



١٤٩٦٥٩



دانشکده فنی

بررسی رفتار هیدرولیکی جریان در کانال ها با مقاطع مركب و رودخانه ها

نگارش:

آرش عسگری

پایان نامه برای دریافت درجه کارشناسی ارشد

مهندسی عمران - گرایش سازه های هیدرولیکی

اساتید راهنما:

دکتر میرعلی محمدی

و

دکتر محمد مناف پور

۱۳۸۹/۹/

تیر ماه ۱۳۸۹

پایان نامه خانم/آقای سید علی‌محمد به تاریخ ۱۳۰۱/۰۷/۱۹
شماره مورد پذیرش هیات محترم داوران بارتباه طالع
و نمره ۸۹ قرار گرفت.

اعزیزم

۱ - استاد راهنمای و رئیس هیئت داوران :

سید
صادق

۲ - داور خارجی : دکتر حسین رضانی

۳ - داور داخلی : دکتر روح الله علی‌محمد

۴ - نماینده تخصصات تكمیلی : دکتر جبار لغوری

نور

حق چاپ و نشر برای دانشگاه ارومیه محفوظ می باشد.

تقدیر و تشکر

خداوند بزرگ و مهربان را همیشه سپاس گزارم که بار دیگر مرا در انجام امور یاری نمود و توانایی انجام و اتمام این رساله را به من عطا کرد.

از پدر و مادر دلسوز و خانواده و همسر مهربانم که دعای خیر آنان بدرقه راهم بود تشکر و قدردانی می کنم.

در تدوین این رساله لازم می دانم از آقایان دکتر میرعلی محمدی و دکتر محمد مناف پور اساتید راهنمای پایان نامه که صمیمانه مرا در پیشرفت و ارائه رساله یاری دادند، تقدیر و تشکر کنم.

از اساتید مدعو، آقایان دکتر حسین رضایی به عنوان داور خارجی و دکتر علیرضا ضیا به عنوان داور داخلی و همچنین دکتر نوری نیا نماینده محترم تحصیلات تکمیلی که همگی زحمت داوری این رساله را کشیدند تشکر و قدردانی می شود.

همچنین از تمامی اعضای گروه عمران دانشکده فنی دانشگاه ارومیه کمال تشکر و سپاس را دارم.

لازم می دانم از اعضای محترم کمیته مطالعه و تحقیقات شرکت سهامی آب منطقه ای استان آذربایجان غربی که یاری رسان من بوده اند تقدیر و تشکر کنم.

از دوستان عزیزم در رشته مهندسی سازه های هیدرولیکی و مهندسی سازه که همواره در انجام کارها دوست و یاور من بودند تشکر می کنم و آرزوی موفقیت و پیشرفت برای همه آنها دارم.

فهرست مطالب

صفحه	عنوان
	فهرست مطالب
I	فهرست اشکال
V	فهرست جداول
XI	لیست علائم و نشانه ها
XII	چکیده
XVI	
	فصل اول: مقدمه و هدف
1	1-1 مقدمه
1	1-1-1 آب، رودخانه ها و سیالات ها
1	1-1-2 رفتار جریان
3	1-1-3 کانال ها
4	2-1 هدف از انجام این پژوهش
4	3-1 سیمای کلی رساله
6	
	فصل دوم: ادبیات فنی و پیشینه پژوهش
7	1-2 مقدمه
8	2-2 هیدرولیک جریان در کانال های رودخانه ای
13	1-2-2 پیشینه مطالعات
16	2-2-2 تنش برشی ظاهری و تصحیح DCM
18	3-2-2 روش تجربی Ackers
19	4-2-2 مقدمه ای بر روش توزیع جانبی (LDM)
20	5-2-2 آزمایشات مرکز تسهیلات کanal سیل (FCF)

22	۶-۲-۲ پیچیدگی های رفتار جریان در کanal های مرکب
22	۱-۶-۲-۲ مدلسازی سه بعدی
23	۲-۶-۲-۲ جریان در کanalهای انحنایار یا پیچان رودها
26	۳-۶-۲-۲ کanalهای مرکب دارای مرزهای متحرک (بستر و جداره های متحرک)
27	۴-۶-۲-۲ جریانهای غیر دائمی در کanal ها
27	۷-۲-۲ معرفی مدل تبادل دبی (EDM)

فصل سوم: معادلات و مدل های حاکم بر جریان در کanalهای روباز

28	۱-۳ معرفی معادلات سن- ونان
28	۲-۳ متوسط گیری در معادله ناویه- استوکس
31	۱-۲-۳ معادله پیوستگی
33	۲-۴-۳ معادله مومنتم در جهت X (امتداد افق)
39	۳-۳ مدلسازی اصطکاک بستر
41	۴-۳ مدلسازی تنش برشی آشفتگی- ویسکوزیته گردابی Boussinesq
42	۱-۴-۳ مدلهای جبری
43	۲-۴-۳ مدلهای یک و دو معادله ای (k- ϵ و k- ϵ -l)
45	۵-۳ مدلسازی جملات پراکنده

