

بِسْمِ اللَّهِ الرَّحْمَنِ الرَّحِيمِ



دانشکده کشاورزی

بخش مهندسی آب

پایان نامه تحصیلی برای دریافت درجه کارشناسی ارشد رشته مهندسی کشاورزی
گرایش سازه های آبی

برآورد پارامترهای مدل ناحیه مانداری (TSM) در رودخانه ها با استفاده از روش بهینه
سازی تکامل رقابتی جوامع (SCE)

مؤلف:

مصطفی فتاحی

اساتید راهنمای:

دکتر محمد مهدی احمدی

دکتر کورش قادری

استاد مشاور:

دکتر مجید رحیم پور

۱۳۹۳ زمستان



این پایان نامه به عنوان یکی از شرایط درجه کارشناسی ارشد به

بخش مهندسی آب

دانشکده کشاورزی

دانشگاه شهید باهنر کرمان

تسلیم شده است و هیچگونه مدرکی به عنوان فراغت از تحصیل دوره مزبور شناخته نمی شود.

دانشجو : مصطفی فتاحی

استاد راهنما ۱ : دکتر محمد مهدی احمدی

استاد راهنما ۲ : دکتر کورش قادری

استاد مشاور : دکتر مجید رحیم پور

داور ۱ : دکتر غلامعباس بارانی

داور ۲ : دکتر بهرام بختیاری

نماینده تحصیلات تکمیلی در جلسه دفاع: دکتر حمیدرضا اخوان

معاونت پژوهشی و تحصیلات تکمیلی دانشکده: دکتر مجید رحیم پور

حق چاپ محفوظ و مخصوص به دانشگاه شهید باهنر کرمان است

به نام مادر،

بوسه ای باید زد دستهایی را

که می شویند غبار خستگی روزگار را

و سیراب می کنند روح تشه را

به نام پدر،

بوسه ای باید زد دستهایی را

که می تابانند نیرو را

و محکم می کنند استواری پایه های زیستن را...

"تقدیم به پدر و مادر عزیزم"

و تقدیم به:

همسر مهر بانم

تشکر و قدردانی:

به نام یاری گر بی پناهان، خدای بی همتا

پروردگارا مرا مدد کن تا دانش اندکم، نه نردبانی باشد برای فزونی تکبر و غرور، نه حلقه‌ای برای اسارت و نه دستمایه‌ای برای تجارت، بلکه تکیه گاهی باشد برای تجلیل از تو و متعالی ساختن خود و دیگران. خداوندا تو را سپاس می‌گوییم که در لحظه لحظه زندگانی یاورم بودی، از دریچه‌ی لطف خود بر من منت نهاده و وجود تشهه ام را جرعه‌ای از علم و معرفت حیات بخشیدی.

در ابتدا بر خود لازم می‌دانم از زحمات و کمک‌های فراوان استاد گرامی آقای دکتر محمد مهدی احمدی و آقای دکتر کورش قادری کمال تشکر و قدر دانی را داشته باشم. توصیه‌های پدرانه و اشارات علمی و دقیق ایشان تأثیر انکار ناپذیری در به نتیجه رسیدن این پایان نامه داشته است. از استاد عزیز آقای دکتر مجید رحیم پور که مشاوره این تحقیق را به عهده گرفتند نهایت سپاس را دارم.

همچنین از داوران محترم آقای دکتر غلامعباس بارانی و آقای دکتر بهرام بختیاری که زحمت داوری این پایان‌نامه را تقبل نمودند، بسیار متشرکم. از استاد بزرگوار بخش آب نیز کمال سپاسگزاری را دارم.

برای همه این عزیزان از درگاه حق تعالی عزت و سربلندی را آرزومندم.

