(علمی – پژوهشی)

Flow Measurement in Canals using Trapezoidal Flumes with Cylindrical Piers

EBRAHIM VALIZADEGAN^{1*}, NEGAR AGHDASI¹

1. Department of Water Engineering, Faculty of Agriculture, Islamic Azad University, Khoy Branch, Khoy, Iran. (Received: Dec. 19, 2020- Revised: Apr. 16, 2021- Accepted: Apr. 24, 2021)

ABSTRACT

Due to the high cost and the need for Experts to use advanced flow measuring equipment in canals, the use of simple, inexpensive and low-cost methods has always been considered by researchers and operating companies of irrigation and drainage networks. In this study, flow measurement in canals has been investigated experimentally using trapezoidal flumes with cylindrical pier in four side slopes. By measuring the flow depth at upstream and downstream of the flume throat, separate relationships and graphs were obtained to calculate the discharge at each studied side slopes on the base of functional relationships (both in free and submerged flow conditions). Also for the studied side slopes, one relation for free flow conditions and two relations for submerged flow conditions were obtained. Mean absolute relative error (MARE) for calculation of dimentionaless discharge using the obtained relationships under free flow conditions was obtained 6.2, 4.6, 8.1 and 9.4%, and under submerged flow conditions was obtained 25.17, 22.9, 19 and 14% respectively in side slopes (z) of 1, 0.7, 0.4663 and 0.268. The value of MARE for calculation of dimensionless discharge using the obtained relation for all studied side slopes was obtained 8.2% under free flow conditions and 35.9 and 34.3% under submerged flow conditions (using two related equations). The maximum root mean square error (RMSE) for calculation of dimensionless discharge for the all studied side slopes, was obtained 0.078 under free flow conditions and 0.34 and 0.38 under submerged flow conditions (using two related equations). Then, using the related relation to each side slope (separately) has less error compared to using a relation for all side slopes.

Keywords: Free Flow, Submerged Flow, Trapezoidal Canals, Cylindrical Piers, Dimensional Analysis.



اندازه گیری جریان در کانال ها با استفاده از فلوم های ذوزنقه ای با پایه های استوانه ای

ابراهیم ولیزادگان^{ا®}، نگار اقدسی^۱ ۱. گروه مهندسی آب، دانشکده کشاورزی، واحد خوی، دانشگاه آزاد اسلامی، خوی، ایران. (تاریخ دریافت: ۱۳۹۹/۹/۲۹– تاریخ بازنگری: ۱۴۰۰/۱/۲۷– تاریخ تصویب: ۱۴۰۰/۲/۴)

چکیدہ

بدلیل هزینهبر بودن و احتیاج به نیروی متخصص جهت بهرهبرداری از تجهیزات پیشرفته اندازه گیری جریان در کانالها، استفاده از روشهای ساده، ارزان و کمهزینه همواره مورد توجه محققین و شرکتهای بهرهبرداری از شبکههای آبیاری و زهکشی بوده است. در این پژوهش اندازه گیری جریان در کانالها با استفاده از فلومهای ذوزنقهای با پایههای استوانهای، به صورت آزمایشگاهی در چهار شیب جانبی بررسی شده است. با اندازه گیری عمق جریان در بالادست و پاییندست گلوگاه فلوم و بر اساس روابط تابعی، یک رابطه و نمودار جداگانه برای محاسبه دبی جریان در هر شیبهای جانبی بررسی شده بدست آمد (هم در شرایط جریان آزاد و هم در شرایط جریان مستغرق). همچنین برای تمام شیبهای جانبی بررسی شده یک رابطه برای شرایط جریان آزاد و دو رابطه برای شرایط جریان مستغرق بدست آمد. میانگین قدرمطلق خطای نسبی (MARE) برای محاسبه دبی بیبعد در شرایط جریان آزاد در شیبهای جانبی (z) ۱، ۱/۷، ۴۶۶۳ و ۱/۲۶۸ به ترتیب ۶/۲، ۶/۲، ۱/۸ و ۹/۴ و در شرایط جریان مستغرق در شیبهای جانبی مذکور به ترتیب ۲۵/۱۷، ۲۲/۹، ۱۹ و ۱۴/۹ درصد برآورد شده است. مقدار این پارامتر آماری برای محاسبه دبی بی بعد بر اساس رابطه بدست آمده در شرایط جریان آزاد (یک رابطه برای تمام شیبهای جانبی بررسی شده) برابر با ۸/۲ درصد و در شرایط جریان مستغرق (با استفاده از دو رابطه در نظر گرفته شده)، ۳۵/۹ و ۳۴/۳ درصد محاسبه شدند. در بین شیبهای جانبی بررسی شده حداکثر مقدار خطای جذر میانگین مربعات (RMSE) برای محاسبه دبی بیبعد در شرایط جریان آزاد ۰/۰۷۸ و در شرایط جریان مستغرق(با استفاده از دو رابطه در نظر گرفته شده)، ۳۴/۰ و ۳۸/۰ است. بنابراین استفاده از رابطه مربوط به هر شیب جانبی (رابطهای که بطور جداگانه برای هر شیب جانبی بدست آمده است) دارای خطای کمتری نسبت به استفاده از یک رابطه برای تمام شیبهای جانبی بررسی شده است.

واژههای کلیدی: جریان آزاد، جریان مستغرق، کانالهای ذوزنقهای، پایههای استوانهای، آنالیز ابعادی.

مقدمه

اندازه گیری جریان در کانالها، به عنوان بخشی از برنامههای مدیریت منابع آب، همواره از اهمیت ویژهای برخوردار است. در شبکههای آبیاری، زمانی که میزان آب در دسترس برای کشاورزی محدود باشد و کشاورزان هزینه آب مصرفی را پرداخت کنند و همچنین برای جلوگیری از بروز هرگونه اختلاف بین کشاورزان، مجریان و مدیران شبکه ملزم به نصب و راهاندازی سازههای اندازه گیری جریان میشوند. عمدتا در شبکههای آبیاری بسته به دقت مورد نیاز ، امکانات موجود، هزینهها و ...، رقوم آب و دبی عبوری با استفاده از روشهای مختلف اندازه گیری میشود. تاکنون روشها و تجهیزات مختلفی برای محاسبه و اندازه گیری جریان در کانالها ابداع شدهاند. بطور کلی بر اساس طبقهبندی ذکر شده در تحقیقات مختلف، روشهای اندازه گیری دبی جریان

مولینه، تجهیزات الکترومغناطیس و اولتراسونیکها) و روش دبی-اشل (سرریزها ، فلومها، دریچهها و روزنهها). روشهای مبتنی بر سرعت- سطح مقطع جریان دارای دقتی مناسب میباشند و علاوه بر اینکه استفاده از این روشها نیاز به تخصص بالا دارد، به مرور زمان از دقت تجهیزات مربوطه کاسته میشود ولی با صحت سنجیها و سنجش مرتب میتوان از کاهش دقت اندازه گیری آنها جلوگیری کرد. در روش دبی- عمق جریان با اندازه گیری ممق جریان در یک یا دو مقطع مشخص میتوان با استفاده از نمودارها و روابط مربوطه دبی جریان را بدست آورد. یکی از روشهای مبتنی بر رابطه دبی – اشل استفاده از فلومها میباشد. اساس اندازه گیری جریان در فلومها ایجاد شرایطی در جریان میباشد که بتوان با اندازه گیری عمق جریان در نقاط مشخص، این شرایط با استفاده از رابطه و یا نمودار مربوطه بدست آورد.

پایین افتادگی کف مجرای جریان و یا ترکیبی از آنها بوجود میآید. تحقیقات وسیعی در رابطه با چگونگی ایجاد تنگشدگی مقطع جریان، برآمدگی و پایین افتادگی کف مجرا و ترکیبی از آنها توسط محققین انجام گرفته که منجر به ارائه انواع فلومها و روابط و نمودارهای مربوطه شده است. از اولین تحقیقات انجام گرفته در رابطه با فلومها میتوان به تحقیقات بلانگر ,Belanger) (Belanger، بازین (Bazin, 1896)، پارشال (1900 Parshal) و بالوفت (1951 1951) اشاره نمود(1985 1985). در سالهای اخیر مطالعات متعددی درباره ایجاد مقطع کنترل جریان صرفا با تنگ کردن مقطع جریان و در نتیجه ایجاد گلوگاه صورت گرفته است.

Hager (1985) در الموالي ایجاد تنگ شدگی (گلوگاه) در Hager (1985) کانالهای مستطیلی، پایههای استوانهای را در محور مرکزی کف این کانالها نصب و پس از انجام آزمایش هایی رابطه محاسبه دبی جریان با استفاده از مرابطه ارائه شده را ۵ درصد اعلام نمود. همچنین وی از این روش برای ایجاد گلوگاه در کانالهای ذوزنقهای استفاده نمود و منحنی برای ایجاد گلوگاه در کانالهای ذوزنقهای استفاده نمود و منحنی برای ایجاد گلوگاه در کانالهای ذوزنقهای استفاده نمود و منحنی می برای ایجاد گلوگاه در کانالهای درون محور این منحنی رابطه بین عمق جریان با استفاده تر برای ایجاد گلوگاه در کانالهای ذوزنقهای استفاده نمود و منحنی می برای ایجاد گلوگاه در کانالهای ذوزنقهای استفاده نمود و منحنی می برای ایجاد گلوگاه در کانالهای ذوزنقهای استفاده نمود و منحنی می برای ایجاد گلوگاه در کانال های ذوزنقهای استفاده نمود و منحنی رابطه بین عمق جریان بالادست می باشد که z شیب وجه جانبی کانال، y عمق جریان بالادست گلوگاه، B عرض کف کانال، b قطر پایه استوانهای، g شتاب ثقل زمین و Q دبی جریان است.