فصل چهارم: مدل تبادل دبی EDM

47	۱-۴ مقدمه
48	۴-۲ ایجاد و توسعه مدل تبادل دبی (EDM)
48	۴-۳ معادلات حاکم
51	۴-۳-۱ مومنتم جریان ناشی از آشفتگی
52	۴-۳-۲ تبادل دبی ناشی از تغییر در هندسه مقطع کanal
53	۴-۴ بررسی کاربردی جریان به کمک EDM
55	۴-۵ توزیع تنش برشی بستر برای جریان یکنواخت در کanalهای منشوری

.....	۴-۶ پارامتر تبادل ناشی از آشفتگی جریان Ψ^t
57
.....	۴-۷ پارامتر تبادل هندسی Ψ^g
57
58	۴-۸ کاربرد روش EDM برای جریانهای دائمی
59
59	۴-۹ حل کاربردی مدل تبادل دبی بر مبنای کار بوسمر (Bousmar)
61
.....	۴-۹-۱ معرفی روش حل
59
.....	۴-۹-۲ کanal متقارن و منشوری با جریان یکنواخت: حل تحلیلی
61
.....	۴-۹-۳ مورد کلی: حل عددی

فصل پنجم: نرم افزارهای به کار رفته و روش کار

.....	۱-۵ معرفی نرم افزار HEC-RAS
65
.....	۲-۵ معرفی زبان برنامه نویسی C++
66
67	۳-۵ مقدمه ای بر روش کار
73
73	۴-۵ برنامه نویسی به زبان C++
73	۴-۵-۱ هدف از برنامه نویسی
74
74	۴-۵-۲ نحوه محاسبه دبی توسط EDM
75
75	۴-۵-۳ نحوه محاسبه شب انرژی توسط EDM
76
76	۴-۵-۴ متغیرهای استفاده شده در برنامه ها
.....
.....	۵-۵ شیوه مدلسازی با نرم افزار HEC-RAS

فصل ششم: نتایج حاصل از محاسبات دبی و شب انرژی

.....	۶-۱ محاسبات دبی
88
.....	۶-۲ محاسبات شب انرژی
105
110	۶-۳ روشهای مختلف برآورد ضریب زبری معادل یا مرکب
11
.....	۶-۴ نتایج حاصل از مطالعه روی ضریب تجربی Ψ^t

فصل هفتم: نتیجه گیری نهایی و ارائه پیشنهادات

122	۱-۷ خلاصه و نتیجه گیری
123	۲-۷ ارائه پیشنهادات
124	فهرست منابع و مراجع

پیوستها و ضمایم

ضمیمه اول: برنامه های نوشته شده به زبان C++

128	ض-۱-۱ برنامه شماره ۱: محاسبه دبی به کمک EDM برای کانالهای مرکب، منشوری و متقارن
131	ض-۱-۲ برنامه شماره ۲: محاسبه شبیب انرژی به کمک EDM برای کانالهای مرکب، منشوری و متقارن
135	ض-۱-۳ برنامه شماره ۳: محاسبه دبی به کمک EDM برای کانالهای مرکب و منشوری
139	ض-۱-۴ برنامه شماره ۴: محاسبه شبیب انرژی به کمک EDM برای کانالهای مرکب و منشوری
142	ض-۱-۵ برنامه شماره ۵: محاسبات ضریب زبری مانینگ معادل یا مرکب با استفاده از فرمولهای ارائه شده در جدول (۱-۲)
150	ض-۱-۶ برنامه شماره ۶: محاسبه Ψ^t جهت بدست آوردن دقیق دبی
154	ض-۱-۷ برنامه شماره ۷: محاسبه Ψ^t جهت بدست آوردن دقیق شبیب انرژی

ضمیمه دوم: جداول محاسبات دبی و شبیب خط انرژی

158	ض-۲-۱: مقایسه نتایج حاصل از حل عددی و حل تحلیل EDM
163	ض-۲-۲: محاسبه دبی و شبیب انرژی با روش‌های مختلف برای آزمایشات سری های $(FCF) 10, 08, 06, 03, 02, 01$
175	ض-۲-۳: جدول ض-۲-۳: محاسبه دبی و شبیب خط انرژی با در نظر گرفتن ضرایب زبری مانینگ مختلف و مقایسه نتایج
191	ض-۲-۴: جدول ض-۲-۴: محاسبه دبی و شبیب خط انرژی برای آزمایشات سریهای $01, 02, 03, 06, 08, 09, 10$ با در نظر گرفتن $wt=0.16$ و یا برآورد آن با فرمولهای (۸-۱) و (۸-۲) و مقایسه نتایج
197	ض-۲-۵: جدول ض-۲-۵: محاسبه دبی و شبیب خط انرژی برای آزمایشات کانالهای کوچک مقیاس و با در نظر گرفتن $wt=0.16$ و یا برآورد آن با فرمولهای (۸-۱) و (۸-۲) و مقایسه نتایج

فهرست اشکال

فصل اول:

شکل ۱-۱: چرخه هیدرولوژیکی آب در طبیعت

شکل ۱-۲: الف: سیل رودخانه Brisbane استرالیا ۱۹۷۴ ب: سیل رودخانه Meuse بلژیک ۱۹۳۳

شکل ۲ ج: سیل رودخانه قم رود ۱۳۸۸

فصل دوم:

شکل ۲-۱: پارامترهای هیدرولیکی همراه جریان فراتر از کanal اصلی ۹

شکل ۲-۲: ساختار گرداب در جریان فراتر از کanal اصلی ۱۰

شکل ۲-۳: گرداب های بزرگ مشاهده شده در سطح مشترک بین کanal اصلی و بسترها سیلابی در یک کanal مرکب ۱۰

شکل ۲-۴: ساختار جریان در کanal مرکب انحنیار ۱۱

شکل ۲-۵: تبادل جریان در مدل مبادله دبی ۱۲

شکل ۲-۶: تقسیم بندی مقطع عرضی کanal مرکب به زیرناحیه ها ۱۴

شکل ۲-۷: روش تقسیم کanal، تقسیم بندی های مختلف ۱۵

شکل ۲-۸: فاکتور تنظیم دبی (DISADF) برای آزمایشات FCF ۱۹

شکل ۲-۹: مقطع عرضی تسهیلات کanal سیل (FCF) ۲۰

شکل ۲-۱۰: عکسی از تسهیلات کanal سیل ۲۰

شکل ۲-۱۱: طرح کلی تسهیلات کanal سیل ۲۱

شکل ۲-۱۲: نمایش جریانات ثانویه در مقطعی از کanal مرکب ۲۲

شکل ۲-۱۳: بردارهای جریان ثانویه در سر پیچ کanal مرکب با مقطع عرضی طبیعی و دارای انحنای ۱۱۰ درجه ۲۳

شکل ۲-۱۴: سرعتهای عمق متوسط در دو لایه در اطراف خم ۶۰ درجه جریان فراتر از کanal اصلی با عمق نسبی ۰.۲۵ ۲۴

شکل ۲-۱۵: بردارهای سرعت برای جریان کanal اصلی پر در یک کanal انحنیار ذوزنقه ای ۲۴

شکل ۲-۱۶: بردارهای سرعت برای جریان فراتر از کanal اصلی با عمق نسبی ۰.۲۵ در یک کanal انحنیار ذوزنقه ای ۲۵

..... 25 شکل ۲-۷: بردارهای سرعت برای جریان فراتر از کanal اصلی با عمق نسبی ۰.۲۵ در یک کanal انحنادار مستطیلی و دارای بسترهای سیلابی با مرزهای خارجی انحنادار.....
..... 26 شکل ۲-۸: بردارهای سرعت برای جریان فراتر از کanal اصلی با عمق نسبی ۰.۵۰ در یک کanal انحنادار مستطیلی و دارای بسترهای سیلابی با مرزهای خارجی انحنادار

فصل سوم:

..... 30 شکل ۳-۱: طرح محورها و مؤلفه های سرعت (دو بعدی و سه بعدی)
..... 34 شکل ۳-۲: پروفیلهای عمومی سرعت
..... 45 شکل ۳-۳: جریانات ثانویه. الف: نوع اول در کanal انحنادار ب: نوع دوم برای جریان یکنواخت

فصل چهارم:

..... 48 شکل ۴-۱: تبادل جریان در سطح اندرکنش بین کanal اصلی و بسترهای سیلابی
..... 50 شکل ۴-۲: تعادل مومنتم برای یک زیرناحیه از کanal مرکب
..... 56 شکل ۴-۳: توزیع تنش برشی بستر مقایسه در برابر آزمایش ۰۲۰۵۰۱. از سری آزمایشات FCF

فصل پنجم:

..... 69 شکل ۵-۱: طرح کلی از مقطع عرضی کanal مرکب
..... 77 شکل ۵-۲: بازه تعریف شده جهت مدلسازی سری ۰۱ (FCF). (الف) شماتیک بازه (ب) نحوه تعیین طول بازه (از مقطع ۳ تا ۲ و مقطع ۲ تا ۱)

..... 78 شکل ۵-۳: مشخصات هندسی مقاطع عرضی برای مدلسازی آزمایشات سری ۰۱ (FCF). (الف) بالادست. (ب) میانی و (ج) پایین دست
----------	---

..... 79 شکل ۵-۴: مشخصات هندسی مقاطع عرضی برای مدلسازی آزمایشات سری ۰۲ (FCF). (الف) بالادست. (ب) میانی و (ج) پایین دست
----------	---

..... 80 شکل ۵-۵ مشخصات هندسی مقاطع عرضی برای مدلسازی آزمایشات سری ۰۳ (FCF). (الف) بالادست. (ب) میانی و (ج) پایین دست
----------	--

..... شکل ۵-۶ مشخصات هندسی مقاطع عرضی برای مدلسازی آزمایشات سری ۰۶ (FCF). (الف) بالادست،
-------	--

81 (ب) میانی و (ج) پایین دست.....

شکل ۵-۷: مشخصات هندسی مقاطع عرضی برای مدلسازی آزمایشات سری 08 (FCF). (الف) بالا دست،

82 (ب) میانی و (ج) پایین دست.....

