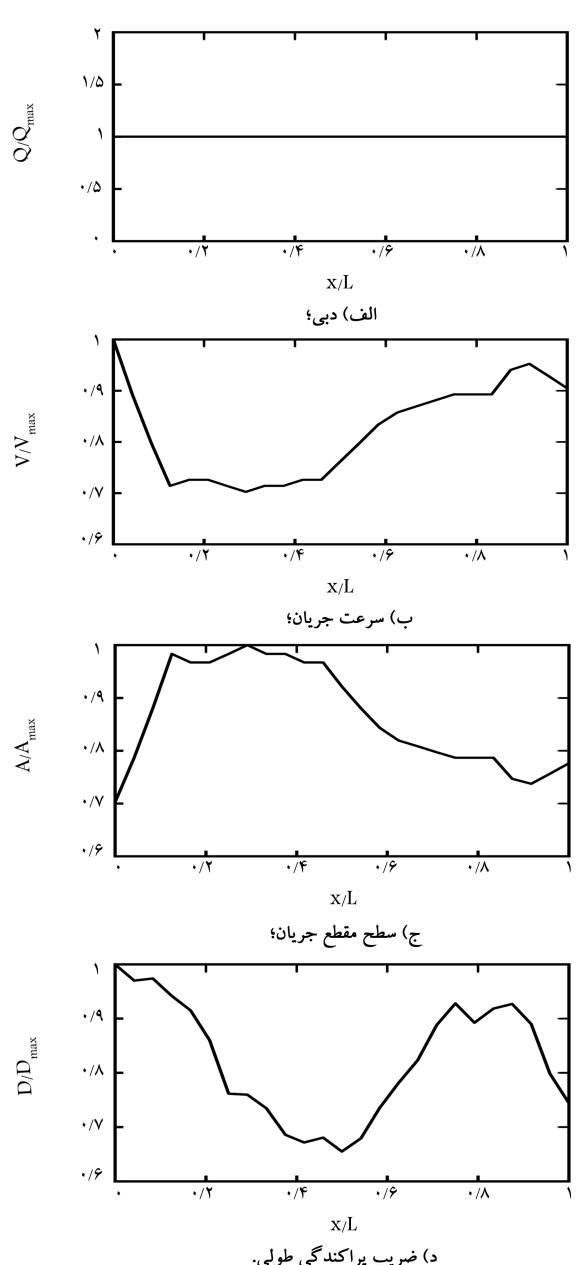
شکل ۳. منحنی سری زمانی غلظت آلاینده (تابع شدت فرضی) در مرز ورودی (مثال اول).

جریان نسبت به مکان مشاهده می‌شود زیرا جریان ماندگار و غیریکنواخت است. با توجه به توضیحات داده شده در قسمت قبل، براساس نوع جریان مشخصاً ضریب پراکندگی نیز نسبت به مکان متغیر است.

۱.۳. کاربرد روش شبیه معکوس پذیری در رودخانه (مثال اول)
برداشت پروفیل مکانی غلظت آلاینده در رودخانه برای ارزیابی شرط اولیه روش شبیه معکوس پذیری امری بسیار هزینه‌بر و معمولاً غیرقابل انجام است. پس باید برای رفع چنین مشکلی چاره‌بی اندیشید (شکل ۳).
مشخصاً هیچ‌گونه داده‌برداری بدون خطای چه دستگاهی و چه انسانی وجود ندارد و همیشه برای محاسبات و نتایج به دست آمده از اندازه‌گیری داده‌های مختلف - که در این تحقیق به برداشت غلظت آلاینده اختصاص دارد - با توجه به دستگاه‌های مختلف اندازه‌گیری میزان خطای را در نظر می‌گیرند. پس برای هرچه نزدیک‌تر شدن مسئله مورد نظر به واقعیت، مقداری خطای به داده‌های اندازه‌گیری شده یا همان داده‌های به دست آمده از حل مستقیم وارد می‌شود.^[۱۸] البته میزان خطای وارد باید در حد منطقی باشد تا پاسخ‌های دریافتی نزدیک به واقعیت باشند. منطقی بودن میزان خطای یعنی از حدی بیشتر یا از حدی کوچک‌تر نباشد زیرا میزان خطای موجود در دستگاه‌های اندازه‌گیری یا خطای انسانی فقط تا حدی قابل قبول است. در این تحقیق میزان خطای ۱۵ درصد در نظر گرفته شده که مقدار زیادی است. به این ترتیب مشاهده می‌شود که خطای هرقدر زیاد باشد، چه تأثیری بر پاسخ‌های حل معکوس خواهد گذاشت.