چکیده

معادله حاکم بر انتقال آلودگی در رودخانه ها معادله انتقال پخش است؛ که یک معادله دیفرانسیل با مشتقات جزئی می باشد. در جریانهای طبیعی مناطقی به دلیل هندسه ای پیچیده، پیچ و خمها، پوشش گیاهی و مواد رسوبی اطراف رودخانه، بوجود می آیند که ناحیه ماندابی نامیده می شوند. در صورت وجود این مناطق معادله انتقال پخش کلاسیک نمی تواند به درستی برای شبیه سازی انتقال آلاینده به کار گرفته شود. وجود این ناهمگونی ها انتشار آلاینده ها را تحت تاثیر قرار می دهد؛ زمانی که آلاینده ای به درون جریان راه می یابد برای مدت زمانی در این مناطق ماندابی به دام می افتد و طی تبادلی که با ناحیه اصلی جریان دارند دوباره به ناحیه اصلی جریان باز می گردند. برای شبیه سازی و مدلسازی انتقال پخش در رودخانه ها با ناحیه ماندابی سه مدل (^۱MADE, ^۲FRADM, ^۳TSM) ارائه شده است. مدل ناحیه ماندابی (TSM) مدل موثر و قابل اعتمادی است که اثرات ناحیه ماندابی را لحاظ می نماید. برای به کار بردن صحیح مدل ناحیه ماندابی سه پارامتر کلیدی آن یعنی ضریب پخش طولی در ناحیه آزاد جریان (K_f), زمان ماندگاری آلاینده در ناحیه ماندابی (T) و نسبت سطح ناحیه ماندابی به سطح مقطع کل جریان (\mathcal{E}), باید مشخص باشند. این پارامترها را می توان از طریق آزمایشات مسیر یابی یا از معادلات تجربی و روشهای بهینه سازی، برآورد نمود. به دلیل هزینه بر بودن آزمایشات مسیر یابی، محققین معادلات تجربی و روشهای بهینه سازی را برای برآورد این پارامترها ارائه نمودند. در این تحقیق با به کار گیری روش بهینه سازی تکامل رقابتی جوامع (SCE)، معادلاتی برای برآورد سه پارامتر کلیدی مدل ناحیه ماندابی استخراج شده است. این معادلات با استفاده از داده های هیدرولیکی و هندسی ۵۸ شاخه از رودخانه های مختلف، در قالب حداقل سازی خطای مجموع مربعات باقی مانده (SSQ) بین مقادیر اندازه گیری شده و برآورد شده محاسبه شده اند. در نهایت معادلات ارائه شده با معادلات تجربی موجود و داده های مشاهداتی مقایسه شد. نتایج نشان داد که معادلات ارائه شده، مقادیر اندازه گیری شده پارامترهای مدل ناحیه ماندابی را با کمترین خطای جذر میانگین مربعات (RMSE) برآورد نموده اند و کارایی و دقیقت معادلات ارائه شده به اثبات رسید.

واژه های کلیدی: رودخانه، انتقال پخش، مدل ناحیه ماندابی (TSM)، برآورد پارامترهای مدل ناحیه ماندابی، بهینه سازی، روش تکامل رقابتی جوامع (SCE)

¹ Modified advection dispersion equation

² Fractional advection dispersion equation

³ Transient storage model

فهرست مطالب

عنوان	صفحه
فصل اول: مقدمه	
۱-۱- مقدمه	۲
۱-۲- ضرورت انجام تحقیق	۳
۱-۳- اهداف پژوهش	۳
۱-۴- شرح مطالب ارائه شده در این پایان نامه	۴
فصل دوم: کلیات و مروری بر منابع	
۱-۲- مقدمه	۶
۲-۱- پخشیدگی	۷
۲-۲- پراکندگی طولی	۷
۲-۳- استخراج معادله انتقال پخش	۸
۲-۴- پخش	۸
۲-۵- انتقال پخش	۹
۲-۶- طبق بندی ریاضی معادلات دیفرانسیل جزئی	۱۰
۲-۷- روش‌های حل معادلات دیفرانسیل جزئی	۱۱
۲-۸- روش‌های عددی	۱۲
۲-۹- روش‌های تحلیلی	۱۲
۲-۱۰- حل تحلیلی معادله انتقال پخش	۱۲
۲-۱۱- حل تحلیلی معادله انتقال پخش	۱۴
۲-۱۲- مدل های ارائه شده برای نواحی ماندابی	۱۶
۲-۱۳- مدل انتقال پخش اصلاح شده (MADE)	۱۹
۲-۱۴- مدل کسری انتقال پخش (FRADE)	۱۹
۲-۱۵- مدل ناحیه ماندابی (TSM)	۲۰
۲-۱۶- حل عددی TSM	۲۱
۲-۱۷- حل تحلیلی TSM	۲۱