شکل ۵-۸: مشخصات هندسی مقاطع عرضی برای مدلسازی آزمایشات سری 10 (FCF). (الف) بالا دست،

83 (ب) میانی و (ج) پایین دست.....

شکل ۵-۹: مشخصات هندسی مقاطع عرضی برای مدلسازی آزمایشات سری 10 (FCF). (الف) بالا دست،

84 (ب) میانی و (ج) پایین دست.....

شکل ۵-۱۰: دبی ها (پروفیلهای) و شرایط مرزی جهت مدلسازی آزمایشات سری 02 (FCF)

85 (FCF) 03 شکل ۵-۱۱: دبی ها (پروفیلهای) و شرایط مرزی جهت مدلسازی آزمایشات سری 03 (FCF)

86 (FCF) 06 شکل ۵-۱۲: دبی ها (پروفیلهای) و شرایط مرزی جهت مدلسازی آزمایشات سری 06 (FCF)

86 (FCF) 08 شکل ۵-۱۳: دبی ها (پروفیلهای) و شرایط مرزی جهت مدلسازی آزمایشات سری 08 (FCF)

87 (FCF) 10 شکل ۵-۱۴: دبی ها (پروفیلهای) و شرایط مرزی جهت مدلسازی آزمایشات سری 10 (FCF)

فصل ششم:

شکل ۶-۱: نمودار خطای محاسبه دبی و شبکه افزایی با روش حل عددی نسبت به روش حل تحلیلی

88 معادلات EDM (آزمایشات FCF سریهای 01, 02, 03, 04 و 05)

92 شکل ۶-۲: نمودار خطای نسبی محاسبه دبی با روش‌های مختلف نسبت به عمق نسبی برای آزمایشات سری 01 (FCF)

92 شکل ۶-۳: نمودار خطای نسبی محاسبه دبی با روش‌های مختلف نسبت به عمق نسبی برای آزمایشات سری 02 (FCF)

93 شکل ۶-۴: نمودار خطای نسبی محاسبه دبی با روش‌های مختلف نسبت به عمق نسبی برای آزمایشات سری 03 (FCF)

93 شکل ۶-۵: نمودار خطای نسبی محاسبه دبی با روش‌های مختلف نسبت به عمق نسبی برای آزمایشات سری 06 (FCF)

94 شکل ۶-۶: نمودار خطای نسبی محاسبه دبی با روش‌های مختلف نسبت به عمق نسبی برای آزمایشات سری 08 (FCF)

94 شکل ۶-۷: نمودار خطای نسبی محاسبه دبی با روش‌های مختلف نسبت به عمق نسبی برای آزمایشات سری 10 (FCF)

96 شکل ۶-۸: محاسبه منحنی دبی اشل به روش EDM برای آزمایشات سری 01 (FCF)

96 شکل ۶-۹: محاسبه منحنی دبی اشل به روش SCM برای آزمایشات سری 01 (FCF)

97 شکل ۶-۱۰: محاسبه منحنی دبی اشل به روش DCM برای آزمایشات سری 01 (FCF)

97 شکل ۶-۱۱: محاسبه منحنی دبی اشل به روش EDM برای آزمایشات سری 02 (FCF)

..... 98 شکل ۶-۴: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>SCM</i> برای آزمایشات سری 02 (<i>FCF</i>) 02
..... 98 شکل ۶-۵: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>DCM</i> برای آزمایشات سری 02 (<i>FCF</i>) 02
..... 99 شکل ۶-۶: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>EDM</i> برای آزمایشات سری 03 (<i>FCF</i>) 03
..... 99 شکل ۶-۷: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>SCM</i> برای آزمایشات سری 03 (<i>FCF</i>) 03
..... 100 شکل ۶-۸: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>DCM</i> برای آزمایشات سری 03 (<i>FCF</i>) 03
..... 100 شکل ۶-۹: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>EDM</i> برای آزمایشات سری 06 (<i>FCF</i>) 06
..... 101 شکل ۶-۱۰: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>SCM</i> برای آزمایشات سری 06 (<i>FCF</i>) 06
..... 101 شکل ۶-۱۱: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>DCM</i> برای آزمایشات سری 06 (<i>FCF</i>) 06
..... 102 شکل ۶-۱۲: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>EDM</i> برای آزمایشات سری 08 (<i>FCF</i>) 08
..... 102 شکل ۶-۱۳: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>SCM</i> برای آزمایشات سری 08 (<i>FCF</i>) 08
..... 103 شکل ۶-۱۴: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>DCM</i> برای آزمایشات سری 08 (<i>FCF</i>) 08
..... 103 شکل ۶-۱۵: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>EDM</i> برای آزمایشات سری 10 (<i>FCF</i>) 10
..... 104 شکل ۶-۱۶: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>SCM</i> برای آزمایشات سری 10 (<i>FCF</i>) 10
..... 104 شکل ۶-۱۷: محاسبه منحنی دبی اشل به روش <i>DCM</i> برای آزمایشات سری 10 (<i>FCF</i>) 10 و 08, 06, 03, 02, 01
..... 105 شکل ۶-۱۸: نمودار خطای نسبی محاسبه شبیخ خط انرژی با روشهای مختلف نسبت به عمق نسبی
..... 106 برای آزمایشات سری 01 (<i>FCF</i>) 01
..... 107 شکل ۶-۱۹: نمودار خطای نسبی محاسبه شبیخ خط انرژی با روشهای مختلف نسبت به عمق نسبی
..... 107 برای آزمایشات سری 02 (<i>FCF</i>) 02
..... 108 شکل ۶-۲۰: نمودار خطای نسبی محاسبه شبیخ خط انرژی با روشهای مختلف نسبت به عمق نسبی
..... 108 برای آزمایشات سری 03 (<i>FCF</i>) 03
..... 108 شکل ۶-۲۱: نمودار خطای نسبی محاسبه شبیخ خط انرژی با روشهای مختلف نسبت به عمق نسبی
..... 108 برای آزمایشات سری 06 (<i>FCF</i>) 06
..... 108 شکل ۶-۲۲: نمودار خطای نسبی محاسبه شبیخ خط انرژی با روشهای مختلف نسبت به عمق نسبی
..... 108 برای آزمایشات سری 08 (<i>FCF</i>) 08