همان طور که مشخص است، هیچ برداشت داده‌بی بدون خطای و عاری از خطای نیست. برای نزدیک‌تر شدن مسئله به واقعیت به نمودار به دست آمده از حل مستقیم، خطای ۱۵ درصد اعمال شده است (شکل ۴ ب). پروفیل مکانی غلظت آلاینده در بازه P تا L مطابق شکل ۱ خواهد بود.

در شکل ۵ مشاهده می‌شود که روند پرگشتی پروفیل مکانی غلظت آلاینده به سمت مرز ورودی به خوبی در حال انجام است. همان‌طور که در نمودار سری زمانی مرز ورودی باگذاری آلاینده به صورت متاثر نامتعارن است، نمودارهای پرگشتی در هر دو زمان حالت نامتعارن به دست می‌آورند. چنان‌که در شکل ۶ مشاهده می‌شود، روند بازسازی نمودار سری زمانی غلظت آلاینده در مرز ورودی به طور قابل قبولی توسط مدل پرگشتی در هر دو حالت با خطای ۱۵ درصد انجام گرفته و فقط تا مقدار منطقی در بازسازی نقطه‌ی اوج قله، مدل دچار مشکل شده است. باید توجه داشت که هرچه مقدار خطای بیشتر شود برای بهبود بازسازی مدل باید از مقدار ضریب پایداری بیشتری استفاده کرد تا از واگرایی

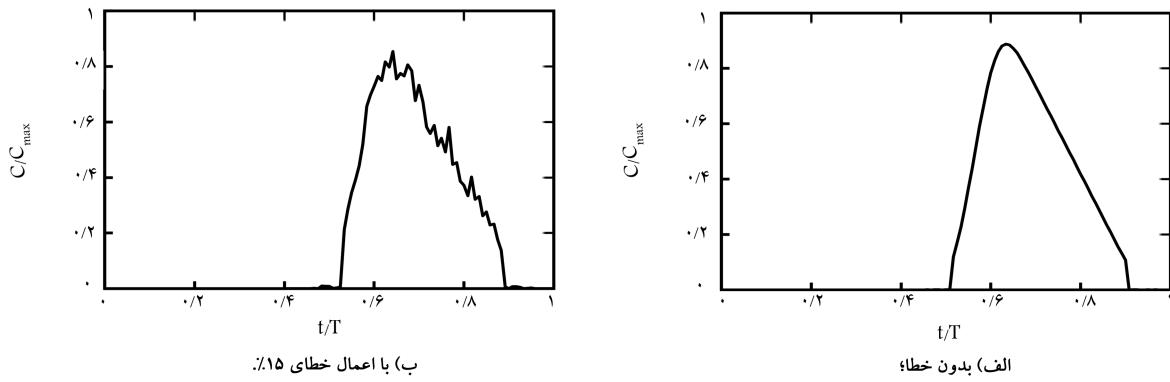


شکل ۲. خروجی مدل جریان در حالت بی بعد.