برای ایجاد گلوگاه، (Hager (1986) پایههای مخروطی را در محور مرکزی کف کانالهای مستطیلی نصب و آزمایشهایی را انجام داد. وی بسته به اینکه مقدار انرژی مخصوص بیبعد ((E*=zE/(B-d) بزرگتر مساوی یک و مابین صفر و یک باشد دو رابطه برای محاسبه دبی بدست آورد.

(1988) Hager در کانالهای دایرهای نیز برای ایجاد Hager (1988) گلوگاه، از پایههای استوانهای استفاده نمود و با استفاده از مفهوم انرژی مخصوص و رابطه عدد فرود، رابطه محاسبه دبی جریان را ارائه کرد.

فلوم قابل حمل دایرهای که در آن برای ایجاد تنگشدگی از نصب پایهای استوانهای در وسط مقطع دایرهای استفاده شده، توسط (Samani and Magallanez (1992) برای اندازه گیری دبی جریان در کانال ها استفاده شد. معادله بدست آمده در تحقیق این محققین با استفاده از مفهوم اصل انرژی و آنالیز ابعادی بدست آمده است.

نار Samani and Magallanez (1993) پایههای استوانهای را معرفی نمودند. در این فلومها با قرار دادن

پایهای استوانهای شکل در محور مرکزی کف کانال ذوزنقهای، مقطع تنگ شده (گلوگاه) ایجاد می شود. این محققین پس از انجام آزمایش های متعدد، رابطه ای برای محاسبه جریان بدست آوردند و اعلام نمودند که این رابطه را تا درجه استغراق ۸۰ درصد می توان بکار برد رابطهٔ مذکور ارتباط بین عمق جریان بی بعد و دبی جریان بی بعد می باشد. در رابطه ارائه شده توسط این محققین تاثیر درجه استغراق در نظر گرفته نشده است.

با ایجاد یک مقطع Peruginelli and Bonacci (1997) کنترل با نصب کردن پایه منشوری در محور مرکزی کف کانال مستطیلی رابطهای بین دبی و عمق جریان را با استفاده از رابطه عدد فرود در شرایط جریان آزاد و مستغرق بدست آوردند. آنها خطای محاسبه دبی جریان را با استفاده از رابطه بدست آمده سه درصد اعلام کردند.

Samani and Magallanez (2000) فلوم موسوم به فلوم -S M را برای اندازه گیری جریان در کانالها معرفی نمودند. در این فلومها با نصب دو نیم استوانه روبروی هم در دو طرف مقطع مستطیلی، مقطع کنترل جریان ایجاد شده است. آنها معادله محاسبه دبی جریان را بر اساس آنالیز ابعادی بدست آورند. محاسبه دبی جریان را بر اساس آنالیز ابعادی بدست آورند. (2007) Baiamonte and Ferro (2007) نیز با انجام آزمایشهای متعدد روی این فلوم توانستند معادله محاسبه دبی جریان را با استفاده از آنالیز ابعادی و نظریه خود تشابه ناقص^۱ بدست آورند. به همین دلیل این فلوم به فلوم ^۲

در تحقیقات (2017) Matter et al. فلوم قابل حمل نیم دایرهای^۳ معرفی شد. در این فلوم مقطع کنترل جریان (گلوگاه) با با نصب پایه استوانهای شکل در محور مرکزی کف کانال نیم دایرهای ایجاد شده و عمق بحرانی در این مقطع تشکیل می گردد. این محققین با استفاده از معادلات انرژی مخصوص و عدد فرود، بر اساس نتایج آزمایشها رابطه محاسبه دبی جریان و رابطه محاسبه ضریب دبی جریان را بدست آورده و مقدار خطا در محاسبه دبی جریان را حداکثر ۸/۷ درصد گزارش نمودند (شکل ۸ الف).

تنگشدگی مقطع جریان با نصب دو نیم پایه منشوری به صورت روبرو در دو طرف کانال مستطیلی توسط (2006) Goel مورد آزمایش قرارگرفت (شکل ۱ ب). عرض مقطع تنگ شده نصف عرض کف کانال در نظر گرفته شده است. تحقیقات ایشان منجر به ارائه رابطهای شد که برای محاسبه دبی جریان هم برای شرایط جریان آزاد و هم برای شرایط جریان مستغرق بکار می رود. وی در جریان مستغرق منحنی تغییرات ضریب دبی جریان در

¹ Incomplete Self-Similarity

^r Samani, Magallanez, Baiamonte, Ferro

^{*} Semicircular Mobile Flume

برابر درجه استغراق و در جریان آزاد تغییرات ضریب دبی جریان در برابر نسبت عمق جریان در بالادست گلوگاه به طول گلوگاه را ارائه نمود.

Das et al. (2017) با انجام آزمایش هایی روی فلوم گلو کوتاه (گلو بریده^۱) با عرض ۷/۱۲۷ متر (۵ اینچ) که طبق اظهارات آن ها فلوم گلو کوتاه با این عرض کمتر مورد توجه قرار گرفته، معادلات جدیدی را برای محاسبه دبی جریان در شرایط جریان آزاد و مستغرق بدست آوردند. خطای محاسبه دبی با استفاده از معادله مربوطه حداکثر ۵ درصد گزارش شده است (شکل ۱ ج). معادله محاسبه دبی جریان در شرایط جریان آزاد 90.344h^{1.695} است که h عمق جریان در بالادست گلوگاه است که توسط چاهکی که در فاصلهای مشخص از گلوگاه قرار دارد اندازه گیری

مىشود.

2α به صورت روبرو در طرفین یک مجرای مستطیلی و در نتیجه ایجاد به صورت روبرو در طرفین یک مجرای مستطیلی و در نتیجه ایجاد تنگشدگی، مقطع کنترل جهت اندازه گیری دبی جریان را ایجاد و رابطه محاسبه دبی جریان را بدست آورد (شکل ۱ د). در تحقیقات آنها پارامترهای زاویه راس مثلثها (۵)، نسبت تنگشدگی (B₀B) و شیب کف به عنوان متغیر در نظر گرفته شدند. نتایج تحقیقاتشان نشان داد که ضریب دبی جریان با شیب طولی کانال و نسبت تنگشدگی رابطه مستقیم دارد. همچنین در یک نسبت تنگشدگی ثابت، ضریب دبی جریان با زاویه ۵ نیز متناسب است.



شكل ۱- تنگشدگى مقطع جريان، الف. (Mattar et al (2017) ب. (2013) Goel (2006) ج. (2017) متكر د. (2013) Hayawi et al

اندازه گیری جریان در Rashwan and Idress (2013) اندازه گیری جریان در کانالهای دایرهای نیمه پر (partially filled) با استفاده از فلومهای دایره ای قابل حمل را بررسی نموده و رابطه محاسبه ضریب دبی جریان را که به نسبت تنگ شدگی و انرژی مخصوص بیبعد وابسته است، بدست آوردند.

با استفاده از دادههای Badar and Ghare (2012) Samani and Magallanez آزمایشگاهی بدست آمده از تحقیقات (1993) (که فلومهای ذوزنقهای با پایههای استوانهای را بررسی و کردهاند)، گروههای مختلف بدون بعد دبی و اشل را بررسی و

رابطهای برای محاسبه دبی جریان در کانالهای ذوزنقهای با شیب جانبی ۱:۱ (بجز رابطه ارائه شده توسط محقق مربوطه) را بدست آورند. این محققین متوسط خطا و خطای استاندارد محاسبه دبی جریان با استفاده از رابطه بدست آمده را به ترتیب ۴/۷ و ۵/۳۴ Samani and درصد و با استفاده از رابطه بدست آمده توسط Magallanez (1993)

با نصب پایههای استوانهای در Ghare and Badar (2014) محور مرکزی کف کانالهای مستطیلی، با ایجاد مقطع تنگ شده، آزمایشهایی را در شرایط جریان آزاد جهت بدست آوردن رابطه

اندازه گیری دبی جریان انجام و دو رابطه برای محاسبه دبی جریان را بدست آورند. رابطه اول نسبت دبی تئوریک به دبی واقعی (همان ضریب دبی جریان) است و رابطه دوم با استفاده از آنالیز رگرسیونی بین دو پارامتر بدون بعد دبی بیبعد و عمق جریان بیبعد بدست آمده است. این محققین حداکثر خطای محاسبه دبی با استفاده از این دو رابطه را به ترتیب ۵ و ۲۰ درصد اعلام نمودند.

قابلیت فلومهای گلوکوتاه در بدست آوردن دبی جریان فوق بحرانی توسط (2016) Tekade et al. بررسی شد. آنها با توجه به وجود همبستگی بالا بین دبی جریان و عمق جریان در بالادست گلوگاه فلوم، رابطه بدست آمده برای محاسبه دبی جریان را مناسب دانستند. (2019) Kapoor et al. بر اساس مفهوم انرژی، جریان اطراف پایههای مخروطی نصب شده در محور مرکزی کف کانال مستطیلی را بررسی نموده و رابطه ارائه شده برای محاسبه دبی جریان را در چندین فلوم آزمایشگاهی مورد ارزیابی قرار دادند. حداکثر خطا در محاسبه دبی جریان را ۹ درصد گزارش نمودند.

Mohammadi and Vatankhah (2020) فلومهای اندازه گیری جریان را که دارای دیوارههای مخروطی و استوانه ای هستند و تاج آن ها منطبق بر کف کانال مستطیلی است معرفی نمودند. این محققین ضمن اعلام اینکه که در این سازه میزان افت انرزی و پسزدگی جریان ناچیز است، معادلاتی را برای تخمین دبی در شرایط جریان آزاد با استفاده از آنالیز ابعادی بدست آوردند. خطای محاسبه دبی جریان با استفاده از رابطه مربوط به فلوم با دیوارههای استوانه ای ۲/۷۲ و برای فلوم با دیوارهای مخروطی ۱/۸۵ درصد گزارش شده است. آنها همچنین یک رابطه کلی که هم برای فلوم با دیوارههای مخروطی و هم برای فلوم با دیوارههای استوانه ای استفاده می شود بدست آوردند. مقدار خطای ابن رابطه در برآورد دبی جریان ۹-۳/۳ درصد اعلام شده است.