شکل ۶-۳۴: نمودار خطای نسبی محاسبه شب خط انرژی با روش‌های مختلف نسبت به عمق نسبی

برای آزمایشات سری 10 (FCF) 109

شکل ۶-۳۳: متوسط قدرمطلق خطاهای نسبی محاسبه شیب خط انرژی به روشهای مختلف

برای آزمایشات سریهای (FCF) 10, 08, 06, 03, 02, 01

شکل ۴-۴: نمودار متوسط قدر مطلق خطای نسبی محاسبه دبی و شیب خط انرژی با در نظر گرفتن ضرایب

زیری مانینگ مختلف پرای آزمایشات سریهای 01، 02، 03، 06، 08 و 10 (FCF) 111

شکل ۶-۳۵: مقادیر دقیق Ψ^t (Wt) جهت محاسبه دقیق دبی (با خطای نسبی کمتر از ۰.۱ درصد) با روش EDM

شکل ۶-۳۶: خطای نسبی محاسبه دی، با روش *EDM* و با در نظر گرفتن Ψ^t برابر با ۰.۱۶

^{۱۱۴} شکل ۶-۳۷: خطای نسبی محاسبه شب خط انژی با روش *EDM* و با در نظر گرفتن Ψ برابر با ۰.۱۶

^{۱۱۵} شکا، ۴-۸؛ بدست آوردن، معادله ساده خط جهت پرآورده مقدار ψ^t (عما، نسبی، کمتر از ۰.۱۵) است.

^{۱۱۵} شکا، ۶-۳۹؛ بدست آوردن، معادله ساده خط جهت برآورد مقادیر ψ^t (عمق، نسبی، بزرگتر یا مساوی ۰.۱۵) است.

شکا. ع- ی خطا، نسبه، محاسبه دم، به اوش، *EDM* و با استفاده از فرمولهای (8-1) و (8-2) جهت پراورد Ψ^t

شکا ۴-۱: خطای نسب محسنه شب خط از θ_1 به θ_2 با استفاده از فرمولهای (1-8) و (2-8) جهت

117 *ψ^t* دلیل

شکا ۴-۷: مقایسه کل متوسط قدر مطلقاً خطاء نسبه دو محاسبه دير و شب خط انژئي با استفاده از روش EDM برای پرای Ψ^t

118 ... (FCF) 10 ، 08 ، 06 ، 03 ، 02 ، 01 با همچنین بآمد Ψ^t با فصلهای 1-81 و 2-8) را از مشاهدات سریهای

شکا ع-۳: مانگ: قد، مطالعه، خطاهای نسب، محاسبه ده، و شب خط انژی، با دوش، *EDM* و با در نظر گرفتن Ψ^t برای را ۰.۱۶

119 (TL/T=4) Knight & Dimitriou طریقه فولهای (2-8) و (1-8) را، آمashات Ψ^t از همچنین بآمد.

شکا ۴-۲۸: مانگن. قد مطالعه خطاهای نسی، محاسبه در، و شب خط انزی، با دوش *EDM* و با در نظر گرفتن Ψ^t برای را

120 ($SO=0.001$) Yuen آزمایشات، فرمولهای (1-8) و (8-2) را طبقه بندی می‌کند. با آوردن ψ^t ممکن است.

نیز می‌باشد که EDM را با نظر گرفتن Ψ^t بار با 0.16 همچنین برآورد Ψ^t از طریق:

120 Knight & Dimitriou آنهاشان (2-8) • (1-8) فصل

شکل ۴: عرضه نموداری برای مطالعه این داده ها، نظر گرفته Ψ با 0.16 همچنین EDM می باشد.