۲-۸-۲-برآورد پارامترهای مدل ناحیه ماندابی.....	۲۳
۲-۱-۸-۲-معادلات تجربی ارائه شده	۲۳
۲-۲-۸-۲-روشهای بهینه سازی برای برآورد پارامترهای مدل ناحیه ماندابی	۲۴
۲-۹-۲-روشهای بهینه سازی	۲۶
۲-۱-۹-۲-روشهای بهینه سازی سراسری	۲۷
۲-۹-۲-سابقه تحقیق از تکامل رقابتی جوامع (SCE)	۲۸
۱۰-۲-نتیجه گیری	۳۰

فصل سوم: مواد و روش‌ها

۳-۱-۳-مقدمه	۳۲
۳-۲-آنالیز ابعادی	۳۲
۳-۳-روش بهینه سازی سراسری تکامل رقابتی جوامع (SCE)	۳۵
۳-۱-۳-۳-الگوریتم SCE	۳۶
۳-۲-۳-۳-الگوریتم CCE	۳۸
۳-۳-۳-۳-انتخاب پارامترهای الگوریتم	۴۱
۴-۳-داده‌های مورد استفاده	۴۳
۴-۵-تابع هدف	۴۷
۴-۶-شاخص‌های آماری ارزیابی	۴۷
۴-۷-اعتبار سنجی مدل توسعه داده شده	۴۸
۴-۸-الگوریتم کلی از روش به کار گرفته شده	۵۰

فصل چهارم: نتایج و بحث

۴-۱-بررسی صحت کد SCE	۵۲
۴-۲-مقادیر ضرائب معادلات به دست آمده	۵۲
۴-۳-بررسی دقیقت معادلات به دست آمده	۵۳
۴-۴-شاخص‌های آماری	۵۸
۴-۴-۱-پارامتر ضریب پخش طولی (K_f)	۶۰
۴-۴-۲-پارامتر زمان ماندگاری آلاندنه در ناحیه ماندابی (T)	۶۰

۳-۴-۴-۴	پارامتر نسبت سطح مقطع ناحیه ماندابی به کل جریان (E)	۶۱
فصل پنجم: نتیجه گیری و پیشنهادات		
۱-۵	نتیجه گیری	۶۳
۲-۵	پیشنهادات	۶۴
۶۵	منابع مورد استفاده	

فهرست جداول ها

صفحه

جدول(۱-۲): طبقه بندی ریاضی معادله دیفرانسیل جزئی ۱۱
جدول(۱-۳): داده های مورد استفاده ۴۴
جدول(۲-۳): توابع استاندارد ۴۸
جدول(۱-۴): ضرائب بهینه شده پارامترهای مدل ناحیه ماندابی ۵۳
جدول(۲-۴): مقادیر ماکزیمم و مینیمم پارامترهای اندازه گیری شده و برآور شده ۵۴
جدول(۳-۴): شاخص های آماری بین مقادیر اندازه گیری شده و برآور شده ۵۹

فهرست شکل ها

صفحه

شکل (۲-۱): انتشار ناشی از تزریق آنی آلاینده ۱۳
شکل (۲-۲): پراکندگی آلاینده با تزریق پیوسته ۱۴
شکل (۲-۳): انتقال آلاینده در اثر سرعت سیال و پخش مولکولی ۱۵
شکل (۴-۲): تاثیر فرم بستر در بودن آمدن ناحیه ماندابی ۱۷
شکل (۴-۵): نواحی ماندابی در بستر و سواحل رودخانه ۱۸
شکل (۳-۱الف): بی تاثیر بودن عدد فرود روی پارامترهای بدون بعد ناحیه ماندابی ۲۳
شکل (۳-۱ب): بی تاثیر بودن عدد رینولذز روی پارامترهای بدون بعد ناحیه ماندابی ۲۴
شکل (۲-۳): فلوچارت الگوریتم SCE ۳۷
شکل (۳-۳): فلوچارت الگوریتم CCE ۴۰
شکل (۴-۳): فلوچارت کلی از روش به کار گرفته شده در این تحقیق ۵۰
شکل (۱-۴ الف): مقادیر اندازه گیری شده و برآورد شده K_f توسط روش SCE ۵۵
شکل (۱-۴ ب): مقادیر اندازه گیری شده و برآورد شده T توسط روش SCE ۵۵
شکل (۱-۴ ت): مقادیر اندازه گیری شده و برآورد شده U توسط روش SCE ۵۶
شکل (۴-۲الف): مقادیر اندازه گیری شده و برآورد شده K_f توسط روشهای مختلف ۵۷
شکل (۴-۲ب): مقادیر اندازه گیری شده و برآورد شده T توسط روشهای مختلف ۵۷
شکل (۴-۲ت): مقادیر اندازه گیری شده و برآورد شده U توسط روشهای مختلف ۵۸