با توجه به بررسیهای صورت گرفته در رابطه با تحقیقات محققین مختلف، مشخص میشود که اکثر محققین سعی در بدست آوردن رابطه محاسبه دبی جریان با استفاده از ایجاد تنگشدگی عرضی در کانالهایی با مقاطع عرضی مختلف نمودهاند. اما با توجه به اینکه مقطع اکثر کانالهای آبیاری و آبرسانی به شکل ذوزنقهای طراحی و ساخته میشوند لذا اندازه گیری جریان در این کانالها با استفاده از روشهای ساده و ارزان قیمت از اهمیت بالایی برخوردار است. رابطه ارائه شده توسط (2093) Samani and Magallanez همانطوریکه پیشتر بیان گردید برای محاسبه دبی جریان در فلومهای ذوزنقهای با

شیب وجه جانبی ۱:۱ هم برای شرایط جریان آزاد و هم برای شرایط جریان مستغرق ارائه شده بدون اینکه تاثیر درجه استغراق در رابطه مذکور در نظر گرفته شود. همچنین در رابطه ارائه شده توسط (2012) Ghare and Badar که بر اساس دادههای آزمایشگاهی محققین دیگر از جمله Ghare and Magallanez و این (1993) استخراج شده نیز اثر درجه استغراق دیده نمی شود و این رابطه صرفا برای شیب جانبی ۴۵ درجه بدست آمده است. در این تحقیق سعی شده با نصب پایههای استوانهای در محور مرکزی کف کانالهای ذوزنقهای و در نتیجه ایجاد مقطع تنگ شده (گلوگاه)، روابط محاسبه دبی جریان هم در شرایط جریان آزاد و هم در شرایط جریان مستغرق با در نظر گرفتن تاثیر درجه استغراق پس از انجام آزمایشهای متعدد به صورت جداگانه بدست آیند.

مواد و روشها

آناليز ابعادي

در صورتی که متغیرهای مؤثر در یک پدیده فیزیکی شناخته شده باشند اما ارتباط بین آنها معلوم نباشد، با استفاده از آنالیز ابعادی میتوان پدیده را به صورت رابطهای بین چند گروه بیبعد که تعدادشان کمتر از تعداد متغیرها است فرموله کرد. به این ترتیب تعداد آزمایشهای لازم برای تعیین رابطه بین متغیرها کمتر شده و غالباً نوع آزمایشها نیز سادهتر میشود. پارامترهای موثر در اندازه گیری دبی جریان در این پژوهش به صورت روابط تابعی زیر میباشند.

> الف: جريان آزاد د ما بر شام ا ما

در این شرایط عوامل موثر در جریان در رابطه تابعی (۱) ارائه شدهاند.

(رابطه ۱)

 $f(Q, y_1.g, B, d, z, \rho, \mu, \sigma) = 0$

که در آن Q دبی جریان، y_1 عمق جریان در بالادست پایه، z شتاب ثقل زمین، B عرض کف کانال، b قطر پایه استوانهای، z شیب وجه جانبی کانال، ρ جرم حجمی آب، μ ویسکوزیته دینامیک آب و σ ضریب نیروی کشش سطحی است.

با در نظر گرفتن $B_c=B-d+2zy_1$ رابطه تابعی (۱) را به صورت رابطه تابعی (۲) نیز میتوان نوشت. (رابطه ۲) $f(Q, y_1.g, B_c, \rho, \mu, \sigma) = 0$ (رابطه ۲) بر اساس تئوری باکینگهام، با در نظر گرفتن متغیرهای B_c ، B_c و ρ به عنوان متغیرهای تکرار شونده، پارامترهای بیبعد زیر بدست میآیند. ۱۱۹۸ تحقیقات آب و خاک ایران، دوره ۵۲، شماره ۵، مرداد ۱۴۰۰ (علمی – پژوهشی)

$$\pi_1 = \frac{Q}{\sqrt{gB_c^5}}$$
, $\pi_2 = \frac{y_1}{B_c}$, $\pi_3 = R_e$, $\pi_4 = W_e$ (°)

پس از حذف پارامترهای بیبعد بدون تاثیر عدد رینولدز
(Re) و عدد وبر (We)، رابطه تابعی بدون بعد (f) بدست میآید.
$$\frac{Q}{\sqrt{gB_c^5}} = f\left(\frac{y_1}{B_c}\right)$$
 (f)
رابطه f)
رابطه (۵) مبنای محاسبات در شرایط جریان آزاد در نظر
 $\frac{Q}{\sqrt{gB_c^5}} = a\left(\frac{y_1}{B_c}\right)^b$ (رابطه ۵)
(رابطه ۵)

$$f(Q, y_1, y_t, g, B, d, z, \rho, \mu, \sigma) = 0$$
 (رابطه ۲)
و يا

$$f(Q, y_1, y_t, g, B_c, \rho, \mu, \sigma) = 0$$
 (۷ (رابطه)
که ۲۷ عمق باباب است.

(رابطه ۸)

$$\pi_1 = \frac{Q}{\sqrt{gB_c^5}}$$
, $\pi_2 = \frac{y_1}{B_c}$, $\pi_3 = \frac{y_t}{B_c}$, $\pi_4 = R_e$, $\pi_5 = W_e$

پس از حذف پارامترهای بیبعد بدون تاثیر (Re , We) و پس از حذف پارامترهای بیبعد بدون تاثیر (۹) برای این شرایط پس از تقسیم y_1/B_c به y_1/B_c رابطه تابعی (۹) برای این شرایط در نظر گرفته شد.

$$\frac{Q}{\sqrt{gy_t^5}} = f\left(\frac{B_c}{y_t}, \frac{y_1}{y_t}\right)$$
(۹ (بابطه))

پس از بررسیهای متعدد روی روابط غیر خطی و گروههای بدون بعد مختلف، رابطه (۱۰) بر اساس رابطه (۹)، به عنوان مبنای انجام محاسبات در شرایط جریان مستغرق مد نظر قرار گرفت.

$$\frac{Q}{\sqrt{gy_t^5}} = a \left(\frac{B_c}{y_t} \frac{y_1}{y_t}\right)^2 + b \left(\frac{B_c}{y_t} \frac{y_1}{y_t}\right) + c \quad (1 \cdot 4)$$

همچنین در این شرایط علاوه بر رابطه (۱۰)، تغییرات بین دو پارامتر بیبعد نسبت استغراق (y_i/y₁) در برابر دبی بیبعد در هر شیب جانبی طبق رابطه (۱۱) نیز بررسی شد.

$$\frac{Q}{\sqrt{gy_t^5}} = a \left(\frac{y_t}{y_1}\right)^b \tag{(1) alpha}$$

تجهيزات آزمايشگاهى

برای انجام این تحقیق، کانال آزمایشگاهی (با شیب جانبی و شیب

کف قابل تنظیم) به عرض کف ۴۶ سانتیمتر و طول ۶ متر و ارتفاع ۷۰ سانتیمتر طراحی و ساخته شد و آزمایشها در این کانال آزمایشگاهی انجام گردید. کف کانال از جنس ورق آهن گالوانیزه و دیوارههای آن از شیشه با چارچوب آهنی ساخته شده است. کنترل سطح آب در کانال توسط یک دریچه که در انتهای کانال نصب شده صورت می گرفت. برای اندازه گیری عمق جریان از عمق سنجی با دقت ۲/۱ ± میلیمتر استفاده شد. شیب کف فلوم توسط یک جک مکانیکی که در زیر آن قرار دارد قابل تنظیم بوده و دبی جریان به روش حجمی توسط مخزنی که در انتهای فلوم قرار داده شده قابل اندازه گیری است. شکل (۲) این فلوم را حین انجام آزمایش نشان می دهد. در این تحقیق از چهار پایه استوانهای با استفاده شده است.

نحوه انجام آزمايشها

آزمایشها در چهار شیب جانبی صورت گرفتند (z=0.268 اويه $(\alpha=75^{\circ}), 0.466 (\alpha=65^{\circ}), 0.7 (\alpha=55^{\circ}), 1 (\alpha=45^{\circ}))$ وجه جانبی کانال با افق میباشد. پس از تنظیم کانال در شیب جانبی مورد نظر و نصب یکی از پایههای استوانهای در محور مرکزی کف کانال و برقراری جریان درکانال، پارامترهای مهم و مورد نیاز یعنی عمق جریان در بالادست و پایین دست پایه (ا y و yt) و دبی جریان (Q) در شرایطی که دریچه کنترل سطح آب کاملا باز است اندازه گیری شدند. سپس بدون تغییر دبی جریان حداقل دو و حداکثر سه درجه استغراق (yt/y1) (بسته به دبی جریان) با تنظیم دریچه انتهایی ایجاد و پارامترهای مورد نیاز در هر درجه استغراق اندازه گیری شدند. آزمایش های فوق برای شش دبی جریان انجام شدند. پس در یک شیب جانبی معین ۲۴ آزمایش در شرایط جریان آزاد (۶ آزمایش برای یک پایه استوانهای) و ۴۸ آزمایش (حداقل) در شرایط جریان مستغرق انجام شد. پس از اتمام آزمایشهای فوق، شیب جانبی کانال روی مقدار مورد نظر بعدی تنظیم و تمامی آزمایشهای مذکور، در شیب جانبی جدید تکرار شدند.