121 Knight & Dimitriou (2-8) · (1-8) · 1 · 1 · w^t · 1

شکل ۴-۷: خطای نسبی محاسبه دبی با روش EDM و با در نظر گرفتن Ψ^t برابر با ۰.۱۶ و همچنین برآورد Ψ^t

از طریق فرمولهای (1-8) و (2-8) برای آزمایشات *Yuen* 121

شکل ۴-۸: خطای نسبی محاسبه شب خطرزی با روش EDM و با در نظر گرفتن Ψ^t برابر با ۰.۱۶ و همچنین

برآورد Ψ^t از طریق فرمولهای (1-8) و (2-8) برای آزمایشات *Yuen* 121

فهرست جداول

فصل دوم:

جدول ۱-۲: روش‌های مختلف تعیین ضریب زبری معادل در کانالهای مرکب (واحدها بر اساس SI 15
جدول ۲-۲: فرمولهای مشهور ارائه شده جهت محاسبه تنش برشی ظاهری در سطح اندرکنش عمودی کانال اصلی و بسترها سیلانی 17

فصل سوم

جدول ۳-۱: مقادیر ثابت در مدل عمق متوسط $k-E$ 44

فصل پنجم:

جدول ۵-۱: معرفی آزمایشات مورد مطالعه 68
جدول ۵-۲: داده‌های مربوط به آزمایشات FCF 70

ضمیمه دوم:

جدول ض-۱: مقایسه نتایج حاصل از حل عددی و حل تحلیل EDM 158
جدول ض-۲: محاسبه دبی و شب ارزی با روش‌های مختلف برای آزمایشات سری های 163
جدول ض-۳: محاسبه دبی و شب خط ارزی با در نظر گرفتن ضرایب زبری مانینگ مختلف و مقایسه نتایج 175
جدول ض-۴: محاسبه دبی و شب خط ارزی برای آزمایشات سریهای ۰۱, ۰۲, ۰۳, ۰۶, ۰۸ و ۱۰ با در نظر گرفتن 191
جدول ض-۵: محاسبه دبی و شب خط ارزی برای آزمایشات کانالهای کوچک مقیاس و با در نظر گرفتن $wt=0.16$ و یا برآورد آن با فرمولهای (۱-۸) و (۲-۸) و مقایسه نتایج 197
جدول ض-۶: محاسبه دبی و شب خط ارزی برای آزمایشات کانالهای کوچک مقیاس و با در نظر گرفتن $wt=0.16$ و یا برآورد آن با فرمولهای (۱-۸) و (۲-۸) و مقایسه نتایج XI

لیست علائم و نشانه ها

علامت	واحد	عنوان
A	m^2	سطح مقطع، مساحت
A_i	m^2	سطح مقطع جریان در ناحیه i
A_t	m^2	مساحت کل جریان در مقطع عرضی
A_{rob} , A_{ch} , A_{lob}	m^2	ترتیب مساحت‌های جریان در بستر سیلابی چپ و کanal اصلی و بستر سیلابی راست
B	m	عرض تمام کanal
b	m	عرض کanal اصلی
C	—	ضریب افت ناشی از جمع شدگی یا باز شدگی
c_f	—	فاکتور اصطکاک بدون بعد
COH	—	نسبت بین ظرفیت انتقال محاسبه شده توسط DCM به SCM
D	m	عمق آب بدون هوا
Da	m	عمق آب به همراه هوا
DISADF	—	نسبت بین دبی واقعی به دبی محاسبه شده توسط DCM
Er	—	خطای نسبی
F	—	عدد فرود
f	—	ضریب اصطکاک بدون بعد دارسی-ویسیاخ
g	m/s^2	ثابت گرانشی
H	m	عمق رودخانه اصلی
h_f	m	عمق بستر سیلابی
H_r	—	عمق نسبی
hl , hr	m	ابعاد مربوط به ارتفاع کanal
K	m^3/s	ظرفیت انتقال یا گذردهی کanal
K	—	فاکتور تناسب
K_c	m^3/s	ظرفیت انتقال در کanal اصلی