فصل اول

مقدمہ

۱-۱- مقدمه

روند رو به رشد آلودگی آب های سطحی توسط پساب های کشاورزی و فاضلاب های صنعتی که به صورت کنترل نشده به رودخانه ریخته می شود، یکی از مشکلات مناطقی است که صنایع بزرگ در نزدیکی رودخانه ها قرار گرفته و رودخانه منبع تامین کننده آب آنها است. توانایی شبیه سازی و تخمین جریان، انتقال آلودگی و رسوب در سیستم های رودخانه ای برای مدیریت منابع آب و مهندسی محیط زیست اهمیت زیادی دارد. استفاده از فرآیند پخشیدگی و تقویت قدرت خودپالایی رودخانه ها یکی از مهمترین روش های مدیریت زیستی رودخانه محسوب می شود. این قابلیت موجب کاهش خطر خسارت به محیط زیست در آینده و تاثیر مهندسی محیط زیست بر مدیریت منابع آب می شود. سرازیر شدن انواع پساب های کشاورزی و صنعتی به منظور اکسیداسیون و حذف مواد آلی، به یک عمل مرسوم تبدیل شده است. برای کنترل آلودگی در جریان روباز، رها سازی آلاینده ها باید به صورت منطقی و تنظیم شده انجام شود. این موضوع نیازمند اطلاع دقیق از توانایی حمل، پخش و پاکسازی آلودگی توسط جریان آب در طول مشخصی از مسیر خود است (ایزدی نیا و کوپائی، ۱۳۸۹).

مطالعه روی کیفیت آبهای سطحی از اهمیت ویژه ای برخوردار است و این موضوع وقتی که منبع تهیه آب آشامیدنی انسان ها و آب لازم برای صنایع از رودخانه ها تامین می شود، نیاز به توجه بیشتری دارد. اگر مکانیسم انتقال و پخش آلودگی در رودخانه ها با مرز های هندسی مختلف مشخص شده باشد می توان برای کاهش اثرات آلودگی بر سلامت عموم جامعه انسانها با اختلاط آبهای و تقویت قدرت خود پالایندگی رودخانه ها برنامه ریزی نمود. هنگامی که یک منبع آلودگی به داخل آب رها می شود به علت حرکت مولکولی و تلاطم و غیر یکنواختی سرعت در سطح مقطع جریان، سریعا در آب پخش و همراه جریان آب جابجا می شود. مکانیسم پخش و حرکت آلاینده ها در آب بخش مهمی از دانش محیط زیست است که تاکنون پژوهش های زیادی در موضوع های مرتبط با آن صورت گرفته است. تخمین و انتشار آلودگی در رودخانه ها به دو دسته کلی آزمایشگاهی و تئوری تقسیم می شوند. در هر دو روش نیازمند توسعه مدل برای پیش بینی رفتار پدیده انتقال و انتشار آلودگی در رودخانه ها می باشد (پارسایی و

همکاران، (۱۳۹۰).