برای بررسی دقت نمودارها و روابط بدست آمده، از پارامترهای آماری میانگین قدرمطلق خطای نسبی(MARE) و خطای جذر میانگین مربعات (RMSE) استفاده شده است. پارامتر مذکور در روابط (۱۲) و (۱۳) نشان داده شدهاند. (رابطه ۱۲) $|x_i - y_i|^{n}$

$$RMSE = \sqrt{\frac{\sum_{i=1}^{n} (x_i - y_i)^2}{n}}$$
(17)

(علمی – پژوهشی)

که در آن x_i و y_i به ترتیب مقادیر آزمایشگاهی و محاسباتی متغير مورد نظر است. بر اساس دادههای اندازهگیری شده، محدوده متغیرهای موثر در

آزمایشها در جدول (۱) و دادههای آزمایشگاهی در جدولهای (۲) و (۳) ارائه شده است. در این جدول اندیسهای ۱ و ۲ به ترتیب مربوط به مقاطع بالادست و پاییندست گلوگاه است.

| جدول ۱- محدوده متغیرهای موثر در ازمایشها | |
|--|--|
|--|--|

| B_c/y_1 | $B_c\!/y_t$ | Z | d/B | Fr_1 | Fr ₂ | V ₁ (m/s) | V ₂ (m/s) | محدوده | شرايط جريان | |
|-----------|------------------|---------------|-------|--------|-----------------|----------------------|----------------------|--------|-------------|--|
| ۴/۰۵ | Λ/Δ | ١ | ۰/۹۱ | ٠/١٢ | ۰/۷۵ | ٠/١٣ | ٠/۴ | حداكثر | | |
| • /AY | ۰/۹۴ | ۰/۲۶ ۸ | • /YA | ۰/۰۳۵ | •/• 47 | • / • ۲ | • / • ۲ | حداقل | مستغرق | |
| ۴/۸ | ۱۸/۱ | ١ | ٠/٩١ | •/١٧٢ | 1/1 | •/١٢٣ | ۰/۴۸ | حداكثر | ιĩ | |
| ٠/٩١ | ٣/١ | ·/781 | • /YA | •/•٣٣ | ٠/١٢ | •/• ٣۴ | ۰/۰۴۹ | حداقل | ازاد | |

جدول ۲- دادههای آزمایشگاهی در شرایط جریان آزاد در شیبهای جانبی مختلف

| | | z=1 | | | | z=0.7 | |
|------|------|------------------------------------|-----------------------|------|------|------------------------------------|-----------------------|
| B(m) | d(m) | y ₁ (m) | Q (m ³ /s) | B(m) | d(m) | y ₁ (m) | Q (m ³ /s) |
| 0.46 | 0.36 | 0.045 | 0.0016777 | 0.46 | 0.42 | 0.037 | 0.00084516 |
| 0.46 | 0.36 | 0.05 | 0.00232518 | 0.46 | 0.42 | 0.052 | 0.001737 |
| 0.46 | 0.36 | 0.055 | 0.0025945 | 0.46 | 0.42 | 0.06 | 0.002359 |
| 0.46 | 0.36 | 0.06 | 0.002953 | 0.46 | 0.42 | 0.07 | 0.003265 |
| 0.46 | 0.36 | 0.065 | 0.003747 | 0.46 | 0.42 | 0.078 | 0.00397 |
| 0.46 | 0.36 | 0.07 | 0.0048425 | 0.46 | 0.42 | 0.085 | 0.00479556 |
| 0.46 | 0.38 | 0.045 | 0.0015496 | 0.46 | 0.4 | 0.044 | 0.001428296 |
| 0.46 | 0.38 | 0.05 | 0.002000464 | 0.46 | 0.4 | 0.053 | 0.002250489 |
| 0.46 | 0.38 | 0.055 | 0.002505861 | 0.46 | 0.4 | 0.059 | 0.0026308 |
| 0.46 | 0.38 | 0.06 | 0.0031779 | 0.46 | 0.4 | 0.068 | 0.003622642 |
| 0.46 | 0.38 | 0.065 | 0.00363598 | 0.46 | 0.4 | 0.077 | 0.004682927 |
| 0.46 | 0.38 | 0.075 | 0.00516463 | 0.46 | 0.38 | 0.039 | 0.001259322 |
| 0.46 | 0.4 | 0.05 | 0.002260794 | 0.46 | 0.38 | 0.05 | 0.002142591 |
| 0.46 | 0.4 | 0.056 | 0.002791224 | 0.46 | 0.38 | 0.055 | 0.0024148 |
| 0.46 | 0.4 | 0.061 | 0.00349738 | 0.46 | 0.38 | 0.062 | 0.00322388 |
| 0.46 | 0.4 | 0.066 | 0.0044317 | 0.46 | 0.38 | 0.069 | 0.00387588 |
| 0.46 | 0.4 | 0.07 | 0.0043654 | 0.46 | 0.38 | 0.074 | 0.00451666 |
| 0.46 | 0.4 | 0.075 | 0.0050848 | 0.46 | 0.36 | 0.045 | 0.00161659 |
| 0.46 | 0.42 | 0.05 | 0.0017249 | 0.46 | 0.36 | 0.054 | 0.002192198 |
| 0.46 | 0.42 | 0.057 | 0.00221184 | 0.46 | 0.36 | 0.061 | 0.00318777 |
| 0.46 | 0.42 | 0.064 | 0.0030462 | 0.46 | 0.36 | 0.068 | 0.0041882 |
| 0.46 | 0.42 | 0.07 | 0.003724 | 0.46 | 0.36 | 0.074 | 0.005104874 |
| 0.46 | 0.42 | 0.074 | 0.00439974 | | | | |
| 0.46 | 0.42 | 0.08 | 0.00495839 | | | | |

| | 2 | z=0.4663 | | | | z=0.268 | |
|------|------|----------|-------------|------|-------------------------|---------|-------------|
| B(m) | d(m) | y1(m) | Q | B(m) |) d (m) | y1(m) | Q |
| 0.46 | 0.42 | 0.03 | 0.00042759 | 0.46 | 0.36 | 0.04 | 0.000498464 |
| 0.46 | 0.42 | 0.046 | 0.00106798 | 0.46 | 0.36 | 0.058 | 0.00247092 |
| 0.46 | 0.42 | 0.061 | 0.0017629 | 0.46 | 0.36 | 0.068 | 0.003392 |
| 0.46 | 0.42 | 0.075 | 0.0030183 | 0.46 | 0.36 | 0.073 | 0.003878063 |
| 0.46 | 0.42 | 0.085 | 0.003345 | 0.46 | 0.36 | 0.08 | 0.00473749 |
| 0.46 | 0.42 | 0.092 | 0.00432 | 0.46 | 0.36 | 0.087 | 0.00505386 |
| 0.46 | 0.4 | 0.047 | 0.001255282 | 0.46 | 0.38 | 0.05 | 0.00173291 |
| 0.46 | 0.4 | 0.052 | 0.0015481 | 0.46 | 0.38 | 0.056 | 0.00198887 |
| 0.46 | 0.4 | 0.056 | 0.0018868 | 0.46 | 0.38 | 0.07 | 0.00313727 |
| 0.46 | 0.4 | 0.065 | 0.0024609 | 0.46 | 0.38 | 0.075 | 0.003435815 |
| 0.46 | 0.4 | 0.085 | 0.00394295 | 0.46 | 0.38 | 0.085 | 0.0044883 |
| 0.46 | 0.4 | 0.09 | 0.005225805 | 0.46 | 0.4 | 0.033 | 0.000582832 |
| 0.46 | 0.38 | 0.044 | 0.001580006 | 0.46 | 0.4 | 0.058 | 0.0016578 |
| 0.46 | 0.38 | 0.054 | 0.002379346 | 0.46 | 0.4 | 0.065 | 0.0020238 |
| 0.46 | 0.38 | 0.06 | 0.00303113 | 0.46 | 0.4 | 0.08 | 0.00298059 |
| 0.46 | 0.38 | 0.066 | 0.0034263 | 0.46 | 0.4 | 0.095 | 0.0045324 |
| 0.46 | 0.38 | 0.072 | 0.004304753 | 0.46 | 0.4 | 0.1 | 0.0050086 |
| 0.46 | 0.38 | 0.08 | 0.005136486 | 0.46 | 0.42 | 0.032 | 0.000369132 |
| 0.46 | 0.36 | 0.026 | 0.000557269 | 0.46 | 0.42 | 0.063 | 0.001393155 |
| 0.46 | 0.36 | 0.045 | 0.0016786 | 0.46 | 0.42 | 0.079 | 0.002285261 |
| 0.46 | 0.36 | 0.054 | 0.00265539 | 0.46 | 0.42 | 0.091 | 0.003256281 |
| 0.46 | 0.36 | 0.061 | 0.0032598 | 0.46 | 0.42 | 0.1 | 0.004020164 |
| 0.46 | 0.36 | 0.066 | 0.004080283 | 0.46 | 0.42 | 0.105 | 0.0042346 |
| 0.46 | 0.36 | 0.075 | 0.00480445 | | | | |