فاکتور تناسب روی کانال اصلی	—	K_c
ظرفیت انتقال در بستر سیلابی	m^3/s	K_f
فاکتور تناسب روی بسترهاهی سیلابی	—	K_f
ظرفیت انتقال کل مقطع عرضی	m^3/s	K_t
به ترتیب ظرفیتهای انتقال بستر سیلابی چپ و کانال اصلی و بستر سیلابی راست	m^3/s	K_{rob} و K_{ch} و K_{lob}
طول بازه	m	L
به ترتیب طولهای بازه با توجه به جریان در بستر سیلابی سمت چپ، کانال اصلی و بستر سیلابی سمت راست	m	L_{rob} و L_{ch} ، L_{lob}
طول اختلاط و طول آشفتگی	m	l_d و l_m
فشار اتمسفر به صورت ارتفاع ستون جیوه	m	m
تعداد بسترهاهی سیلابی اصلی	—	N_f
ضریب زیری مانینگ است	$s/m^{1/3}$	n
ضریب زیری مرکب یا معادل	$s/m^{1/3}$	nc
نیروی ناشی از فشار هیدرولاستاتیکی	N	P
فشار	pa	p
فشار در سطح آزاد سیال	pa	p_a
محیط مرطوب زیرناحیه α	m	P_i
دبی	m^3/s	Q
دبی جریان در کانال اصلی	m^3/s	Q_c
به ترتیب متوسط دبیها بین بستر سیلابی سمت چپ، کانال اصلی و بستر سیلابی سمت راست مقاطع عرضی	m^3/s	\bar{Q}_{rob} ، \bar{Q}_{ch} ، \bar{Q}_{lob}
دبی واحد مبادله شده	m^2/s	q
دبی واحد مبادله شده به علت تغییرات در شکل هندسی مقطع	m^2/s	q^g
دبی واحد مبادله شده ناشی از آشفتگی جریان	m^2/s	q^t
جریان ورودی ناشی از تغییر در هندسه مقطع (از کانال اصلی به بستر سیلابی)	m^2/s	q_{cf}^g
جریان ورودی ناشی از تغییر در هندسه مقطع (از بستر سیلابی به کانال اصلی)	m^2/s	q_{fc}^g
جریان ورودی ناشی از آشفتگی (از کانال اصلی به بستر سیلابی)	m^2/s	q_{cf}^t
جریان ورودی ناشی از آشفتگی (از بستر سیلابی به کانال اصلی)	m^2/s	q_{fc}^t

شعاع هیدرولیکی مقطع جریان	m	R
شیب بستر کanal	-	S_0
شیب انرژی	-	S_f
شیب اصطکاک بین دو مقطع	-	\bar{S}_t
ابعاد عرضی کanal	m	TR^w, TL^v, T^u
زمان	s	t
سرعت متوسط جریان	m/s	U
سرعت جریان جانبی در معادله (۳-۴) جریان های جانبی q_{in} و q_{out}	m/s	u_L
وزن	N	W
سرعتهای عمق متوسط	m/s	W و V,U
مؤلفه های سرعت موضعی	m/s	w و v,u
مؤلفه های سرعت ناشی از آشفتگی جریان	m/s	w و v,u
مؤلفه های سرعت متوسط رینولدز	m/s	
تراز آب	m	z
تراز کف	m	z_b
تراز سطح آزاد آب	m	z_w
تنش برشی ظاهری	pa	τ_a
تنش برشی بستر	pa	τ_b
تنشهای برشی ناشی از آشفتگی	pa	$\tau_{yy}, \tau_{yx}, \tau_{xy}, \tau_{xx}$
مؤلفه افقی تنش برشی بستر	pa	τ_{bed}
مؤلفه افقی تنش برشی سطح سیال	pa	τ_{surf}
سرعت برشی	m/s	U_*
ویسکوزیته	m^2/s	v_t و v
ضرایب پراکندگی	-	$\chi_{vv}, \chi_{uv}, \chi_{uu}$
نسبت افت اضافی ناشی از آشفتگی و تغیر هندسی مقطع به افت اصطکاک	-	$\chi = S_a/S_f$
ضریب تناسب برای تبادلات ناشی از آشفتگی	-	Ψ^t
ضریب تناسب برای انتقال دبی ناشی از تغیر هندسه مقطع	-	Ψ^g

ضرایب توزین سرعت	-	α_2 و α_1
سمبل کرانکر	-	δ_{ij}
چگالی	kg/m^3	ρ
ضریب بوسینسک و ضریب مومنتم	-	β
فاکتور بدون بعد ویسکوزیته گردابی	-	λ
جمله جریان ثانویه	-	Γ
وزن مخصوص اب	N/m^3	γ
<hr/>		
روش تحلیلی		A
قدرمطلق		ABS
میانگین		AVE
برآورد		AP
به ترتیب نشان دهنده محاسبه ضریب زبری معادل مانینگ با روش‌های پاولوسکی، هرتن و انیشتین، فلکل، مهندسی ارتش آمریکا و کلباخ	cn و un ، fn ، hn ، pn	
روش کanal تقسیم بندی شده		DCM
دقیق		E
روش تبادل دبی		EDM
مرکز تسهیلات کanal سیلابی انگلستان		FCF
به ترتیب اندیسهای مربوط به کanal اصلی و بستر سیلابی	f و c	
صفحه گرافیکی کاربر		GUI
اندیس مربوط به زیرناحیه های کanal مرکب	i	
اتلاف عمق متوسط-انرژی جنبشی عمق متوسط		K - ε
روش توزیع جانبی		LDM
مقادیر اندازه گیری شده		MEAS
روش عددی		N
به ترتیب نشان دهنده بستر سیلابی چپ، کanal اصلی و بستر سیلابی راست	RFP و MC ، LFP	
روش کanal منفرد		SCM
روش شیانو- نایت		SKM