۱-۲- ضرورت انجام تحقیق

با توجه به اهمیت مطالعه روی کیفیت آب رودخانه ها و در ارتباط بودن مستقیم مشکلات ناشی از انتشار آلودگی در آبراهه ها و رودخانه ها بر سلامت جامعه انسانی و محیط زیست، نیاز به مدلسازی مکانیزم انتقال آلودگی در جریان رودخانه ها بسیار ضروری به نظر می رسد. معادله حاکم بر انتشار آلودگی در آبراهه ها معادله انتقال پخش (ADE) کلاسیک می باشد؛ همچنین این معادله برای مدلسازی انتقال رسوب معلق در رودخانه ها به کار گرفته می شود. پیچیده بودن هندسه جریان تاثیر بسیار مهمی روی نحوه انتقال آلودگی دارد. با توجه به مطالعاتی که قبلاً روی کیفیت آب رودخانه ها صورت گرفته است؛ در نظر گرفتن تاثیر عوامل هندسی سطح مقطع جریان مانند ناحیه ماندابی روی مکانیسم انتشار آلودگی بسیار مهم می باشد. برای مدلسازی انتشار آلودگی در رودخانه ها با ناحیه ماندابی نیاز است که معادله کلاسیک انتقال پخش را اصلاح شود. یکی از مدل های قابل اعتماد برای شبیه سازی انتقال آلانده در جریانهایی با ناحیه ماندابی، مدل ناحیه ماندابی (TSM) می باشد که برای به کار گیری مدل ناحیه ماندابی لازم است پارامترهای کلیدی این مدل را برآورد شود.

۱-۳- اهداف پژوهش

در این پایان نامه با به کار گیری روش بهینه سازی سراسری SCE با استفاده از داده های هیدرولیکی و هندسی رودخانه ها معادلاتی برای برآورد پارامترهای مدل ناحیه ماندابی ارائه شده است. این معادلات زمانی که برخی از مشخصات هیدرولیکی و هندسی رودخانه ها در دسترس هستند قابل کاربرد می باشند. می توان با استفاده از آنها پارامترهای مدل ناحیه ماندابی به طور قابل قبولی برآورد شوند. در این کار سعی شده معادلاتی ارائه شوند که از معادلات تجربی موجود کاراتر و موثر تر باشند و کارایی آنها با توجه به شاخص های آماری نسبت به معادلات تجربی موجود ملموس باشد.

۱-۴- شرح مطالب ارائه شده در پایان نامه

در فصل دوم ابتدا کلیاتی راجع به معادلات انتقال و پخش ارائه شده سپس به بررسی مدل‌های ناحیه ماندابی و روشهای حل آنها پرداخته شده است. پس از تشریح مدل ناحیه ماندابی پارامترهای کلیدی آن شرح داده شده اند و مروری بر روشهای ارائه شده برای برآورد پارامترهای مدل ناحیه ماندابی صورت گرفته است. در فصل سوم پس از بررسی آنالیز ابعادی پارامترهای مدل ناحیه ماندابی، نحوه توسعه کد الگوریتم SCE در نرم افزار متلب برای برآورد پارامترهای مدل ناحیه ماندابی شرح داده شده است و مراحل الگوریتم SCE مورد بررسی قرار گرفته است. در فصل چهارم معادلات استخراج شده برای برآورد پارامترهای مدل ناحیه ماندابی ارائه شده است و کارایی معادلات ارائه شده با استفاده از شاخص‌های آماری با معادلات موجود و داده‌های اندازه گیری شده، مقایسه شده است. نهایتا در فصل پنجم نتیجه گیری از انجام این تحقیق ارائه شده است.

فصل دوم

کلیات

و

مژوی بر پژوهش های پیشین

مسائل آلودگی های محیطی، در رودخانه ها، سواحل و هوا را می توان با استفاده از مدلهای ریاضی تحلیل کرد. در این نوع مسائل مجھول C (غلظت ماده آلوده کننده) یک کمیت عددی فیزیکی است که همان جرم ماده آلاند است که می تواند شوری و یا درجه حرارت آب و ... باشد. در حل مسائل مربوط به آلودگی این موضوع باید مشخص شود که کمیت ماده آلوده کننده پایدار^۱ است یا ناپایدار^۲. در صورتی که ماده آلوده کننده پایدار نباشد در اثر فرآیند های بیولوژیکی یا شیمیایی مداوما از بین می رود. از کمیت های ناپایدار می توان به تعداد باکتری ها در واحد حجم آب اشاره نمود که در شرایط خاص به صورت تابع نمایی نسبت به زمان از بین می روند. اصل بقا جرم در مورد کمیت پایدار است که می تواند در آب به صورت محلول^۳ یا به صورت معلق^۴ باشد(شمسی، ۱۳۷۹).