| | z=1 | | | | z=0.7 | | | | | |
|--|--|--|--|---|--------------------------------------|--------------------------------------|---|--|--|--|
| B(m) | d (m) | y ₁ (m) | y _{t(} m) | Q(m ³ /s) | B(m) | d(m) | y ₁ (m) | y _{t(} m) | Q(m ³ /s) | |
| 0.46 | 0.42 | 0.05 | 0.022 | 0.0017249 | 0.46 | 0.42 | 0.037 | 0.02 | 0.000845 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.052 | 0.035 | 0.0017249 | 0.46 | 0.42 | 0.041 | 0.034 | 0.000845 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.058 | 0.045 | 0.0017249 | 0.46 | 0.42 | 0.052 | 0.038 | 0.001737 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.057 | 0.03 | 0.0022118 | 0.46 | 0.42 | 0.053 | 0.039 | 0.001737 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.06 | 0.045 | 0.0022118 | 0.46 | 0.42 | 0.056 | 0.048 | 0.001737 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.07 | 0.058 | 0.0022118 | 0.46 | 0.42 | 0.06 | 0.045 | 0.002359 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.069 | 0.045 | 0.0030462 | 0.46 | 0.42 | 0.062 | 0.047 | 0.002359 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.072 | 0.06 | 0.0030462 | 0.46 | 0.42 | 0.065 | 0.059 | 0.002359 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.08 | 0.069 | 0.0030462 | 0.46 | 0.42 | 0.07 | 0.056 | 0.003265 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.07 | 0.035 | 0.0037240 | 0.46 | 0.42 | 0.072 | 0.058 | 0.003265 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.072 | 0.05 | 0.0037240 | 0.46 | 0.42 | 0.079 | 0.07 | 0.003265 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.085 | 0.073 | 0.003/240 | 0.46 | 0.42 | 0.078 | 0.062 | 0.00397 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.075 | 0.035 | 0.0043997 | 0.46 | 0.42 | 0.079 | 0.064 | 0.00397 | |
| 0.40 | 0.42 | 0.08 | 0.00 | 0.0043997 | 0.40 | 0.42 | 0.085 | 0.077 | 0.00397 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.095 | 0.084 | 0.0043997 | 0.46 | 0.42 | 0.085 | 0.072 | 0.004796 | |
| 0.40 | 0.42 | 0.081 | 0.04 | 0.0049584 | 0.40 | 0.42 | 0.080 | 0.075 | 0.004796 | |
| 0.40 | 0.42 | 0.089 | 0.055 | 0.0049584 | 0.40 | 0.42 | 0.087 | 0.081 | 0.004796 | |
| 0.46 | 0.42 | 0.095 | 0.085 | 0.0049584 | 0.46 | 0.4 | 0.03 | 0.012 | 0.000774 | |
| 0.46 | 0.4 | 0.051 | 0.027 | 0.0022610 | 0.46 | 0.4 | 0.033 | 0.016 | 0.000774 | |
| 0.46 | 0.4 | 0.06 | 0.057 | 0.0022610 | 0.46 | 0.4 | 0.044 | 0.027 | 0.001428 | |
| 0.46 | 0.4 | 0.069 | 0.053 | 0.0022610 | 0.46 | 0.4 | 0.045 | 0.028 | 0.001428 | |
| 0.46 | 0.4 | 0.056 | 0.033 | 0.0024030 | 0.46 | 0.4 | 0.040 | 0.038 | 0.001428 | |
| 0.40 | 0.4 | 0.07 | 0.049 | 0.0024030 | 0.46 | 0.4 | 0.053 | 0.037 | 0.00225 | |
| 0.40 | 0.4 | 0.08 | 0.007 | 0.0024030 | 0.40 | 0.4 | 0.054 | 0.041 | 0.00225 | |
| 0.40 | 0.4 | 0.008 | 0.045 | 0.0027910 | 0.40 | 0.4 | 0.00 | 0.055 | 0.00225 | |
| 0.40 | 0.4 | 0.070 | 0.055 | 0.0027910 | 0.40 | 0.4 | 0.059 | 0.044 | 0.002031 | |
| 0.40 | 0.4 | 0.065 | 0.07 | 0.0027910 | 0.40 | 0.4 | 0.000 | 0.040 | 0.002031 | |
| 0.40 | 0.4 | 0.005 | 0.04 | 0.0033560 | 0.40 | 0.4 | 0.005 | 0.050 | 0.002031 | |
| 0.40 | 0.4 | 0.07 | 0.03 | 0.0033560 | 0.40 | 0.4 | 0.000 | 0.054 | 0.003623 | |
| 0.40 | 0.4 | 0.062 | 0.07 | 0.0033300 | 0.40 | 0.4 | 0.009 | 0.030 | 0.003623 | |
| 0.46 | 0.4 | 0.000 | 0.04 | 0.0038760 | 0.46 | 0.4 | 0.00 | 0.073 | 0.004683 | |
| 0.46 | 0.4 | 0.087 | 0.076 | 0.0038760 | 0.46 | 0.4 | 0.078 | 0.064 | 0.004683 | |
| 0.46 | 0.4 | 0.075 | 0.049 | 0.0044330 | 0.46 | 0.4 | 0.11 | 0.105 | 0.004683 | |
| 0.46 | 0.4 | 0.08 | 0.059 | 0.0044330 | 0.46 | 0.38 | 0.039 | 0.019 | 0.001259322 | |
| 0.46 | 0.4 | 0.1 | 0.089 | 0.0044330 | 0.46 | 0.38 | 0.04 | 0.025 | 0.001259322 | |
| 0.46 | 0.38 | 0.07 | 0.048 | 0.0020046 | 0.46 | 0.38 | 0.045 | 0.035 | 0.001259322 | |
| 0.46 | 0.38 | 0.08 | 0.061 | 0.0020046 | 0.46 | 0.38 | 0.05 | 0.025 | 0.002142591 | |
| 0.46 | 0.38 | 0.085 | 0.065 | 0.0025059 | 0.46 | 0.38 | 0.051 | 0.03 | 0.002142591 | |
| 0.46 | 0.38 | 0.065 | 0.04 | 0.0030382 | 0.46 | 0.38 | 0.052 | 0.04 | 0.002142591 | |
| 0.46 | 0.38 | 0.075 | 0.053 | 0.0030382 | 0.46 | 0.38 | 0.055 | 0.025 | 0.0024148 | |
| 0.46 | 0.38 | 0.087 | 0.069 | 0.0030382 | 0.46 | 0.38 | 0.056 | 0.03 | 0.0024148 | |
| 0.46 | 0.38 | 0.066 | 0.04 | 0.0036360 | 0.46 | 0.38 | 0.057 | 0.04 | 0.0024148 | |
| 0.46 | 0.38 | 0.07 | 0.047 | 0.0036360 | 0.46 | 0.38 | 0.062 | 0.03 | 0.00322388 | |
| 0.46 | 0.38 | 0.082 | 0.065 | 0.0036360 | 0.46 | 0.38 | 0.063 | 0.04 | 0.00322388 | |
| 0.46 | 0.38 | 0.075 | 0.044 | 0.0051646 | 0.46 | 0.38 | 0.075 | 0.065 | 0.00322388 | |
| 0.46 | 0.38 | 0.08 | 0.057 | 0.0051646 | 0.46 | 0.38 | 0.069 | 0.035 | 0.00387588 | |
| 0.46 | 0.38 | 0.1 | 0.085 | 0.0051646 | 0.46 | 0.38 | 0.07 | 0.04 | 0.00387588 | |
| 0.46 | 0.36 | 0.055 | 0.045 | 0.0015982 | 0.46 | 0.38 | 0.071 | 0.055 | 0.00387588 | |
| 0.46 | 0.36 | 0.065 | 0.059 | 0.0015982 | 0.46 | 0.38 | 0.075 | 0.05 | 0.00451666 | |
| 0.46 | 0.36 | 0.06 | 0.042 | 0.0020335 | 0.46 | 0.38 | 0.078 | 0.06 | 0.00451666 | |
| 0.46 | 0.36 | 0.07 | 0.059 | 0.0020335 | 0.46 | <u>0.3</u> 8 | 0.08 | 0.07 | <u>0.0045</u> 1666 | |
| 0.46 | 0.36 | 0.084 | 0.078 | 0.0020335 | 0.46 | 0.36 | 0.038 | 0.018 | 0.0012257 | |
| 0.46 | 0.36 | 0.055 | 0.039 | 0.0025080 | 0.46 | 0.36 | 0.04 | 0.028 | 0.0012257 | |
| 0.46 | 0.36 | 0.073 | 0.06 | 0.0025080 | 0.46 | 0.36 | 0.044 | 0.035 | 0.0012257 | |
| 0.46 | 0.36 | 0.085 | 0.079 | 0.0025080 | 0.46 | 0.36 | 0.058 | 0.035 | 0.0025016 | |
| 0.46 | 0.36 | 0.06 | 0.048 | 0.0030848 | 0.46 | 0.36 | 0.067 | 0.052 | 0.0025016 | |
| 0.46 | 0.36 | 0.071 | 0.06 | 0.0030848 | 0.46 | 0.36 | 0.073 | 0.067 | 0.0025016 | |
| | 0.36 | 0.085 | 0.081 | 0.0030848 | 0.46 | 0.36 | 0.061 | 0.038 | 0.0033412 | |
| 0.46 | | 0.045 | 0.053 | 0.0036417 | 0.46 | 0.36 | 0.088 | 0.08 | 0.0033412 | |
| 0.46 0.46 | 0.36 | 0.065 | 0.055 | | | | | 0.04 | 0.00/100 | |
| 0.46 0.46 0.46 | 0.36 0.36 | 0.065 0.068 | 0.062 | 0.0036417 | 0.46 | 0.36 | 0.069 | 0.04 | 0.004100 | |
| 0.46 0.46 0.46 0.46 | 0.36 0.36 0.36 | 0.065 0.068 0.085 | 0.062 0.08 | 0.0036417 0.0036417 | 0.46 0.46 | 0.36 0.36 | 0.069 0.078 | 0.04 0.063 | 0.004188 | |
| 0.46 0.46 0.46 0.46 0.46 | 0.36 0.36 0.36 0.36 | 0.065 0.068 0.085 0.072 | 0.062 0.08 0.062 | 0.0036417 0.0036417 0.0042535 | 0.46 0.46 0.46 | 0.36 0.36 0.36 | 0.069 0.078 0.095 | 0.04 0.063 0.088 | 0.004188 0.004188 0.004188 | |
| 0.46 0.46 0.46 0.46 0.46 0.46 | 0.36 0.36 0.36 0.36 0.36 | 0.065 0.068 0.085 0.072 0.089 | 0.062 0.08 0.062 0.08 | 0.0036417 0.0036417 0.0042535 0.0042535 | 0.46 0.46 0.46 0.46 | 0.36 0.36 0.36 0.36 | 0.069 0.078 0.095 0.074 | 0.04 0.063 0.088 0.045 | 0.004188 0.004188 0.004188 0.005139 | |
| 0.46 0.46 0.46 0.46 0.46 0.46 0.46 | 0.36 0.36 0.36 0.36 0.36 0.36 | 0.065 0.068 0.085 0.072 0.089 0.115 | 0.062 0.08 0.062 0.08 0.08 0.11 | 0.0036417 0.0036417 0.0042535 0.0042535 0.0042535 | 0.46 0.46 0.46 0.46 0.46 | 0.36 0.36 0.36 0.36 0.36 | 0.069 0.078 0.095 0.074 0.079 | 0.04 0.063 0.088 0.045 0.066 | 0.004188 0.004188 0.004188 0.005139 0.005139 | |