مولکولی با گرادیان مکانی غلظت مناسب است؛ ضریب این تناسب، ضریب پخشیدگی مولکولی نام دارد.^[۲]

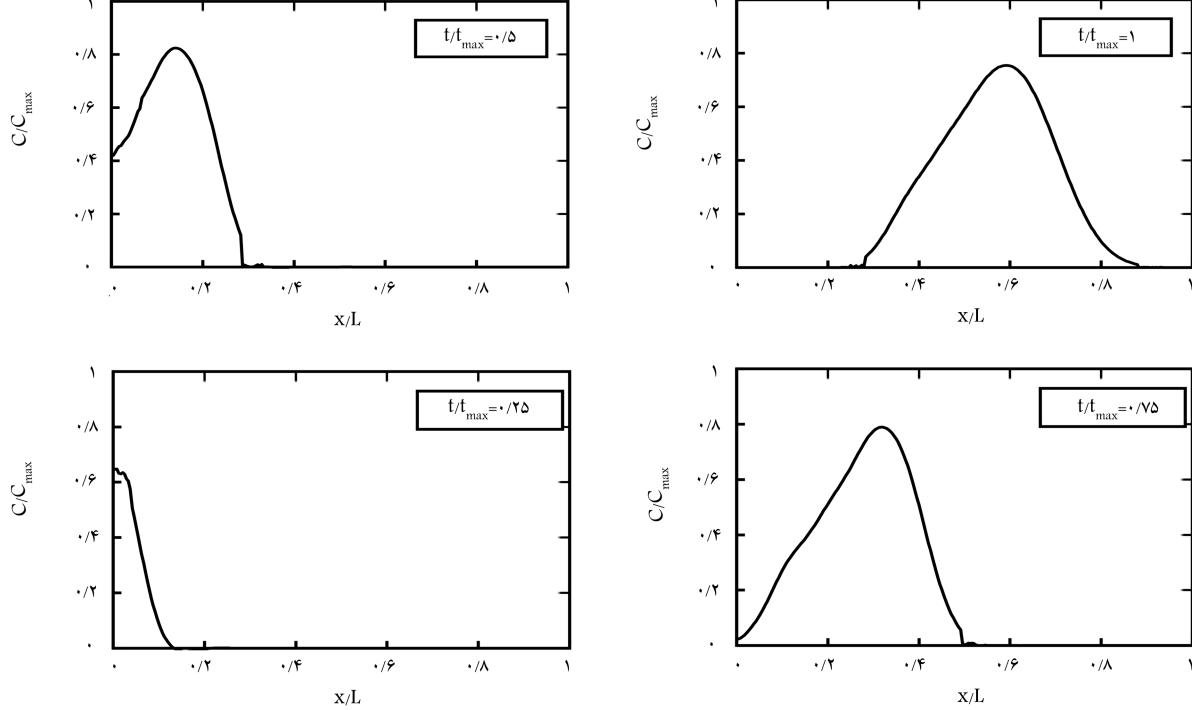
ضریب پخشیدگی مولکولی فقط به خصوصیات سیال بستگی دارد. تأثیر پخشیدگی متلاطم که بر اثر حرکات ذرات سیال به دلیل پدیده‌ی تلاطم صورت می‌گیرد بسیار بزرگ‌تر از پخشیدگی مولکولی است. پخشیدگی متلاطم به خصوصیات جریان سیال بستگی دارد و تقریباً با توان چهار سوم طول مشخصه‌ی پدیده رابطه دارد.^[۲۷] ذکر این نکته قابل توجه است که تمامی نمودارهای ارائه شده در این تحقیق برای ارائه‌ی هرچه بهتر و مفهومی تر نتایج به صورت بی بعد ارائه شده است.

در شکل ۲ الف تغییرات دبی نسبت به مکان نشان داده شده که به دلیل جریان ماندگار دبی نسبت به مکان و زمان ثابت است، همچنین در شکل ۲ ب تغییرات سرعت نسبت به مکان مشاهده می‌شود؛ مطابق شکل ۲ ج تغییرات سطح مقاطع



شکل ۴. (مثال اول) نمودار سری زمانی غلظت آلاینده از مدل مستقیم در $\frac{x}{L} = ۰/۲۱$.

$$\frac{x}{L} = ۰/۲۱$$

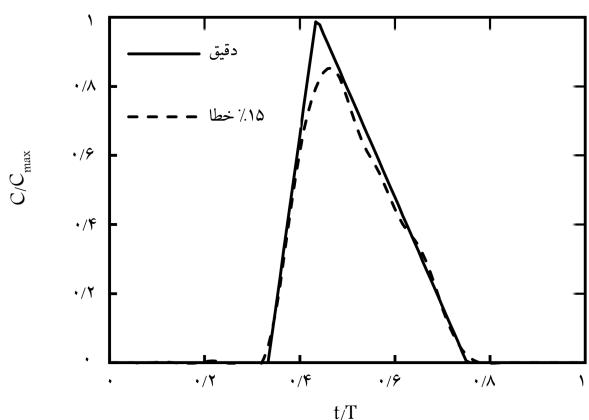


شکل ۵. (مثال اول) پروفیل مکانی برگشتی غلظت آلاینده با اعمال ۱۵ درصد خطای.

و پرت شدن پاسخها جلوگیری شود. با ارائه‌ی جدول ۲ مقادیر حداقل مربعات خطای و درصد خطای نسبی در حالات مختلف خطای و مقادیر مختلف ضریب پایداری، برای درک بهتر نتایج حاصله از مدل برگشتی تلاش شده است.

۲.۳ کاربرد روش شبیه معکوس‌پذیری در رودخانه (مثال دوم)
الگوی در نظر گرفته شده برای این مثال الگوی سری زمانی غلظت آلاینده در شکل ۷ است که توسط بسیاری از محققین برای زمینه‌ی حل معکوس معادله انتقال آلاینده به کار گرفته شده است. به ترتیب نمودارهای حل مستقیم سری زمانی غلظت همراه با مختلف خطای و بدون خطای و نمودارهای برگشتی پروفیل مکانی و زمانی (شکل ۹ و ۱۰) ارائه خواهند شد.

در نمودار مشخص است مدل برگشتی شبیه معکوس‌پذیری در تخمین رأس کوچک‌تر تا حد محسوسی دچار اختلال شده و توانسته به خوبی رأس دیگر



شکل ۶. (مثال اول) مقایسه نمودار سری زمانی غلظت آلاینده (خط) و ۱۵ درصد خطای (خط چین) (نمودار مشخص است مدل برگشتی شبیه معکوس‌پذیری در تخمین رأس کوچک‌تر تا حد محسوسی دچار اختلال شده و توانسته به خوبی رأس دیگر

جدول ۲. شاخص‌های خطأ در حالت‌های مختلف (مثال اول).

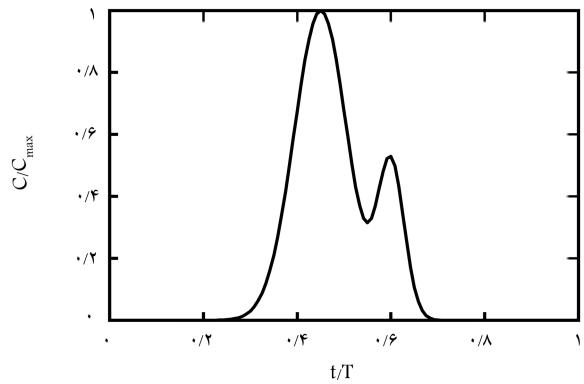
۶۲			۶۱			شاخص /
%۱۵	%۵	%۰	%۱۵	%۵	%۰	پارامتر
۹۹,۷۵	۹۹,۸۲	۹۹,۹۱	۹۹,۶۹	۹۹,۸۴	۹۹,۹۳	$R^2(\%)$
۹,۰۳	۵,۰۸	۳,۰۲	۹,۱۲	۵,۰۲	۳,۰۱	$MRE(\%)$

mean relative error^۴

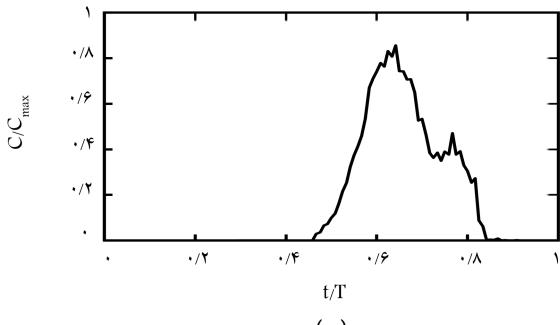
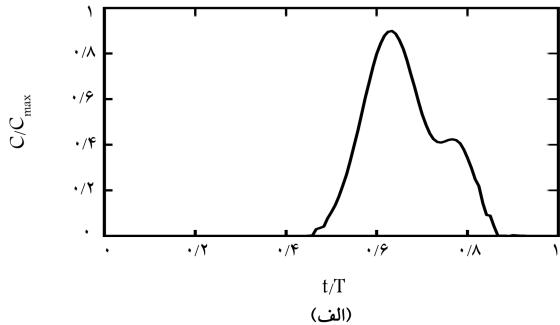
جدول ۳. شاخص‌های خطأ در حالت‌های مختلف (مثال دوم).

۶۲			۶۱			شاخص /
%۱۵	%۵	%۰	%۱۵	%۵	%۰	پارامتر
۹۹,۴۳	۹۹,۳۵	۹۹,۷۴	۹۹,۳۵	۹۹,۴۱	۹۹,۷۹	$R^2(\%)$
۹,۷۷	۷,۶۱	۵,۸۹	۹,۶۳	۷,۷۸	۵,۹۸	$MRE(\%)$

آن را تخمین بزنده و شکل نرم‌تری به خود گرفته است این گونه استنباط می‌شود که چون غلظت در زمان بسیار کمی روند افزایشی و سپس کاهشی داشته و با توجه به گام‌های زمانی در نظر گرفته شده در شبیه‌سازی، مدل برگشتی نتوانسته به خوبی روند را بازسازی کند. همچنین اثرگذاری ضریب پراکنده‌گی در عدم بازسازی کامل قله کوچک کاملاً محسوس بوده و مشکلاتی برای مدل معکوس ایجاد کرده که نشان‌گر اثر به سزای ضریب پراکنده‌گی در روند پاسخ‌های مدل برگشتی روش شبه معکوس‌پذیری است زیرا هنگام پخش آلاینده در رودخانه، ترم پراکنده‌گی سبب بازشدن و پراکنده‌گی آلاینده می‌شود. یادآور می‌شود رأس کوچک باز شده و هنگام بازسازی داده‌های برگشتی توسط مدل معکوس اختلالی ایجاد می‌شود و مدل معکوس قادر به بازسازی کامل رأس‌های کوچک در الگوی زمانی بازگذاری نخواهد بود و با توجه به محدودیت در گام‌های زمانی برداشت داده، در واقعیت این امر نشان می‌دهد که اگر در الگوی زمانی بازگذاری آلاینده در رودخانه، روند افزایشی و کاهشی و در اصطلاح رأسی کوچک در بازه زمانی به وجود آید مدل برگشتی شبه معکوس‌پذیری نمی‌تواند به خوبی آن را بازسازی کند. اما باز هم مشاهده می‌شود که نشانه‌هایی از رأس مذکور به صورت محسوس در نمودار پیداست و بازسازی کاملاً انجام نشده است. همچنین مشاهده می‌شود که ضرایب در نظر گرفته شده برای ضریب پایداری در مثال دوم بیشتر است زیرا هرچه نوع الگوی زمانی بازگذاری در رودخانه پیچیده‌تر باشد برای رسیدن به پاسخی مطلوب تر و جلوگیری از واگرایی پاسخ‌ها مقدار ضریب پایداری را افزایش داد (جدول ۳).