معادله حاکم بر انتقال آلودگی در رودخانه ها معادله انتقال پخش است که معادله دیفرانسیل با مشتقات جزئی می باشد. به دلیل اینکه معادله انتقال پخش اثرات ناحیه ماندابی را لحاظ نمی کند، نمی تواند مدلسازی و شبیه سازی جریان در مجاری باز را به درستی انجام دهد از اینرو محققین معادلات مختلفی را برای انتقال پخش با در نظر گرفتن ناحیه ماندابی ارائه نمودند. در این فصل ابتدا کلیاتی راجع به انتقال پخش ارائه شده است سپس معادلات انتقال پخش با در نظر گرفتن نواحی ماندابی ذکر شده اند. سپس به معرفی روشهای بهینه سازی پرداخته شده و برخی از کاربردهای روشهای بهینه سازی در برآورد پارامترهای ناحیه ماندابی ارائه شده است.

¹ Conservative

² Non conservative

³ Diluted

⁴ Suspended

۲-۲- پخشیدگی

اگر یک ماده قابل حل (یا مخلوط) در درون آب به طور یکنواخت توزیع نشده باشد یک شیب غلظت از این ماده برقرار می شود و ماده مخلوط شده از نقطه ای با شیب غلظت بیشتر به محلی که شیب غلظت کمتر است انتقال می یابد؛ این انتقال در اثر حرکت مولکولها و برخوردها با یکدیگر است. این پدیده را پخشیدگی می نامند. نتیجه نهایی پخشیدگی آن است که توزیع فضایی و سه بعدی ماده مخلوط شده در یک محیط مرکب از این ماده و سیال تا حد ممکن یکنواخت می گردد. می توان فرآیند پخشیدگی را به دو نوع پخشیدگی مولکولی (Molecular Diffusion) و متلاطم (Turbulent Diffusion) تقسیم نمود(پارسائی، ۱۳۹۱).

۳-۲- پراکندگی طولی

جريان یکنواخت (بدون شیب سرعت) و متلاطم را در کanal و از چپ به راست نظر بگیرید در این حالت ماده ردیاب پس از تزریق لحظه ای در $x = 0$ تحت تأثیر یک حرکت با سرعت یکنواخت و نیز فرآیند پخشیدگی قرار می گیرد. نظر به اینکه جريان متلاطم است شدت تلاطم توانایی سیال را در انتشار ماده ردیاب خیلی بیشتر می کند. در این حالت فرآیند پخشیدگی، بخشی به فعالیت مولکولی و بخشی هم به حرکت درهم و برهمن گردابه های متلاطم مربوط می شود این بدان معنی است که انتشار ماده ردیاب نتیجه تأثیر دو فرآیند پخشیدگی مولکولی و پخشیدگی متلاطم است. باید دانست که این دو پخشیدگی از معادلات یکسانی پیروی می کنند و به علت این که بزرگی و قدرت پخشیدگی متلاطم چندین بار از پخشیدگی مولکولی بیشتر است. در تحلیل جريان های متلاطم از پخشیدگی مولکولی صرف نظر می شود. اگر یک جريان متلاطم با شیب سرعت از چپ به راست برقرار در یک آبراهه برقرار باشد. در این حالت ماده ردیاب پس از تزریق در $x = 0$ تحت تأثیر سرعت های متفاوت در امتداد عمق (سرعت از کف تا سطح آب در امتداد عمق تغییر می کند) قرار می گیرد. همچنین به دلیل پخشیدگی متلاطم اختلاط جانبی نیز صورت می گیرد؛ نتیجه ترکیب این دو فرآیند (پخشیدگی متلاطم و جريان با گرادیان سرعت) یک انتشار خیلی بزرگ تر در جهت طول است و سرانجام ماده ردیاب در سراسر عمق پخش می شود. بعد از