جدول ۳- دادههای آزمایشگاهی در شرایط جریان مستغرق در شیبهای جانبی z=0.7 و z=1

| بدهای حانبی z=0.268 و z=0.4663 | در شرایط جریان مستغرق در ش | ادامه حدول ۳ – دادههای آزمایشگاهی |
|--|-----------------------------|-----------------------------------|
| <u>ب</u> ب مالى بالعبلى 200 م و 2000 م | در سرایت افریک مستعرفی در س | |

| | | z=0.466 | 3 | | _ | | | z=0.268 | 3 | |
|--------------|------|------------------------------------|--------------------|----------------------|---|------|------|------------------------------------|--------------------|----------------------|
| B(m) | d(m) | y ₁ (m) | y _{t(} m) | Q(m ³ /s) | _ | B(m) | d(m) | y ₁ (m) | y _{t(} m) | Q(m ³ /s) |
| 0.46 | 0.42 | 0.039 | 0.03 | 0.000428 | | 0.46 | 0.42 | 0.064 | 0.03 | 0.001393 |
| 0.46 | 0.42 | 0.041 | 0.036 | 0.000428 | | 0.46 | 0.42 | 0.07 | 0.055 | 0.001393 |
| 0.46 | 0.42 | 0.05 | 0.035 | 0.001068 | | 0.46 | 0.42 | 0.09 | 0.076 | 0.002285 |
| 0.46 | 0.42 | 0.055 | 0.048 | 0.001068 | | 0.46 | 0.42 | 0.093 | 0.055 | 0.003256 |
| 0.46 | 0.42 | 0.06 | 0.055 | 0.001068 | | 0.40 | 0.42 | 0.098 | 0.075 | 0.003256 |
| 0.46 | 0.42 | 0.062 | 0.048 | 0.001763 | | 0.40 | 0.42 | 0.102 | 0.075 | 0.00402 |
| 0.40 | 0.42 | 0.07 | 0.005 | 0.001763 | | 0.40 | 0.42 | 0.12 | 0.11 | 0.00402 |
| 0.40 | 0.42 | 0.007 | 0.001 | 0.001703 | - | 0.40 | 0.42 | 0.103 | 0.079 | 0.004255 |
| 0.40 | 0.42 | 0.078 | 0.000 | 0.003018 | | 0.40 | 0.4 | 0.050 | 0.02 | 0.001058 |
| 0.40 | 0.42 | 0.00 | 0.072 | 0.003018 | | 0.40 | 0.4 | 0.057 | 0.05 | 0.001658 |
| 0.40 | 0.42 | 0.005 | 0.00 | 0.003345 | | 0.40 | 0.4 | 0.005 | 0.03 | 0.001030 |
| 0.46 | 0.42 | 0.09 | 0.085 | 0.003345 | | 0.46 | 0.4 | 0.065 | 0.020 | 0.002024 |
| 0.46 | 0.42 | 0.095 | 0.091 | 0.003345 | | 0.46 | 0.4 | 0.068 | 0.05 | 0.002024 |
| 0.46 | 0.42 | 0.092 | 0.082 | 0.00512 | | 0.46 | 0.4 | 0.081 | 0.03 | 0.002981 |
| 0.46 | 0.42 | 0.096 | 0.09 | 0.00512 | | 0.46 | 0.4 | 0.082 | 0.045 | 0.002981 |
| 0.46 | 0.42 | 0.097 | 0.092 | 0.00512 | | 0.46 | 0.4 | 0.083 | 0.06 | 0.002981 |
| 0.46 | 0.4 | 0.047 | 0.03 | 0.001255 | | 0.46 | 0.4 | 0.095 | 0.047 | 0.004532 |
| 0.46 | 0.4 | 0.05 | 0.04 | 0.001255 | | 0.46 | 0.4 | 0.097 | 0.07 | 0.004532 |
| 0.46 | 0.4 | 0.057 | 0.052 | 0.001255 | | 0.46 | 0.4 | 0.121 | 0.1 | 0.004532 |
| 0.46 | 0.4 | 0.052 | 0.035 | 0.001548 | | 0.46 | 0.4 | 0.098 | 0.05 | 0.005009 |
| 0.46 | 0.4 | 0.055 | 0.047 | 0.001548 | | 0.46 | 0.4 | 0.101 | 0.065 | 0.005009 |
| 0.46 | 0.4 | 0.065 | 0.06 | 0.001548 | _ | 0.46 | 0.4 | 0.11 | 0.095 | 0.005009 |
| 0.46 | 0.4 | 0.061 | 0.045 | 0.001887 | | 0.46 | 0.38 | 0.05 | 0.02 | 0.001733 |
| 0.46 | 0.4 | 0.065 | 0.057 | 0.001887 | | 0.46 | 0.38 | 0.056 | 0.032 | 0.001989 |
| 0.46 | 0.4 | 0.075 | 0.07 | 0.001887 | | 0.46 | 0.38 | 0.076 | 0.075 | 0.001989 |
| 0.46 | 0.4 | 0.069 | 0.055 | 0.002461 | | 0.46 | 0.38 | 0.072 | 0.05 | 0.003137 |
| 0.46 | 0.4 | 0.072 | 0.062 | 0.002461 | | 0.46 | 0.38 | 0.088 | 0.084 | 0.003137 |
| 0.46 | 0.4 | 0.091 | 0.083 | 0.002461 | | 0.46 | 0.38 | 0.075 | 0.04 | 0.003436 |
| 0.46 | 0.4 | 0.085 | 0.07 | 0.003943 | | 0.46 | 0.38 | 0.09 | 0.087 | 0.003436 |
| 0.46 | 0.4 | 0.087 | 0.079 | 0.003943 | | 0.46 | 0.38 | 0.087 | 0.075 | 0.004488 |
| 0.46 | 0.4 | 0.105 | 0.098 | 0.003943 | | 0.40 | 0.38 | 0.1 | 0.098 | 0.004488 |
| 0.46 | 0.4 | 0.09 | 0.078 | 0.005226 | - | 0.46 | 0.38 | 0.14 | 0.130 | 0.004488 |
| 0.46 | 0.4 | 0.091 | 0.081 | 0.005226 | | 0.40 | 0.30 | 0.085 | 0.075 | 0.00247 |
| 0.40 | 0.4 | 0.108 | 0.1 | 0.005220 | | 0.40 | 0.30 | 0.095 | 0.085 | 0.0039 |
| 0.46 | 0.38 | 0.044 | 0.010 | 0.00158 | | 0.40 | 0.30 | 0.075 | 0.04 | 0.003878 |
| 0.40 | 0.30 | 0.044 | 0.018 | 0.00158 | | 0.40 | 0.30 | 0.001 | 0.05 | 0.004737 |
| 0.40 | 0.38 | 0.043 | 0.023 | 0.00138 | | 0.40 | 0.30 | 0.000 | 0.007 | 0.004737 |
| 0.46 | 0.38 | 0.055 | 0.03 | 0.002379 | | 0.46 | 0.36 | 0.12 | 0.09 | 0.005053 |
| 0.46 | 0.30 | 0.055 | 0.05 | 0.002379 | - | 0.40 | 0.00 | 0.1 | 0.07 | 0.005055 |
| 0.46 | 0.38 | 0.050 | 0.043 | 0.003031 | | | | | | |
| 0.46 | 0.38 | 0.06 | 0.035 | 0.003031 | | | | | | |
| 0.46 | 0.38 | 0.065 | 0.055 | 0.003031 | | | | | | |
| 0.46 | 0.38 | 0.066 | 0.035 | 0.003426 | | | | | | |
| 0.46 | 0.38 | 0.066 | 0.055 | 0.003426 | | | | | | |
| 0.46 | 0.38 | 0.075 | 0.065 | 0.003426 | | | | | | |
| 0.46 | 0.38 | 0.072 | 0.032 | 0.004305 | | | | | | |
| 0.46 | 0.38 | 0.072 | 0.04 | 0.004305 | | | | | | |
| 0.46 | 0.38 | 0.073 | 0.055 | 0.004305 | | | | | | |
| 0.46 | 0.38 | 0.08 | 0.028 | 0.005136 | | | | | | |
| 0.46 | 0.38 | 0.08 | 0.045 | 0.005136 | | | | | | |
| 0.46 | 0.38 | 0.082 | 0.07 | 0.005136 | | | | | | |
| 0.46 | 0.36 | 0.032 | 0.029 | 0.000557 | | | | | | |
| 0.46 | 0.36 | 0.045 | 0.02 | 0.001678 | | | | | | |
| 0.46 | 0.36 | 0.046 | 0.028 | 0.001678 | | | | | | |
| 0.46 | 0.36 | 0.055 | 0.05 | 0.001678 | | | | | | |
| 0.46 | 0.36 | 0.054 | 0.025 | 0.002655 | | | | | | |
| 0.46 | 0.36 | 0.055 | 0.03 | 0.002655 | | | | | | |
| 0.46 | 0.36 | 0.058 | 0.05 | 0.002055 | | | | | | |
| 0.46 | 0.36 | 0.001 | 0.032 | 0.003259 | | | | | | |
| 0.46 | 0.36 | 0.001 | 0.045 | 0.003259 | | | | | | |
| 0.40 0 // | 0.30 | 0.005 | 0.00 | 0.003239 | | | | | | |
| 0.40 0 /4 | 0.30 | 0.000 0.060 | 0.033 | 0.0040ð A AA/AQ | | | | | | |
| 0.40 | 0.30 | 0.000 | 0.05 | 0.00400 | | | | | | |
| 0.40 | 0.36 | 0.075 | 0.045 | 0.00400 | | | | | | |
| 0.46 | 0.36 | 0.078 | 0.06 | 0.004804 | | | | | | |
| 0.46 | 0.36 | 0.095 | 0.088 | 0.004804 | | | | | | |
| | | | | | | | | | | |



شکل ۲- الف: کانال آزمایشگاهی حین انجام آزمایش در شرایط جریان آزاد ب: شکل شماتیک مقطع عرضی کانال و پایه استوانهای (Badar and Ghare 2012)

نتايج و بحث

جریان آزاد پس از انجام ۲۴ آزمایش در یک شیب جانبی معین، بر اساس رابطه (۵)، تغییرات پارامتر بیبعد عمق جریان در بالادست گلوگاه (y₁/B_c) در برابر دبی جریان بیبعد (Q/(gB_c^{5)0.5}) به طور جداگانه برای شیبهای جانبی مختلف در شکل (۳) ارائه شدهاند.

همانطوری که از روی نمودارهای شکل (۳) مشخص است در هر چهار نمودار با افزایش عمق جریان بی بعد، دبی جریان بی بعد نیز افزایش می یابد. اما این افزایش با افزایش شیب وجه جانبی از روند مشخصی تبعیت نمی کند. مقادیر پارامتر آماری MARE برای شیبهای جانبی (z) ۱، ۲/۰، ۴۶۶۳/۰ و ۲۶/۰ به ترتیب برابر با ۲/۶، ۶/۶، ۱/۸ و ۹/۴ درصد بدست آمده است. همچنین مقادیر پارامتر آماری RMSE برای شیبهای جانبی مذکور به ترتیب ۲۰۰۶، ۲/۰۰۸، ۲/۰۱/۰ و ۲/۰۲۷ می باشد.



جریان بیبعد (Q/(gB_c⁵)^{0.5}) برای شیبهای جانبی مختلف در

تغییرات پارامتر بیبعد عمق جریان (y1/Bc) در برابر دبی

هم پوشانی نمودارهای شکل (۳) بدست آمده است.

قالب یک نمودار در شکل (۴) نشان داده شده است. این شکل از



شکل ۴- تغییرات y_1/B_c در برابر $Q/(gB_c^{5})^{0.5}$ در شرایط جریان آزاد برای تمام شیبهای جانبی بررسی شده

مقدار پارامتر آماری MARE و RMSE بر اساس شکل (۴)، به ترتیب ۸/۲ درصد و ۰/۰۱۷ بدست آمده است. با توجه به منحنی شکل (۴)، رابطه بین محاسبه دبی جریان در شرایط جریان آزاد به صورت رابطه (۱۴) است.

$$Q = 0.4563 \, g^{0.5} B_c^{0.825} y_1^{1.675}$$
 (ابطه ۱۴)
بنابراین رابطه (۱۴) که برای محاسبه دبی جریان در شرایط

جریان آزاد بدست آمده دارای دقت مناسبی است

جريان مستغرق

در این شرایط بر اساس رابطه (۱۰)، پس از انجام حداقل ۱۹۲ آزمایش در چهار شیب جانبی مختلف (حداقل ۴۸ آزمایش در هر شیب جانبی)، تغییرات پارامتر بدون بعد Q/(gyt^{5)0.5} در برابر (۵) برای هر چهار شیب جانبی بررسی شده در شکل (۵) نشان داده شده است.



شکل ۵- تغییرات $Q/(gy_1^{5})^{0.5}$ در برابر $(B_c/y_l)(y_l/y_l)$ در شیبهای جانبی مختلف در شرایط جریان مستغرق

در منحنیهای شکل (۵)، ملاحظه میگردد با کاهش نسبت استغراق (yt/y1) و یا با افزایش نسبت y1/yt، دبی بیبعد Q/(gyt⁵)^{0.5} افزایش می یابد.

مقدار پارامتر آماری MARE بر اساس منحنیهای شکل (۵) برای شیبهای جانبی (z) ۱، ۰/۷، ۴۶۶۳ و ۰/۲۶۸ به ترتیب ۲۵/۱۷، ۲۲/۹، ۱۹ و ۱۴/۹ درصد برآورد شده است. همچنین پارامتر آماری RMSE برای شیبهای جانبی مذکور به

ترتيب ۰/۳۴، ۰/۳۲، ۰/۲۷ و ۱/۱۶ می باشد. بنابراین دقت برآورد دبی جریان در شرایط جریان مستغرق با استفاده از منحنیهای شکل (۵) نسبت به جریان آزاد پایین است.

از هم یوشانی نمودارهای شکل (۵)، منحنی تغییرات در برابر $(B_c/y_t)(y_1/y_t)$ در برابر $Q/(gy_t^5)^{0.5}$ بررسی شده بدست میآید (شکل ۶).



شکل۶- تغییرات Q/(gy1⁵⁾⁰⁵ در برابر (B_d/y₁)(y₁/y₁) در تمامی شیبهای جانبی بررسی شده در شرایط جریان مستغرق

Q/(gy_t⁵)^{0.5} کاهش می یابد.

عليرغم مناسب بودن ضريب رگرسيوني رابطه بين $\cdot/۹۲$ در برابر $Q/(gy_t^5)^{0.5}$ در برابر $B_c/y_t)(y_1/y_t)$ بدست آمده، محاسبه دبی جریان بی بعد با استفاده از این شکل دارای MARE و RMSE به ترتیب برابر با ۳۵/۹ درصد و ۰/۴۸ می باشد. بنابراین استفاده از این شکل برای محاسبه دبی جریان



در شرایط جریان مستغرق مناسب به نظر نمی رسد. بر اساس رابطه (۱۱) تغییرات y_t/y_1 در برابر $Q/(gy_t^5)^{0.5}$ در شکل (۷) ارائه شده است. از روی نمودارهای این شکل دیده می شود که با افزایش نسبت استغراق (yt/y1) دبی بی بعد

مقدار MARE در تعیین دبی جریان با استفاده از منحنیهای شکل (۷) برای شیبهای جانبی (z) ۱، ۷/۰، ۴۶۶۳ درصد و و ۲۲/۸ به ترتیب برابر با ۲۱/۳، ۲۰/۲، ۲۲/۷ و ۲۳/۸ درصد و مقدار RMSE برای شیبهای جانبی مذکور به ترتیب برابر با مقدار ۰/۳۸، ۳۸/۰ و ۲۸/۰ میباشد که نشان دهنده دقت نسبتا پایین این منحنیها در مقایسه با شرایط جریان آزاد (رابطه ۱۴) است. چنانچه دادههای نمودارهای شکل (۷) در قالب یک نمودار

ارائه شوند، تغییرات y_t/y_1 در برابر $Q/(gy_t^{5})^{0.5}$ برای تمام شیبهای جانبی بررسی شده حاصل میشود. شکل (۸) این تغییرات را نشان میدهد. ضریب رگرسیونی رابطه بین نسبت استغراق (y_t/y_1) و $Q/(gy_t^{5})^{0.5}$ در شکل (۸) معادل ۸۴۸۴ بدست آمده و مقادیر پارامترهای MARE و RMSE در محاسبه دبی جریان بیبعد با استفاده از منحنی ارائه شده در این شکل برابر ۳۴/۳ درصد و ۲۹/۰ است.



شکل ۸- تغییرات y_i/y₁ در برابر Q/(gy^{5)0.5} در تمامی شیبهای جانبی بررسی شده در شرایط جریان مستغرق

بنابراین استفاده از شکلهای مذکور برای محاسبه دبی جریان، دقت مورد انتظار را ندارد. دلیل بالا بودن مقدار MARE و RMSE در این دو شکل(شکلهای ۶ و ۸) همپوشانی دادههای مربوط به شیبهای جانبی بررسی شده در قالب یک نمودار میباشد (نمودارهای شکل ۵ در قالب نمودار شکل ۶ و نمودارهای شکل ۷ در قالب نمودار شکل ۸) که با هدف بدست آوردن

رابطهای واحد برای محاسبه دبی جریان در شرایط جریان مستغرق در محدوده شیبهای جانبی بررسی شده انجام شده است.

دبیهای بیبعد اندازه گیری شده و محاسبه شده در شرایط جریان آزاد بر اساس شکل (۴) (رابطه ۱۴) در محدوده خطای ۱۰± درصد مقایسه و در شکل (۹) ارائه شده است.



شکل ۹- مقایسه دبیهای بیبعد اندارهگیری شده و محاسبه شده درشرایط جریان آزاد در تمام شیبهای جانبی بررسی شده در محدوده خطای ۱۰± درصد بر اساس رابطه (۱۴)

با توجه به شکل (۹) مشخص می شود اکثر دبی های بی بعد محاسبه شده در محدوده خطای ۱۰± درصد دبی های بی بعد آزمایشگاهی قرار دارند.

توان و ضریب عمق جریان بدون بعد در رابطه ارائه شده توسط (Samani and Magallanez (1993) که هم برای شرایط جریان آزاد و هم برای شرایط جریان مستغرق (که بدون در نظر

گرفته شدن نسبت استغراق ارائه شده)، به ترتیب ۱/۵۱ و ۲۲۲۶ می باشد. اما در رابطه بدست آمده در تحقیق حاضر (رابطه ۱۴) به ترتیب ۱/۶۷۵ و ۰/۴۵۶۳ بدست آمده است. مشخص است که مقادیر توان و ضریب بدست آمده در این تحقیق بیشتر از تحقیق Samani and Magallanez (1993) است. این موضوع به این دلیل می تواند باشد که به ازای یک دبی جریان معین، عمق جریان در بالادست گلوگاه در شرایط جریان مستغرق بیشتر از شرایط جریان آزاد خواهد بود (به دلیل تاثیر عمق پایاب روی عمق بالادست). با توجه به اینکه در تحقیقات این محققین جهت بدست آوردن رابطه محاسبه دبی جریان، از دادههای شرایط جریان مستغرق نیز استفاده شده لذا در تحقيقات مذكور جهت بدست آوردن رابطه محاسبه دبی جریان، به ازای یک دبی جریان معین از مقادیر بزرگتری برای عمق جریان بالادست (نسبت به شرایط جریان آزاد) استفاده شده است. به عبارت دیگر در شرایط مساوی از نظر دبی جریان، مقدار عمق جریان استفاده شده در رابطه محققین مذکور بیشتر از عمق جریان استفاده شده در رابطه بدست آمده در تحقيق حاضر بايد باشد.

در رابطه ارائه شده توسط (Ghare and Badar (2012) که بر اساس دادههای آزمایشگاهی دیگر محققان از جمله Samani and Magallanez (1993) برای شیب جانبی z=۱ بدست آمده، از گروههای بدون بعدی که با گروههای بدون بعد بکار رفته در تحقیقات Samani and Magallanez (1993) و تحقيق حاضر تفاوت دارد استفاده شده است. همچنین در این رابطه نیز تاثیر نسبت استغراق نادیده گرفته شده است. توان و ضریب عمق جریان بدون بعد در رابطه (Ghare and Badar (2012) به ترتيب ۲/۴۳۸ و می باشد. رابطه بدست آمده در تحقیق حاضر (رابطه ۱۴)، یک رابطه با درجه ۲/۵ نسبت به عمق جریان در بالادست گلوگاه میباشد که بالاتر از توان بار هیدرولیکی روی تاج سرریز در رابطهٔ سرریزهای مستطیلی لبه تیز (که ۱/۵ میباشد)، و مساوی توان بار هیدرولیکی روی راس سرریز در رابطهٔ سرریزهای مثلثی لبه تیز است. این موضوع نشان دهنده حساسیت بالای این سازه در محاسبه دبی جریان در شرایط جریان آزاد نسبت به تغییرات عمق جریان در بالادست گلوگاه است.

مقدار خطا در محاسبه دبی جریان با استفاده از رابطه بدست آمده در تحقیقات (Hager (1985، ۵٪، در تحقیقات سدست آمده در تحقیقات (۵۱۲)، در تحقیقات (۵۱۲)، در Ghare and در تحقیقات (۲۵۱، ۹٪، در تحقیقات (۲۵۱۹) Samani and Magallanez در تحقیقات (۴/۷، هما Badar (2012) در رابطه اول ۵ و در رابطه دوم ۲۰٪، در تحقیقات (۲۰

Mohammadi and و در تحقیقات Bonacci (1997) ، ۲۰۲۸، و در رابطه اول (استفاده از پایههای (2020) ، ۷۵ ، ۷۵ ، در رابطه اول (استفاده از پایههای مخروطی)، ۲/۷۲٪ و در رابطه دوم (استفاده از پایههای مخروطی)، ۱۸۸۵٪ گزارش شده است. در تحقیق حاضر مقدار خطا در محاسبه دبی جریان با استفاده از رابطه بدست آمده در شرایط جریان آزاد در کانال ذوزنقهای با شیب جانبی (z) ۱، ۷/۰ و ۲/۰٪ و جریان با در شرای با ۲/۶، ۶/۶، ۱/۸ و ۲/۰٪ و در شرایط در شرایط رابط بدست آمده در شرایط در محاسبه دبی جریان با استفاده از رابطه بدست آمده در شرایط در محاسبه در کانال ذوزنقهای با شیب جانبی (z) ۱، ۷/۰ و ۲/۰٪ و در شرایط جریان مستغرق برای شیبهای جانبی مذکور به ترتیب در شرایط جریان مستغرق برای شیبهای جانبی مذکور به ترتیب ۲/۰۲ و ۲/۰٪ ، ۲/۰۲ و ۲/۰٪ ، ۲/۰۲ و ۲/۰٪ ، ۲/۰٪ و ۲/۰٪ رابس آمده است.

نتيجهگيرى

جهت انجام این پژوهش، کانال آزمایشگاهی با شیب جانبی قابل تنظیم و پایههای استوانهای (به تعداد چهار عدد در ابعاد مختلف) در آزمایشگاه هیدرولیک ساخته شد. آزمایشات متعددی در شرایط جریان آزاد و مستغرق بر اساس روابط تابعی و بدون بعد بدست آمده از آنالیز ابعادی صورت گرفتند و نتیجه گیری شد که استفاده از این سازه در شرایط جریان آزاد قابل اطمینان بوده و رابطه بدست آمده جهت محاسبه دبی جریان بیبعد در هر شیب جانبی به طور جداگانه و رابطه (۱۴) که برای تمام شیبهای جانبی بررسی شده بدست آمده از دقت مناسبی برخوردار است به طوریکه میانگین قدر مطلق خطای نسبی (MARE) و خطای جذر میانگین مربعات (RMSE) در محاسبه دبی جریان با استفاده از این رابطه به ترتیب برابر ۸/۲ درصد و ۰/۰۱۷ میباشد. ساخت کانالهای ذوزنقهای با شیب وجه جانبی ۱:۱ خیلی رایجتر است، لذا با توجه به اینکه مقادیر MARE و RMSE مربوط به این شیب جانبی که به ترتیب ۶/۲ درصد و ۰/۰۰۶ می اشد، استفاده از منحنی و رابطه ارائه شده در شکل (۳) مربوط به شیب جانبی z=۱ دارای دقت بالاتری نسبت به رابطه (۱۴) میباشد. در هر شيب جانبي دقت برآورد دبي در شرايط جربان مستغرق پايين بوده و استفاده از این سازه در این شرایط بر اساس نتایج حاصل از تحقیق حاضر پیشنهاد نمی گردد. استفاده از یک رابطهٔ واحد برای محاسبه دبی جریان که هم در شرایط جریان آزاد و هم در شرایط جریان مستغرق بکار رود مناسب نیست و باید رابطه مربوط به هریک از شرایط جریان آزاد و مستغرق بطورجداگانه استفاده شود. حساسیت این سازه نسبت به تغییرات عمق جریان در بالادست گلوگاه، همسطح سرریزهای مثلثی لبهتیز و بالاتر از سرریزهای مستطیلی لبه تیز است. بهتر است از نتایج بدست آمده در محدوده متغیرهای موثر در این تحقیق استفاده شود. ولیزادگان و اقدسی: اندازه گیری جریان در کانالها با استفاده از ... ۱۲۰۷

REFERENCES

- Badar, A. M. Ghare, A. D. (2012). Development of discharge prediction model for trapezoidal canals using simple portable flume. *International Journal* of Hydraulic Engineering. 1(5), 37-42.
- Baiamonte, G. and Ferro, V. (2007). Simple flume for flow measurement in sloping open channel. *Journal of Irrigation & Drainage Engineering*, 133(1), 71-78.
- Bos, M. G. (1985). Long-throated flumes and broadcrested weirs. International institute for land Reclamation and improvement, Wageningen, The Netherland, 156.
- Das, R. Nayek, M. Das, S. Dutta, P. and Mazumdar A. (2017). Design and analysis of 0.127 m (5") Cutthroat flume. *Ain Shams Engineering Journal*, 8(3), 295-303.
- Ghare, A. D. and Badar, A. M. (2014). Experimental studies on the use of mobile cylinders for measurement of flow through rectangular channels. *International Journal of Civil Engineering*, 12(4), 504-512.
- Goel, A. (2006). On a flow meter for discharge measurement in irrigation channels. *Flow Measurement and Instrumentation* 17(5), 255-257.
- Hager, W. H. (1985). Modified venture channel. *Journal* of Irrigation and drainage engineering, 111(1), 19-35.
- Hager, W. H. (1986). Modified trapezoidal venture channel. *Journal of Irrigation and drainage engineering*, 112(3), 225-241.
- Hager, W. H. (1988). Mobile flume for circular channel. Journal of Irrigation and drainage engineering, 114(3), 520-534.
- Hayawi, H. A. Yahya A. A. and Hayawi, G. A. (2013). Analysis of hydraulic characteristics of cutthroat flume. *Al-Rafidain Engineering Journal (AREJ)*,

"هیچگونه تعارض منافع توسط نویسندگان وجود ندارد"

21(4), 131-141.

- Kapoor, A. Ghare, A. D. Vasudeo, A. D. and Badar, A. M. (2019). Channel Flow Measurement Using Portable Conical Central Baffle. *Journal of Irrigationand Drainage Engineering*, 145(11), 06019010, 1-9.
- Matter, H. A. Khadr, M. Rashwan, I. M. (2017). Mobile flume for inverted semicircular Open channel, Mansoura Engieering Journal, 42(4), 27-36.
- Mohammadi, M. and Vatankhah, A. (2020). Flow measurement flume with cylindrical and conical walls. *Iranian soil and water researches*, 51(7), 1637-1651 (in Persian).
- Peruginelli, A. and Bonacciz, F. (1997). Mobile prisms for flowmeasurement in rectangular channels. *Journal of Irrigation and Drainage Engineering*, 123(3), 170-174.
- Rashwan, I. M. H and Idress, M.I. (2013). Evaluation efficiency for mobile as discharge measurement device for partially filled circular channel. Ain Shams Engineering Journal, 4(2), 199-206.
- Samani, Z. and Magallanez, H. (1992). Hydraulic characteristics of a circular flume. *Journal of Irrigation and Drainage Engineering*, 117(4), 559-567.
- Samani, Z. and Magallanez, H. (1993). Measuring water in trapezoidal canals. Journal of Irrigation and Drainage Engineering. 119(4), 181-189.
- Samani, Z. and Magallanez, H. (2000). Simple Flume for Flow Measurement in Open Channels. *Journal* of Irrigation & Drainage Engineering, 126(2, 127-129.
- Tekade, S. A. Vasudeo, A. D. Ghare, A. D. and Ingle, R. N. (2016). Measurement of flow in supercritical flow regime using cutthroat flumes. *S* adhan a 41(2), 265–272.