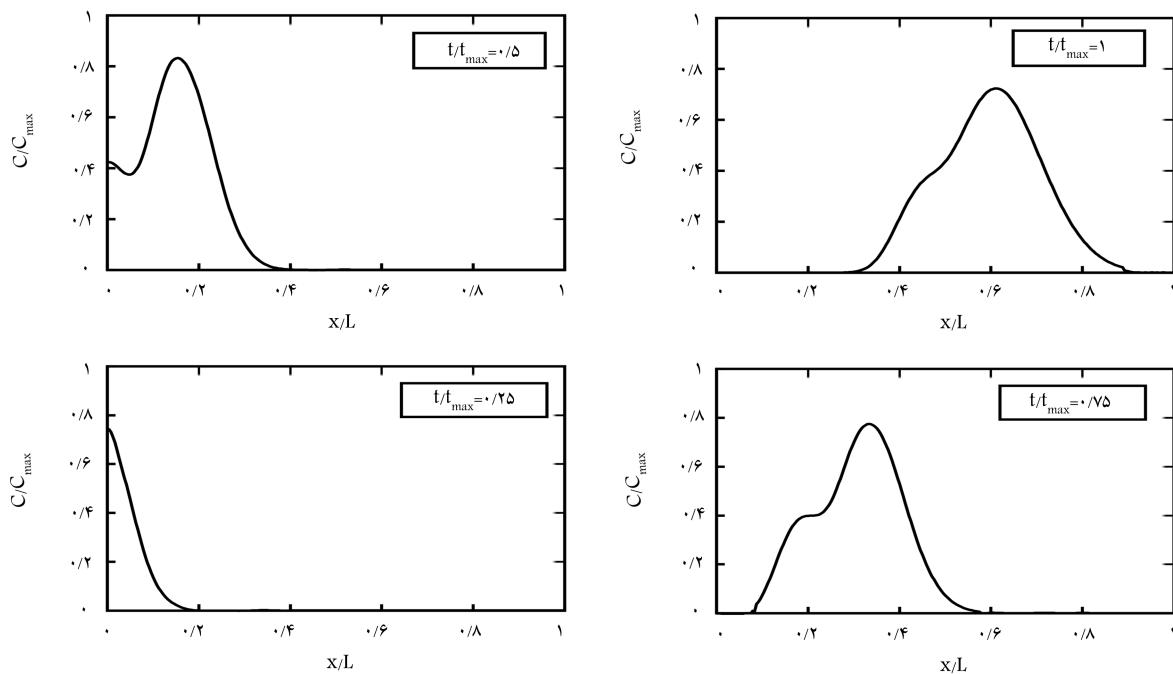
شکل ۷. منحنی سری زمانی غلظت آلاینده (تابع شدت فرضی) در مرز ورودی (مثال دوم).



شکل ۸. (مثال دوم) نمودار سری زمانی غلظت آلاینده از مدل مستقیم در $\frac{dC}{dt} = \frac{x}{L}$.

۴. نتیجه‌گیری

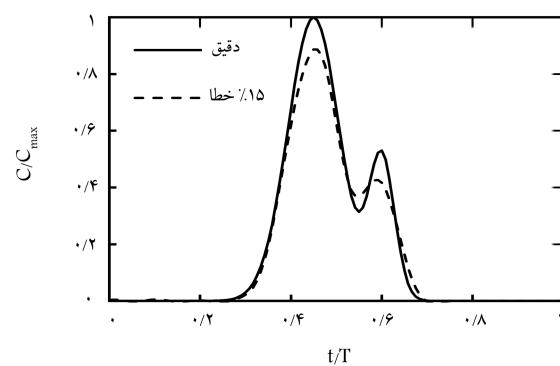
در تحقیق حاضر روش شبه معکوس‌پذیری در رودخانه، تحت شرایط جریان ماندگار و غیریکنواخت مورد آزمون قرار گرفت و نمودارها به صورت بی‌ارائه شد. همچنین نتایج با فرض دو مثال برای نوع الگوی زمانی بازگذاری غلظت آلاینده در رودخانه تحت نمودارهای پروفیل مکان برگشتی آلاینده و مقایسه نمودارهای روش شبه معکوس‌پذیری با ۱۵ درصد خطأ ارائه شد. نتایج حاصله نشان می‌دهد که هرچه الگوی زمانی بازگذاری آلاینده پیچیده‌تر و دارای شکل رأسی کوچکتر باشد، به دلیل اثر پخش کننده‌گی ترم پراکنده‌گی مدل برگشتی دچار نقص می‌شود. همچنین هرچه



شکل ۹. (مثال دوم) پروفیل مکانی برگشتی غلظت آلاینده با اعمال ۱۵ درصد خطأ.

الگوی زمانی بارگذاری دارای پیچیدگی بیشتری باشد باید برای ضریب پایداری مقدار افزون تری در نظر گرفت.

در این نوشتاب روشی برای رفع محدودیت شرط اولیه معادله روش شبه معکوس پذیری ارائه شد تا بتوان از روش مذکور در رودخانه بهره برد. در این روش فقط با برداشت داده های غلظت آلاینده در طی زمان از یک نقطه در رودخانه می توان به شرط اولیه معادله QR دست یافت. همچنین استفاده از روش QR در شرایط جریان ماندگار و غیر یکنواخت در رودخانه که یکی از محدودیت های تحقیق های پیشین (به دلیل بیشتر بودن مقادیر ضرایب معادلات) برای محققان بود، در این نوشتاب مورد آزمون قرار گرفت. در حالت کلی روش شبه معکوس پذیری در بازسازی الگوی زمانی بارگذاری غلظت آلاینده در رودخانه با شرایط جریان ماندگار و غیر یکنواخت موفق عمل کرده است.



شکل ۱۰. (مثال دوم) مقایسه نمودار سری زمانی غلظت آلاینده (خط) و ۱۵ درصد خطأ (خط چین) ($\varepsilon = 2/3 \times 10^{-6}$).

پانوشت ها

1. inverse problem
2. quasi reversibility method
3. advection
4. dispersion
5. diffusion equation
6. regularization method
7. heat conduction
8. forth-order stabilization term

منابع (References)

1. Chapra, S.C. *Surface water quality modeling*, New York: McGraw-Hill, pp.389-564 (1997).

2. Neupauer, R.M., Borchers, B. and Wilson, J.L. "Comparison of inverse methods for reconstructing the release history of a groundwater contamination source", *Water Resources Research*, **36**(9), pp. 2469-2475 (2000).
3. Atmadja, J. and Bagtzoglou, A.C. "Pollution source identification in heterogeneous porous media", *Water Resources Research*, **37**(8), pp. 2113-2125 (2001).
4. Wang, Z. and Liu, J. "Identification of the pollution source from one-dimensional parabolic eqation models", *Applied Mathematics and Computation*, **219**(8), pp. 3403-3413 (2012).
5. Hamdi, A., Mahfoudhi, I. and Rejaiba, A. "Identification of time active limit with lower and upper bounds of total amount loaded by unknown sources in 2D transport

- equations”, *Journal of Engineering Mathematics*, **97**(1), pp. 101-117 (2015).
6. Hamdi, A. “Inverse source problem in a 2D linear evolution transport equation: detection of pollution source”, *Inverse Problems in Science and Engineering*, **20**(3), pp. 401-421 (2012).
 7. Hamdi, A. and Mahfoudhi, I. “Inverse source problem in a one-dimensional evolution linear transport equation with spatially varying coefficients: application to surface water pollution”, *Inverse Problems in Science and Engineering*, **21**(6), pp. 1007-1031 (2013).
 8. 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 water protection”, *Journal of Contaminant Hydrology*, **127**(1-4), pp. 76-87 (2012).
 9. Cupola, F. and Tanda, M. and Zanini, A. “Laboratory sandbox validation of pollutant source location methods”, *Stochastic Environmental Research and Risk Assessment*, **29**(1), pp. 169-182 (2015).
 10. Denche, M. and Bessila, K. “A modified quasi-boundary value method for ill-posed problems”, *Journal of Mathematical Analysis and Applications*, **301**(2), pp. 419-426. (2005).
 11. Lattes, R., and Lions, J., *The Method of Quasi-Reversibility: Applications to Partial Differential Equations*, Elsevier Sci., New York, **16**(2), pp.236-247 (1969).
 12. Ismail-Zadeh, A.T., Korotkil, I.A. and Tsepeler, A.I. “Three-dimensional numerical simulation of the inverse problem of thermal convection using the quasi-reversibility method”, *Water Resources*, **46**(12), pp. 2176-2186 (2006).
 13. Yang, F., Fu, C. and Li, X.“Identifying an unknown source in space-fractional diffusion equation”, *Acta Mathematica Scientia*, **34**(4), pp. 1012-1024 (2014).
 14. Zhang, T. and Chen, Q. “Identification of contaminant sources in enclosed environments by inverse CFD modeling”, *Indoor Air*, **17**(3), pp. 77-167 In press. (2007).
 15. Xiong, X.-T., Fu, C.-L. and Qian, Z. “Two numerical methods for solving a backward heat conduction problem”, *Applied Mathematics and Computation*, **179**(1), pp. 370-377 (2006).
 16. Bagtzoglou, A.C. and Atmadja, J. “Marching-jury backward beam equation and quasi-reversibility methods for hydrologic inversion: application to contaminant plume spatial distribution recovery”, *Water Resources Research*, **39**(2), pp.156-164 (2003).
 17. Bagtzoglou, A.C. “Application of particle methods of reliable Identification of groundwater pollution sources”, *Water Resources Management*, **6**(1), pp. 15-23 (1992).
 18. Skaggs, T.H. and Kabala, Z. J. “Recovering the history of a groundwater contaminant plume: Method of quasi-reversibility”, *Water Resources.*, **31**(16), pp. 2669-2673. (1995).
 19. Wilson, J.L. and Liu, J. “Backward tracking to find the source of pollution”, *Water Manage. Risk Remed.*, **1**, pp. 181-199 (1994).
 20. Dorroh, J. R. and Ru, Xeiping. “The application of the method of quasi-reversibility to the sideways heat equation”, *Journal of Mathematical Analysis and Applications*, **236**(6), pp. 503-519 (1998).
 21. Zhang, T. and Wang, Li. H. “Identification of particulate contaminant source locations in enclosed spaces with inverse CFD modelling”, *12th International Conference on Indoor Air Quality and Climate 2011*, **1**, pp. 667-672 (2011).
 22. Ghane, A., Mazaheri, M. and Mohammad Vali Samani, J. “Location and release time identification of pollution point source in river networks based on the backward probability Method”, *J Environ Manage*, **180**, pp. 164-171 (2016).
 23. Qian, A. and Mao, J. “quasi-reversibility regularization method for solving a backward heat conduction problem”, *American Journal of Computational Mathematics*, **01**(03), pp. 159-162 (2011).
 24. Mazaheri, M., Mohammad Vali Samani, J. and Samani, H.M.V. “Mathematical model for pollution source identification in rivers”, *Environmental Forensics*, **16**, pp. 310-321 (2015).
 25. Deng, Z. Q., Singh, V. P. and Bengtsson, L. “Longitudinal dispersion coefficient in straight rivers”, *Journal of Hydraulic Engineering*, **127**(11), pp. 927 -919 (2001).
 26. Kashefpour, S. M. and Falconer, R.A. “Longitudinal dispersion coefficients in natural channels”, *Water Research*, **36**(6), pp. 1608 -1596 (2002).
 27. Lewis, F.R. “Atmospheric diffusion shown on a distance-neighbour graph”, *Proceedings of the Royal Society of London. Series A, Containing Papers of a Mathematical and Physical Character*, **110**(756), pp. 709-737 (1926).