در این تحقیق، رفتار هیدرولیکی جریان در کانالهای رودخانه ای یعنی کانالهای دارای مقطع عرضی مرکب مورد مطالعه و بررسی قرار گرفته است. در کانالهای مرکب به علت عمق بیشتر کanal اصلی و عموماً زبری کمتر آن، سرعت در کanal اصلی بیشتر از بسترهای سیلابی می باشد. در واقع هنگامی که تراز آب در کanal مرکب زیاد می گردد و آب روی بسترهای سیلابی جاری می گردد محیط مرتبط به صورت ناگهانی افزایش یافته و در پی آن شعاع هیدرولیکی کاهش می یابد و باعث برآورد دبی به صورت کمتر از مقدار واقعی می گردد. برای حل این موضوع (Lotter 1933) پیشنهاد کرد که مقطع عرضی کanal مرکب به زیر ناحیه هایش یعنی کanal اصلی و بسترهای سیلابی که در آنها توزیع سرعت همگن تر است تقسیم گردد، سپس دبی به صورت جداگانه در هر زیر ناحیه تعیین گردد و دبی کل مقطع از جمع اینها بدست آید بعدها این روش به روش کanal تقسیم شده (DCM) معروف گردید و روش قدیمی نیز به روش کanal ساده (SCM) معروف شد. روش‌های متعددی بر مبنای روش تقسیم بندی کanal ایجاد و توسعه یافته اند که در این بین روش تبادل دبی (EDM) را میتوان نام برد که از جمله نقاط قوت این مدل مبنای تئوریکی و استفاده آسان از آن می باشد. روش EDM، با در نظر گرفتن و به حساب آوردن تأثیرات انتقال مومنتم از میان سطح مشترک بین کanal اصلی و بستر سیلابی (سطح اندرکنش) توسعه یافته است. در این روش در نظر گرفته شده است که تبادلات دبی از میان سطح اندرکنش می تواند ناشی از تبادلات آشفتگی و انتقال هندسی باشد و در معادلات EDM تأثیرات انتقال مومنتم به صورت افزودن افت اضافی به افت های ناشی از اصطکاک بستر مدلسازی می گردد.

به منظور انجام آزمایشات روى کانالهای مرکب در مقیاس بزرگ و اعداد رینولدز بالا، تسهیلات کanal سیل (FCF) در کشور انگلیس ساخته شد. از آنجایی که در این کار، مطالعه روى کانالهای مرکب مستقیم و منشوری و همچنین صاف و بدون رسوپ با جریان دائمی انجام شده است، لذا آزمایشات فاز A از مجموع آزمایشات FCF انتخاب گردیده است. به کمک داده های FCF و مدلسازی آنها با نرم افزار HEC-RAS که نرم افزاری بر مبنای DCM می باشد و زبان برنامه نویسی C++، نتایج حاصل از EDM با نتایج حاصل از مدلهای دیگر EDM و SCM مقایسه شد. با ارائه برنامه هایی به زبان C++، تعیین منحنی دبی-اشنل و تعیین شیب انرژی با استفاده از EDM انجام شد تا کمک دانشجویان و دیگر علاقمندان بررسی رفتار جریان در کانالهای رودخانه ای باشد. ضریب تجربی بکار گرفته شده در EDM برای کانالهای مستقیم و منشوری (Ψ^t) به کمک همین آزمایشات مورد مطالعه و بررسی قرار گرفت و با کالیبراسیون این ضریب، فرمولی در حد امکان ساده و دارای دقت بالا جهت برآورد این ضریب پیشنهاد گردید، برای اعتبار گرفتن برای این فرمول از نتایج دو سری آزمایش در کانالهای کوچک مقیاس (آزمایشات انجام شده توسط Knight and Dimitriou و همچنین آزمایشات انجام شده توسط Yuen) استفاده شد. همچنین شش روش معروف تعیین ضریب زبری مرکب مانینگ مورد بررسی قرار گرفت تا دقیقترین روش معرفی گردد.

به منظور مطالعه و تبیین رفتار هیدرولیکی جریان در کانالهای مرکب و رودخانه ها، دو پارامتر بسیار مهم که عبارت از دبی جریان و شیب خط انرژی می باشند مورد بررسی دقیق قرار گرفت. محاسبه دبی برای آزمایشات FCF، توسط Ψ^t و DCM ، EDM و SCM انجام گرفت و نتایج نشان دادند که EDM دارای کمترین خطای نسبی چهت محاسبه دبی (منحنی دبی-اشنل) می باشد همچنین محاسبه شیب خط انرژی برای آزمایشات FCF، توسط EDM و نرم افزار HEC-RAS EDM انجام شد و نتایج نشان دادند که در اینجا نیز EDM دارای کمترین خطای نسبی چهت محاسبه شیب خط انرژی می باشد. در انتهای برای تعیین Ψ^t بر حسب عمق نسبی (عمق بستر سیلابی به عمق کanal اصلی)، دو معادله ساده خطی یکی برای عمق نسبی کمتر از 0.15 و دیگری برای عمق نسبی بیشتر از آن ارائه شد که نتایج حاصل از EDM را بصورت قابل توجهی بهبود بخشیدند. چهت تعیین سه ضریب زبری معادل مانینگ برای بستر سیلابی چپ و بستر سیلابی راست و کanal اصلی با روش‌های مختلف تعیین زبری معادل نیز نتیجه گرفته شد که روش Felkel دارای خطای نسبی کمتر می باشد.