اختلاط کامل در سرتاسر مقطع جریان فقط انتشار در جهت طول دیده می‌شود. این پدیده به پراکندگی طولی موسوم است، در نتیجه جابجایی طولی انتقال جرم همراه با غیر یک نواختی توزیع سرعت در امتداد عمق است. در حقیقت فرآیند پراکندگی از عدم یکنواختی توزیع سرعت در امتداد عمق ناشی می‌شود. تیلور نشان داد که در جریان متلاطم فقط حدود یک درصد (۱٪) و یا کمتر از پراکندگی طولی را پراکندگی مولکولی تشکیل می‌دهد. در جریان‌های متلاطم مشارکت پخشیدگی مولکولی در مقایسه با پخشیدگی متلاطم ناچیز است و لذا از آن صرفه نظر می‌شود (پارسائی، ۱۳۹۱).

۴-۲-استخراج معادله انتقال پخش

۴-۱-پخش

بر اساس قانون فیک^۱ (۱۸۵۵) تغییرات جرم حل شونده در محیط سیال بر اساس شب منحنی غلظت حل شونده در حالت یک بعدی به صورت معادله (۱-۲) است:

$$\dot{m} = -D_m \frac{\partial C_m}{\partial x} \quad (1-2)$$

که \dot{m} تغییرات جرم حل شونده بر حسب ($kg \cdot m/s$)؛ D_m ضریب پخش مولکولی بر حسب (m^2/s)؛ C_m غلظت ماده حل شونده بر حسب (kg/m^3) در مایع می‌باشد.

معادله (۱-۲) دلالت بر این دارد که جابجایی حل شونده از نقطه‌ای با غلظت بالا به سمت نقطه‌ای با غلظت پایین حل شونده است. طبق معادله پیوستگی^۲ (قانون بقای جرم) تغییرات جرم بر واحد سطح برابر است با نرخ تغییرات جرم بر واحد زمان:

$$\frac{\partial \dot{m}}{\partial x} + \frac{\partial C_m}{\partial t} = 0 \quad (2-2)$$

با جاگذاری معادله (۱-۲) در معادله (۲-۲) معادله پخش خالص در حالت یک بعدی به صورت زیر به

¹ Fick's law

² Continuity equation

دست می آید(چانسون، ۲۰۰۴):

$$\frac{\partial C_m}{\partial t} = D_m \frac{\partial^2 C_m}{\partial x^2} \quad (3-2) \text{الف}$$

همچنین برای حالت سه بعدی از ترکیب معادلات (۱-۲) و (۲-۲) معادله پخش خالص برای حالت سه بعدی به صورت زیر می باشد:

$$\frac{\partial C_m}{\partial t} = D_m \left(\frac{\partial^2 C_m}{\partial x^2} + \frac{\partial^2 C_m}{\partial y^2} + \frac{\partial^2 C_m}{\partial z^2} \right) \quad (3-2) \text{ب}$$

۲-۴-۲- انتقال پخش

برای استخراج معادله پخش با فرض ثابت بودن سیال و در نظر نگرفتن انتقال معادلات توسعه داده شدند. با در نظر گرفتن سرعت سیال تغییرات کل جرم حل شونده در سیال برابر است با:

$$\dot{m} = V C_m + \left(-D_m \frac{\partial C_m}{\partial x} \right) \quad (4-2)$$

که V سرعت سیال بر حسب (m/s) می باشد.

برای جریان یک بعدی معادله انتقال پخش به صورت زیر می باشد(چانسون، ۲۰۰۴):

$$\frac{\partial C_m}{\partial t} + V \frac{\partial C_m}{\partial x} = D_m \frac{\partial^2 C_m}{\partial x^2} \quad (5-2) \text{الف}$$

انتقال (Advection): ترم دوم سمت چپ معادله فوق، که در واقع انتقال جرم ناشی از سرعت جریان می باشد.

پخش (Diffusion): ترم سوم سمت راست معادله فوق انتقال جرم ناشی از تفاوت غلظت و یا پخشیدگی می باشد. ترم اول سمت چپ معادله فوق در واقع تغییرات غلظت را در نقطه‌ای خاص در زمان نشان می دهد.

همچنین برای جریان سه بعدی معادله انتقال پخش به صورت زیر می باشد: