

# <sup>مقاله علمی-پژوهشی</sup> تعیین ضریب دبی سرریزهای لبهتیز کنگرهای U شکل تک سیکل با استفاده از روش مبتنی بر کرنل SVM

فیروز محمدی<sup>۱</sup>\*، یوسف حسنزاده<sup>۲</sup>، کیومرث روشنگر<sup>۳</sup> تاریخ دریافت: ۱۳۹۹/۳/۳ تاریخ پذیرش: ۱۳۹۹/۴/۳۱

#### چکیدہ

سرریزها از جمله سازههای هیدرولیکی و بسیار حیاتی از جوانب مختلف همچون اقتصادی، زیست محیطی، ایمنی و امنیتی میباشند که علاوه بر عبوردهی و اندازه گیری جریان، سازه ای کنترل کننده در مواقع سیلابی هستند. هدف اصلی تحقیق، تخمین ضریب دبی به روش هوشمند ماشین بردار پشتیبان با کاربرد دادههای آزمایشگاهی و همچنین تحلیل عملکرد هیدرولیکی سرریزها می باشد. در این مطالعه، متغیرهای هندسی سرریزها به ارتفاعهای ۱۰، ۱۲/۵ و ۱۵ سانتیمتر، طول قوسهای متفاوت به مقادیر ۴۰/۸۲، ۴۵ و ۴۸/۱۰ سانتیمتر میباشد. برای تحلیل عملکرد از آنالیز ابعادی به روش پی باکینگهام استفاده گردید، سپس با روش هوشمند با در نظر گرفتن مدلهای متفاوت به بررسی تأثیر پارامترهای مختلف در تعیین ضریب دبی پرداخته شد. با افزایش طول قوسها، راندمان دبی کاهش می یابد، با اینکه با افزایش یافتن طول قوس سرریزها طول تاج افزایش می یابد، راندمان آبگذری سرریز روند کاهشی میگیرد. نتایج حاصل نشان داد که روش هوشمند قادر به تخمین ضریب دبی سرریزهای کنگرهای کا شکل تابگذری سرریز روند کاهشی میگیرد. نتایج حاصل نشان داد که روش هوشمند قادر به تخمین ضریب دبی سرریزهای کنگرهای کا شکل تابگذری سرریز روند کاهشی میگیرد. نتایج حاصل نشان داد که روش هوشمند قادر به تخمین ضریب دبی سرریزها و برای سری داده های کنگرهای کا شکل می باشد. تایج تابگذری سرریز روند کاهشی میگیرد. نتایج داصل نشان داد که روش هوشمند قادر به تخمین ضریب دبی سرریزهای کنگرهای کا شکل می باشد. تایج می حساسیت نشان داد که با حذف پارامتر ایم این دانی در این مری دادههای آموزش تا ۱۴ درصد و برای سری داده مای آزمون تا ۲۰

واژههای کلیدی: تحلیل حساسیت، سرریزهای کنگرهای، ضریب دبی، طول قوس، ماشین بردار پشتیبان

#### مقدمه

سرریزهای کنگرهای با توجه به عملکرد مناسب هیدرولیکی و تنوع در هندسه، در کانالها، رودخانه، دریاچه، مخازن برای کنترل هد آب، استهلاک انرژی، هوادهی جریان و اندازه گیری جریان ساخته میشوند. یک سرریز کنگرهای یک سرریز خطی چینخورده در پلان میباشد (Crookston and Tullis, 2013). با به کار بردن سرریزهای کنگرهای در سالهای اخیر عملکرد نامناسب سرریزهای خطی بهبود یافته است، افزایش یافتن طول کل این سرریزهای است یک کانال با عرض محدود از ویژگیهای سرریزهای کنگرهای است

(Crookston and Tullis, 2012). در یک عرض ثابت کانال، سرریزهای کنگرهای در مقایسه با سرریزهای خطی طول تاج بیشتری دارند. یک سرریز کنگرهای میتواند در یک هد ثابت با سرریز خطی دبی بیشتری را از روی خود عبور دهد د Crookston and Tullis, (2013).

جنیتیلنی اولین مطالعه عملکرد هیدرولیکی برای سرریزهای کنگرهای را انجام داد. او راندمان هیدرولیکی سرریزهای کنگرهای مورب و زیگزاک را با تاج لبه تیز استاندارد آزمایش کرد (Gentilini, 1940). جنیتیلنی یک رابطهی هد–دبی مستقل از تعداد سیکل ارائه کرد (1941، جنیتیلنی یک رابطهی هد–دبی مستقل از تعداد سیکل ارائه سرریزهای کنگرهای مثلثی و ذوزنقهای (با شکل تاج لبه تیز) انجام دادند. آنها برای مقایسه عملکرد سرریزهای کنگرهای، از نسبت دبی سرریز کنگرهای به دبی سرریز خطی استفاده کردند. در منحنی های طراحی ارائه شده توسط آنها ارتفاع هیدرواستاتیک جریان به عنوان بار موثر بر روی سرریز لحاظ شده بود (1970, 1970). اوردند، تولیس و همکاران ظرفیت سرریز کنگرهای ذوزنقهای را تابعی از بار هیدرولیکی کل، طول تاج موثر و ضریب آبگذری به دست آوردند،

۱- دانشجوی دکتری عمران– سازههای هیدرولیکی، دانشکده پـردیس خـودگردان، دانشگاه تبریز، تبریز، ایران

۲- استاد گروه مهندسی آب، قطب علمی هیدروانفورماتیک، دانشکده مهندسی عمران، دانشگاه تبریز، تبریز، ایران

۳- استاد گروه مهندسی عمران – آب، دانشکده مهندسی عمران، دانشگاه تبریز، تبریز، ایران

<sup>(</sup>Email: firouzm1979@gmail.com (خ- نویسنده مسئول:

همچنین ضریب آبگذری تابعی از ارتفاع سرریز، بار هیدرولیکی کل، ضخامت دیواره سرریز، شکل تاج، شکل راس و زاویه دیوارههای جانبی سرریز میباشد (Tullis et al., 1995). حیدرپور و همکاران (۱۳۸۵) سرریزهای چند وجهی با پلان مستطیلی و U شکل را بررسی کردند و برای سرریزهای مستطیلی و U شکل در پلان پارامترهای تاثیر ارتفاع سرریز، تاثیر طول موازی جهت جریان و طول دماغه نسبت به طول گوشواره بر ضریب دبی بررسی نموده و همچنین سرریزهای چند وجهی با پلان مستطیلی و U شکل را با سرریزهای خطی مقایسه کردند. آنها نتیجه گیری نمودند در صورتی که گوشههای سرریز مستطیلی، انحنادار شوند و سرریز بصورت U شکل ساخته شود، تداخل سفرههای ریزشی کاهش یافته و عملکرد سرریز بهبود می یابد. قدسیان مطالعات آزمایشگاهی بر روی سرریز کنگرهای مثلثی با شکل تاجهای متفاوت انجام داد و سپس با دادههای أزمایشگاهی رابطهای منظم برای ضریب دبی و هدِ- دبی معرفی کرد. در مطالعات ایشان ضریب دبی تابعی از نسبت هد روی سرریز به ارتفاع سرریز، نسبت طول سرریز به پهنای سرریز و شکل تاج بدست آمد (Ghodsian, 2009). خوده و همكاران ارزيابي و أناليز ضرايب تاج سرریزهای کنگرهای ذوزنقهای را بررسی کردند، آنالیزهای مقایسهای آنها نشان داد که ماکزیمم تفاوت ضریب دبی بر واحد عرض، در مقادیر ضریب تاج متفاوت حدود ۵ درصد می باشد (Khode et al., 2010). خوده و همكاران با هدف فراهم كردن دامنه اختیار بیشتر در طرح سرریزهای کنگرهای، دستهای دیگر از منحنیهای طراحی را در محدوده وسیع تری از زاویه دیوار جانبی (۸ تا ۳۰ درجه) سرریز ارائه کردند (Khode et al., 2012). کومار و همکاران ضریب أبگذری سرریز لبهتیز مثلثی در پلان را مورد بررسی قرار دادند و نشان دادند که با کاهش زاویـه راس، بـرای مقادیر زیـاد نسبت بار آبی روی سرریز به ارتفاع سرریز به دلیل تداخل جتهای ریزشی ضریب آبگذری کاهش مییابد و برای مقادیر کم نسبت بار آبی روی سرریز به ارتفاع سرریز ضریب آبگذری افزایش می یابد (Kumar et al., 2011). كراكستون و توليس يـك روش بـراى طراحی هیدرولیکی و آنالیز سرریزهای کنگرهای بر پایهی نتایج آزمایشگاهی بصورت مدل سازی فیزیکی ارائه کردند Crookston (and Tullis, 2013). كارولو و همكاران یک رابطه دبی-هدِ بیبعد برای سرریزهای کنگرهای مثلثی با تغییر در جهت جریان رئوس مثلثها ارائه كردند (Carollo et al., 2017).

بیجنخان و کوچکزاده در یک بررسی آزمایشگاهی، روابط ضریب دبی برای سرریزهای لبهتیز کنگرهای مثلثی تک سیکل را در حالت جریان آزاد و مستغرق ارائه کردند Mouchakzadeh, 2017). بیلهان و همکاران بهصورت

آزمایشگاهی و شبیهسازی عددی (CFD) سرریزهای کنگرهای نیمدایرهای ۳ سیکل در دو حالت با و بدون شکننده تداخل جریان در راس کنگره را بررسی کردند، همچنین این محققین در نتایجشان اظهار داشتند استفاده از شکنندههای تداخل جریان کاهش ضریب دبی را در حدود (۳/۱–۲/۲ درصد) بهبود میدهد که قابل صرفنظر کردن میباشد (Bilhan et al., 2018).

در این میان، استفاده از روشهای محاسبات نرم نظیر ماشین بردار یشتیبان نیز می تواند به عنوان ابزاری قدر تمند جایگزین برای معادلهها و مدل های تجربی به شمار آید. روش ماشین بردار پشتیبان میتواند به عنوان رگرسیونر در مسائل مهندسی عمـل کنـد. در سـال.هـای اخیـر مطالعات محدودی در زمینه سرریزها با استفاده از روشهای الگوریتم هوشمند انجام شده است که از آن جمله می توان به مطالعات زاجی و همکاران (۲۰۱۵) اشاره کرد، این محققان برپایه شبکه عصبی و بهینهسازی ازدحام زنبوران برای پیشبینی ظرفیت آبگذری سرریزهای کنگرهای مثلثی پرداختند. آنها عملکرد شبکه عصبی مبتنی بر شعاعی (RBNN<sup>۲</sup>) و در مقایسه با بهینهسازی ازدحام زنبوران بصورت چند لايه غيرخطى (MNLPSO) و چند لايه خطى (MLPSO<sup>T</sup>) انجام دادند. این محققان از دادههای آزمایشگاهی کومار و همکاران بای سرریزهای مثلثی در یلان استفاده کردند. آنها ۶۰ درصد دادههای آزمایشگاهی را برای فرآیند ترینینگ و ۴۰ درصد باقیمانده را برای تست کردن نتایج به کار بردند. براساس نتایج آنها، از میان مدل های مطالعه شده مدل (MNLPSO) دارای بیشترین دقت و مدل های (MLPSO) و (RBNN) در مرحله بعد از نظر دقت قرار گرفتند (RBNN) .(et al., 2015, Kumar et al., 2011)

روشنگر و همکاران (۱۳۹۶) به روش رگرسیون بردار پشتیبان ضریب دبی سرریزهای کنگرهای و قوسی کنگرهای را مطالعه کردند. آنها از دادههای آزمایشگاهی سیمونز، برای سرریزهای کنگرهای در ۲ حالت جهتگیری نرمال و معکوس و کریستینسن، برای سرریزهای قوسی کنگرهای در ۲ حالت با و بدون شکننده تداخل جریان استفاده کردند. با توجه به نتایج بدست آمده و مقایسه با نتایج آزمایشگاهی، میتوان مدل SVM را به عنوان یک مدل مناسب و با نتایج قابل قبول برای تعیین ضریب دبی سرریزهای کنگرهای توصیه نمود (Seamons, 2014; Christensen, 2012) پیش بینی ضریب دبی سرریز کنگرهای مثلثی با استفاده از رگرسیون بردار پشتیبان، بردار پشتیبان رگرسیون – کرم شب تاب، متدولوژی واکنش سطحی و آنالیزهای مولفه اساسی را مطالعه نمودند. این محققان از دادههای آزمایشگاهی کومار و همکاران (۲۰۱۱) برای

<sup>1-</sup> Compotatiol fluid dynamic

<sup>2-</sup> Radial Basis Neural Network

<sup>3-</sup> Multiple Linear Particle Swarm Optimization

سرریزهای مثلثی در پلان استفاده کردند. از میان مدلهای مطالعه شده مدل بردار پشتیبان رگرسیون – کرم شبتاب دارای بیشترین توانایی برای شبیهسازی میباشد (Karami et al., 2016). کرمی و همکاران پیش بینی ضریب دبی سرریز کنگرهای مثلثی را با استفاده از روشهای ماشین یادگیری بیکران، شبکه عصبی مصنوعی و برنامهنویسی ژنتیک مطالعه کردند. این محققان از دادههای آزمایشگاهی کومار و همکاران، برای سرریزهای مثلثی در پلان استفاده کردند. نتایج آنها نشان داد که مدل ماشین یادگیری بیکران بهترین کارایی با حداقل خطا را نسبت به مدل شبکه عصبی مصنوعی و برنامه نویسی ژنتیک دارد , داد و ای مدل شبکه عصبی مصنوعی (2011).

کاردان و همکاران بهینهسازی سرریزهای کنگرهای ذوزنقهای را با استفاده از الگوریتم ژنتیک کار کردند. این محققان از مدل فیزیکی سد UTE ایالات متحده استفاده کرده و با بهینه سازی توسط الگوریتم ژنتیک، میانگین ۲۱ درصد حجم سرریز کنگرهای ذوزنقهای را با تعداد بهینه ۱۴ سیکل کاهش دادند (Kardan et al., 2017). حسینی و همکاران (۱۳۹۴) در مطالعه موردی بر روی سرریز کنگرهای ذوزنقهای سد UTE ایالات متحده از قابلیت سیستم استتناج فازی و الگوريتم تفاضل تكاملي جهت بهينه كردن هندسه سرريز و تامين شرایط هیدرولیکی مناسب استفاده کردند. آنها از سیستم استتناج فازی-عصبی برای آموزش و ارزیابی مدل تهیه شده مبتنی بر داده-های آزمایشگاهی به منظور تعیین ضریب آبگذری سرریز بهره گرفتند و از الگوریتم تکامل تفاضلی برای بهینهسازی هندسه سرریز با تعریف تابع هدف کمینهسازی حجم بتنریزی با تامین شرایط هیدرولیکی مناسب، بهره بردند. نتایج بدست آمده از مدل، نشان دهنده کاهش ۱۹/۲ درصدی در هزینههای بتن نسبت به طرح اجرا شده موجود می باشد. حقی آبی و همکاران با استفاده از شبکه عصبی چند لایه پرسپترون و سیستم استتناج فازی-عصبی براساس مطالعات کومار و همکاران و قدسیان، ضریب دبی سرریز کنگرهای مثلثی یک و دو سیکل را مطالعه نمودند. آنها از تست گاما پارامترهای موثر بر ضریب دبی را انتخاب نمودند و ساختار مدل فازی-عصبی را طراحی کردند. مقایسه نتایج بین شبکه عصبی چند لایه پرسپترون و سیستم استتناج فازی-عصبی که هر دو مدل از عملکرد قابل قبولی برخوردار بوده و



در مطالعات پیشین مدلهای هندسی متعددی در مورد سرریزهای کنگرهای به صورت آزمایشگاهی توسط محققان مختلف مورد بررسی قرار گرفته است، اما سرریز U شکل در پلان (تک سیکل) مورد مطالعه قرار نگرفته است. در این تحقیق تاثیر طول قوسهای مختلف، ارتفاعهای متفاوت سرریز در شرایط جریان آزاد به صورت آزمایشگاهی و همچنین روش هوشمند مبتنی بر کرنل (SVM) جهت پیشبینی ضریب دبی بررسی شده است.

## مبانی هیدرولیک سرریزهای کنگرهای در شرایط جریان آزاد

جریان روی سرریزهای کنگرهای سه بعدی بوده و به آسانی بهصورت ریاضی تشریح نمی شود و تابع دبی به صورت مطالعه آزمایشگاهی و براساس تحلیل ابعادی به دست می آید. ظرفیت سرریز کنگرهای ذوزنقهای تابعی از هد کل، طول تاج مؤثر و ضریب دبی است. ضریب دبی تابعی از هد کل، ارتفاع سرریز، ضخامت سرریز، شکل تاج، شکل نوک و زاویه لبه های کناری می باشد. برای ساده سازی آنالیز، از تأثیر ویسکوزیته و کشش سطحی، چشم پوشی شده است (Tullis et al., 1995).

تولیس و همکاران برای طراحی سرریز کنگرهای یک معادلهی توسعهیافته برای سرریزهای کنگرهای ذوزنقهای ارائه دادند. بیشترین تأثیر ضریب دبی وابسته به پارامترهای موثر یکسان، نسبت به سرریز خطی میباشد، دماغه سرریز کنگرهای ذوزنقهای در رأس و زاویه کنگره نیز از پارامترهای تأثیرگذار بهشمار میرود. رابطه دبی برای سرریزهای کنگرهای را میتوان بهصورت زیر بیان کرد Tullis et) al., 1995)

$$Q = \frac{2}{3} C_{d(\alpha^{\circ})} \sqrt{2g} L_C H_T^{3/2}$$
 (1)

که در آن: Q دبی عبوری از سـرریز، g شـتاب ثقـل، C<sub>d</sub> ضـریب دبی سرریز، L<sub>C</sub> طول مـوثر سـرریز، H<sub>T</sub> انـرژی کـل بـالای سـرریز میباشد.



شکل ۱- طرح کلی سرریز کنگرهای ذوزنقهای شامل پارامترهای هندسی (Crookston and Tullis, 2012)

قرار گرفت.

تحليل ابعادي

با توجه به شکل ۱ پارامترهای مؤثر بر ضریب دبی شامل انـرژی کل بالای سرریز (H<sub>T</sub>)، طول مؤثر سـرریز (Lc)، ارتفاع سـرریز (P)، عرض سرریز (W)، زاویه بـین دیـواره سـرریز (α)، ضـخامت دیـواره سرریز (t<sub>w</sub>) و عمق جریان (y) مـی.باشـد. بنـابراین براسـاس تحلیـل ابعادی، ضریب دبی تابعی از پارامترهای بدون بعد بهدست میآید.

 $C_{d} = f(H_{T}, L_{c}, P, W, \alpha, t_{w}, y)$ <sup>(Y)</sup>

$$C_d = f\left(\frac{H_T}{P}, \frac{L_c}{P}, \frac{H_d}{W}, \frac{t_w}{W}, \alpha, \frac{y}{P}, \frac{y}{W}, \frac{L_c}{W}\right) \tag{(7)}$$

تحلیل ابعادی انجام گرفته و تحقیقات مختلف مانند تولیس و همکاران و هی و تیلور نشان میدهد که پارامتر بدون بعد نسبت هد کل به ارتفاع سرریز H<sub>T</sub>/P به عنوان مهمترین پارامتر در روابط ضریب دبی مطرح شده است Taylor 1975). (Taylor 1970)

# مواد و روشها

U در این پژوهش نتایج آزمایشگاهی سرریزهای کنگرهای لبهتیز U شکل در پلان (تک سیکل) با طول قوس و ارتفاعهای مختلف، همچنین شبیهسازی هوشمند مدلها با تغییرات هندسی سرریز، در حالت جریان آزاد بررسی شده است. با استفاده از آنالیز ابعادی و تئوری  $\pi$ ، پارامترهای موثر بر هیدرولیک سرریزها انتخاب و با استفاده از آنالیز حساسیت پارامترهای مؤثر در تخمین این پارامتر شناسایی شد، همچنین تاثیر مدل سازی متفاوت در تعیین ضریب دبی به روش هوشمند توسعه یافت. دقت نتایج آزمایشگاهی و روش هوشمند مبتنی بر کرنل به صورت آنالیز آماری نیز مقایسه و ارزیابی گردیده است.

با توجه بـه اینکـه پارامترهـای مختلـف هندسـی، هیـدرولیکی و مشخصات سیال در مساله مورد نظر تاثیرگذار میباشـند، پارامترهـای موثر بر ضریب دبی بطور کامـل انتخـاب شـده و سـپس در ابتـدا بـا

۴۵ و ۴۸/۱۰ سانتیمتر، مورد آزمایش قرار گرفت. مدل برتر بهدست

ضریب دبی در سرریز کنگرهای، تحلیل حساسیت انجام شد. بدین

منظور در مدل برتر، با حذف تک تک پارامترها از ساری پارامترهای

ورودی، مدل دوباره اجرا گردید و میزان تـأثیر پـارامتر حـذفشـده در

کاهش دقت مدل با استفاده از معیارهای ارزیابی، مدل مـورد ارزیـابی

جهت درک بهتر میزان تأثیر هر یک از متغیرهای مستقل روی

آمده در روش SVM برای این منظور مورد استفاده قرار گرفت.

استفاده از آنالیز پی باکینگهام پارامترهای تاثیرگذار به صورت بـی.بعـد درآمده و با انجـام آزمـایش و تغییـر متغیرهـای ورودی، ارتبـاط بـین پارامتر هدف با پارامترهای تاثیرگذار تعیین شده است.

با توجه به شکل (۲) در حالت عمومی، رابطه بین پارامترهای تاثیر گذار بر هیدرولیک سرریزهای غیرخطی انحنادار تک سیکل به صورت رابطه (۴) میباشد:

$$\varphi(\rho, g, \mu, \sigma, Q, h, P, t, L_C, R, W) = 0$$
 (۴)  
که در آن،  $\varphi(\rho, g, \mu, \sigma, Q, h, P, t, L_C, R, W) = 0$  که در آن،  $\varphi(\rho, g, \mu, \sigma, Q, h, P, t, L_C, R, W)$ 

ثقل، ویسکوزیته سیال و کشش سطحی سیال، همچنین L<sub>c</sub>، طول مؤثر سرریز می باشد.



با توجه به اینکه سه بعد اصلی در مساله مورد نظر دخالت دارند، لذا طبق قضیه پی باکینگهام، تعداد ۸ پارامتر بیبعد میتوان با استفاده از متغیرهای مساله بصورت رابطه ۵ تعیین نمود:

 $\pi_1 = \varphi(\pi_2, \pi_3, \pi_4, \pi_5, \pi_6, \pi_7, \pi_8)$ (۵) که در آن،  $\pi_1$  الی  $\pi_8$  گروههای بیبعد میباشند و از طریق آنالیز ابعادی با انتخاب p و q به عنوان متغیرهای تکراری و به شرح ذیل بهدست میآیند.

با ترکیب گروههای بی بعد ۱، ۳ و ۶ رابطه ۶ حاصل خواهد شد:  

$$\pi_{1,3,6} = \frac{\pi_3}{\pi_1 \pi_6} = \frac{Q}{p^{5/2} g^{1/2}} \frac{Pg\rho}{\mu} \frac{P}{L_C}$$

$$= \frac{QP}{\mu L_c} = R_e$$
(۶)

که در آن، 
$$R_e$$
 بیانگر عدد رینولدز میباشد.

$$\pi_{4,2} = \frac{\pi_4^2}{\pi_2} = \frac{h^2}{p^2} \frac{p^2 gp}{\sigma} = \frac{h^2 g\rho}{\sigma} = We \qquad (Y)$$

که در آن، We بیانگر عدد وبر میباشد. با ترکیب گروههای بیبعد ۵ و ۷ رابطه ۸ حاصل شده است:

$$\pi_{5,7} = \frac{\pi_7}{\pi_5} = \frac{\frac{R}{P}}{\frac{W}{P}} = \frac{R}{W} \tag{(A)}$$

با جمعبندی موارد فوق و با قرار دادن پارامترها در شکل بیبعد بهصورت رابطه (۹) میباشد:

$$\frac{Q}{P^{5/2}g^{1/2}} = \varphi\left(\frac{h}{p}, R_e, We, \frac{R}{W}\right) \tag{9}$$

به جز برای مقادیر بسیار کوچک هد روی سرریز، میتوان از تاثیر لزجت و کشش سطحی (اعداد رینولدز و وبر) صرفنظر نموده و رابطه فوق را بصورت رابطه شماره ۱۰ ساده نمود و سمت چپ رابطه فوق، از جنس ضریب دبی بوده و لذا میتوان نوشت:

$$C_d = \varphi\left(\frac{h}{p}, \frac{R}{W}\right) \tag{1.1}$$

برای تعریف روابط ضریب دبی سرریزهای کنگرهای U شـکل در پلان از پارامترهای بیبعد واقع در رابطه (۱۲) استفاده شده است.

# مشخصات فلـوم آزمایشـگاهی، روش آزمـایش و مـدلهـای فیزیکی

آزمایشهای ایـن تحقیـق در آزمایشـگاه هیـدرولیک در فلـومی مستطیلی-افقی به طول ۱۰ متر، عرض ۰/۳۴ متر و عمق ۰/۸ متر که

در شکل (۳) نشان داده شده، در حالت جریان آزاد انجام گردید. فلوم دارای دیوارههایی از جنس پلاکسی گلاس و کف فلزی میباشد، که جهت تامین دبی از پمپ حلزونی با دبی تقریبا تا ۸۰ لیتر بر ثانیه استفاده شد. اندازه گیری دبی توسط فلومتر التراسونیک در خط لوله تغذیه کانال که مابین مخزن بالادست و پایین دست و در یک مسیر مستقیم با ماکزیمم خطای ۲ درصد قرار داشت، انجام گرفت. فلوم در بالادست به یک منبع آرام کنده جریان با طول ۲/۵ متر و عرض ۸/۵ متر مجهز شده بود، همچنین جهت آرام کردن تلاطم جریان از دو صفحه مشبک و در پایین دست آن از سنگریزه و در ادامه از صفحات شناور بر روی سطح آب استفاده گردید. جریان آب پس از عبور از طول فلوم به داخل مخزنی در پایین دست ریخته شده و توسط یک پمپ سیکل چرخشی تکرار می گردید.

جهت اندازه گیری دقیق عمق جریان از عمق سنج نقطه ای با دقت (+ ·/۱) میلیمتر استفاده شد که این عمق سنج قادر بود، در طول و عرض کانال حرکت کرده و ارتفاع تاج سرریز و عمق جریان در کل کانال را اندازه گیری کند. خط کش مدرج جهت اندازه گیـری هـد روی سرریز در حالت جریان یکنواخت از محل شروع رمپ (سطح شیبدار) به اندازه ۶ برابر ارتفاع سرریز به سمت بالادست قـرار داشـت. شـیب فلوم مورد آزمایش با استفاده از جک قابل تغییر بوده که در این تحقیق شیب فلوم برای تمامی آزمایش ها در صفر درجه (افقی) ثابت قرار گرفت. تمامی مدلها بر روی یک سکوی افقی مسطح به ارتفاع ۱۰ سانتیمتر، طول ۱ متر نصب گردیده و یک صفحه شیبدار با زاویه ۵ درجه نسبت به افق و طول ۱/۰۶ متر، کف فلوم را به صفحه سکوی مسطح متصل کردہ تا خطوط جریان بطور موازی از کف کانال به صفحه افقی جریان یابد. بر مبنای یافته های ویلمور (۲۰۰۴)، که اثرات صفحه شیبدار بالادست سرریزهای کنگرهای را مورد آزمون قرار داده است، نصب و هندسه این صفحه شیبدار تاثیری بر روی کارایی هیدرولیکی مدلهای فیزیکی (نسبت به حالت نزدیک شدن افقی جریان در شرایط کاربرد در مخازن سدها) ندارد ( Willmore, .(2004

برای هر دبی مشخص جهت اطمینان از جریان پایدار در فلوم، اندازه گیری پارامترهای هیدرولیکی (عمق جریان و دبی جریان) پس از ۱۰ دقیقه انجام می گرفت. برای کنترل رقوم سطح آب در فلوم از یک دریچه بادبزنی در انتهای پاییندست فلوم استفاده شده که نمای جانبی یک مدل فیزیکی در شکل (۲) و پارامترهای هیدرولیکی در شرایط جریان آزاد برای یک سرریز کنگرهای U شکل آورده شده است.

بیلهان و همکاران، سرریزهای کنگرهای لبهتیز نیمدایرهای ۳ سیکل با ۳ ارتفاع متفاوت با و بدون شکننده تداخل جریان را بررسی کرده و بصورت عددی نیز راندمان آبگذری و عملکرد هیدرولیکی این

سرریزها را آزمایش کردند (Bilhan et al., 2018). در تحقیق حاضر، آزمایشها بر روی سرریزهای کنگرهای لبهتیز U شکل تک سیکل با ۳ ارتفاع متفاوت و ۳ طـول قـوس مختلـف انجـام گردیـده اسـت. در



جدول (۱) مشخصات مدلهای فیزیکی، بازه دبی متناظر با هـد روی سرریز ارائه شده است.



شکل ۳- نمایی از تجهیزات و مدل فیزیکی الف) فلوم آزمایشگاهی تحقیق حاضر ب) مدل فیزیکی سرریز به ارتفاع ۱۵ سانتیمتر

				• • • •		
(P) (cm)	T(cm)	Ν	R (cm)	$L_t/W$	Q <sub>free</sub> (lit/s)	H <sub>free</sub> (mm)
	١٣		۴۰/۸۲	۲/۸۱	۲/۶۲-۶V/۵۹	۵/۱۲۰-۵
١.	۱۵	۴۵	40	۲/٩۴	۲/۵٩-۳۳/۱۷	۷/۱۱۹–۵
	۱۲		۴۸/۱۰	٣/•٣	۲/۵۶-۳۳/۹۴	8/12+-81
	١٣		۴۰/۸۲	۲/۸۱	۲/۴۹–۱۲/۳۸	۹/۱۱۹-۵/۵
۱۲/۵	۱۵	۴۵	۴۵	۲/۹۴	۲/۴۷-۰۳/۰۸	۲/۱۱۹ <i>–۶</i> /۲
	١٧		۴۸/۱۰	٣/•٣	١/۴٣–٩۶/٨٨	۲/۱۲۰-۶
	١٣		۴۰/۸۲	۲/۸۱	١/٣٢-•٨/٨١	11/17+-40
	۱۵	۴۵	۴۵	۲/۹۴	1/88-60/98	121
	١٢		۴۸/۱۰	٣/٠٣	۰/۳ <b>۸</b> –۹۴/۳۷	۷/۱۲۰-۳۳

جدول ۱- مشخصات پارامترهای هندسی مدلهای فیزیکی و بازه آزمایشها

پارامترهای هندسی در شکل (۲) نشان داده شده مدل مورد تحقیق به لحاظ هندسی دارای تقارن می باشد، R طول قوس بوده، همچنین پارامترهای N، M و W در همه مدل ها دارای مقدار ثابت به ترتیب ۸/۵، ۲۴ و ۳۴ سانتیمتر هستند. قوس در مدل مورد تحقیق، نیم دایره ای نبوده و به شکل U می باشد، بنابراین استخراج روابط و مقایسه عملکرد هیدرولیکی سرریز U شکل مدنظر خواهد بود. برای هر یک از سرریزهای مورد تحقیق تعداد ۴۵ داده آزمایشگاهی و در مجموع ۲۰۵ داده برای حالت جریان آزاد برداشت گردید. طبق توصیه فالوی، باید نسبت H/W برای صرفنظر کردن از تاثیر دیواره جانبی فالوی، باید نسبت رعایت شده است کمتر از ۲۵/۰ باشد، که در تحقیق حاضر این نسبت رعایت شده است دادهها برای آموزش و ۲۵ درصد باقیمانده برای آزمودن مدل های ورودی دادهها برای آموزش و ۲۵ درصد باقیمانده برای آزمودن مدل های ورودی

#### ماشین بردار پشتیبان SVM

الگوریتم SVM، جزء الگوریتمهای تشخیص الگو دستهبندی می شود و همانند شبکههای عصبی مصنوعی یک نوع الگوریتم داده محور میباشد. این روش دسته ای از روش یادگیری با ناظر هستند، که برای مسائل طبقهبندی، رگرسیون، پیشبینی و سایر مسائلی که در این حوزه قرار می گیرند، به کار می رود. ماشین بردار پشتیبان برای اولین بار توسط واپنیک معرفی شد (Vapnik, 1995). نحوه ی کار کرد الگوریتم SVM اغلب شبیه روش های هوشمند به صورت آموزش (Train) و آزمون (Test) می باشد. مزیتی که SVM نسبت به سایر الگوریتم ها دارد این است که این الگوریتم مبتنی بر احتمالات به می باشد و همواره جواب یکه ای به همراه دارد و زمان کمتری را برای دستیابی به جواب بهینه به خود اختصاص می دهد. ماشین های بردار پشتیبان بر خلاف سایر روش های هوش مصنوعی به جای اینکه

خطای محاسباتی را کاهش دهد، ریسک عملیاتی را بـه عنـوان تـابع هدف قرار داده و مقدار بهینه آن را به دست می آورد.

از الگوریتم SVM، در هرجایی که نیاز به تشخیص الگو یا دستهبندی اشیا در کلاسهای خاص باشد می توان استفاده کرد. در واقع مبنای کاری SVM دستهبندی خطی دادهها است و در تقسیم خطی دادهها سعی می شود خطی انتخاب شود که حاشیه اطمینان بیشتری داشته باشد (شکل ۴). در واقع هدف الگوریتم SVM این است که خطی را بیابد که از دادههای موجود در دو کلاس دارای بیشترین فاصله باشد و یا بهعبارت دیگر دارای کمترین ریسک عملیاتی باشد. در مرحله بعد دو صفحه مرزی موازی با صفحهی تفکیک کننده رسم می شود و تا زمانی که به دادهها برخورد کنند، از مفحات دستهبندی داشته باشد، بهترین صفحه تفکیک کننده است. نزدیک ترین دادههای آموزشی به صفحات تفکیک کننده، است. پشتیبان نامیده می شود. در مسائلی که دادهها به صورت خطی جداپذیر نباشند، دادهها به فضای با ابعاد بیشتر نگاشت پیدا می کنند، تا بتوان آنها را در این فضای جدید به صورت خطی جدا نمود. این کار با

دخالت تابع کرنال K(x) که وظیفهی نگاشت دادهها از فضای غیرخطی به فضای خطی را بر عهده دارد، حاصل می شود. پس تابع K نگاشتی است که دادههای فضای X را به فضای Z خواهاد برد. معادله کلی صفحه تفکیک کننده بهینه به صورت  $W^TZ + b = 0$  بیان می گردد. که در آن d مقادر بایاس و با در W فاکتور وزن نامیده می شود و W بیانگر ترانهاده بردار W است. با دخالت تابع کرنال (x) معادله ی تفکیک کننده به صورت زیر تبدیل می شود:

 $\mathrm{K}:\mathrm{X}\to\mathrm{Z}\,,\mathrm{Z}=\mathrm{K}(\mathrm{x})\to\mathrm{W}^{\mathrm{T}}\mathrm{K}(\mathrm{x})+\mathrm{b}=0\quad(\mathsf{N})$ 

می توان برای این تابع یک حالت کلی تر به صورت (x<sub>i</sub>, K(x<sub>i</sub>) تعریف کرد که بهوسیله ی آن بتوان به فضاهای پیچیده تر راه یافت. به فرآیند مذکور روش کرنل می گویند. در مسائل SVM انتخاب تابع کرنل بسیار مهم می باشد و انتخاب آن به نوع و ماهیت مسئله بستگی دارد؛ بنابراین نمی توان تابعی را به طور قطعی به عنوان تابع مناسب برای SVM معرفی کرد و نسبت به شرایط این موضوع می تواند متغیر باشد. انواع مختلف توابع کرنل در جدول (۲) نمایش داده شده است.



شکل ٤- جداسازی دادهها در SVM و بردارهای پشتیبان (Vapnik, 1995)

توابع كرنل

یکی از روشهای متداول برای حل مسائل غیرخطی استفاده از توابع کرنل است، این توابع براساس ضرب داخلی دادههای مفروض تعریف میشود. در واقع، با یک تبدیل غیرخطی از فضای ورودی به فضای خصیصه با ابعاد بیشتر (حتی نامتناهی) میتوان مسائل را به صورت خطی تفکیکپذیر ساخت. از مهمترین توابع کرنل میتوان به کرنل توابع خطی، چند جمله ای ساده چند جمله ای نرمال شده، تابع شعاع محور و تاب کرنل سیگموید اشاره کرد. در ادامه روابط مربوط به این کرنل ها در جدول (۲) آورده شده است. مطابق با جدول (۲) توابع کرنل دارای پارامترهای مختلفی (مانند ۲, ط, ط, ط, و مستند که نحوه تنظیم آنها در حصول جواب هرچه بهتر مسئله بسیار مؤثر است.

#### معیارهای ارزیابی

به منظور ارزیابی و بررسی کارایی روشهای به کار رفته در این تحقیق از سه معیار ارزیابی مدل (R<sup>2</sup>) ضریب همبستگی<sup>۱</sup> بین مقادیر مشاهداتی و پیشبینی، (DC) ضریب تبیین<sup>۲</sup> (ضریب نش یا ضریب شاتکلیف)، (RMSE) جذر میانگین مربعات خطاها<sup>۳</sup> و درصد خطای مطلق<sup>۴</sup> (MAPE) استفاده گردیده است. هر چه مقدار (R) و (DC)

- 2- Determination Coefficient or Efficiency
- 3- Root Mean Square Error
- 4- Mean Absolute Percentage Error

<sup>1-</sup> Squared Correlation Coefficient

به یک نزدیک تر و مقدار (RMSE) برای یک مدل هر چه بـه صفر نزدیک تر باشد به معنی مطلوب بودن آن مدل می باشد. جهت رسیدن به پیش بینی بهتر و دقیق تر مدل ها، روند آموزشی چندین بار مورد آزمون و خطا قرار گرفت که در پایان بـرای هـر کـدام از مـدلها و

سرریزها الگوی برتر دادهها جهت آموزش و آزمون انتخاب گردید. روابط معیارهای ارزیابی به صورت پارامتر آماری برای دادههای آموزش و آزمون محاسبه میشوند، در جدول (۳) آورده شده است.

جدول ۲- انواع تابع کرنل (Vapnik, 1995)							
پارامتر کرنل	تابع كرنل	نوع کرنل					
-	$\mathbf{K}(\mathbf{x_{i}},\mathbf{x_{j}}) = (\mathbf{x_{i}},\mathbf{x_{j}})$	خطی					
d	$K(x_i, x_j) = \left[ (x_i, x_j) + 1 \right] d$	چندجملهای ساده					
γ	$K(x_{i}, x_{j}) = \exp\left[-\frac{\ x_{i} - x_{j}\ ^{2}}{2\sigma^{2}}\right]$	تابع شعاع محور (گوسین)					
α, c	$K(x_{i}, x_{j}) = \tanh \left  -\alpha(x_{i}, x_{j}) \right  + c$	سيگمويد					

#### جدول ۳- روابط معیارهای ارزیابی مورد استفاده

پارامترهای آماری	روابط
$\mathbf{R}^{2} = \frac{\sum_{i=1}^{N} \left( \mathbf{C}_{do} - \overline{\mathbf{C}_{do}} \right) \times \left( \mathbf{C}_{dp} - \overline{\mathbf{C}_{dp}} \right)}{\sqrt{\sum_{i=1}^{N} \left( \mathbf{C}_{do} - \overline{\mathbf{C}_{do}} \right)^{2} \sum_{i=1}^{N} \left( \mathbf{C}_{dp} - \overline{\mathbf{C}_{dp}} \right)^{2}}}$	ضریب همبستگی
$\mathbf{DC} = 1 - \frac{\sum_{i=1}^{N} \left( \mathbf{C}_{do} - \mathbf{C}_{dp} \right)^{2}}{\sum_{i=1}^{N} \left( \mathbf{C}_{do} - \overline{\mathbf{C}_{do}} \right)^{2}}$	ضريب تبيين
$\mathbf{RMSE} = \sqrt{\sum_{i=1}^{N} \frac{\left(\mathbf{C}_{do} - \mathbf{C}_{dp}\right)^{2}}{N}}$	جذر میانگین مربعات خطاها
MAPE = $\frac{1}{\overline{C_{do}}} \frac{\sum_{i=1}^{n}  C_{do} - C_{dp} }{N} * 100$	درصد میانگین خطای مطلق

C<sub>do</sub>: ضریب دبی اندازه گیریشده، C<sub>do</sub>: متوسط ضریب دبی اندازه گیریشده، C<sub>dp</sub>: ضریب دبی پیش بینی شده، C<sub>dp</sub>: متوسط ضریب دبی پیش بینی شده، N: تعداد دادهها، از آنجا که وارد کردن دادهها به صورت خام باعث کاهش سرعت و دقت شبکه می شود بنابراین نرمال سازی کردن دادهها کمک شایانی به آموزش بهتر و سریع تر مدل می کند. در تحقیق حاضر برای نرمال سازی دادهها از رابطه (۱۲) استفاده شده است.

$$xn = 0.05 + 0.95 \left(\frac{x - x_{min}}{x_{max} - x_{min}}\right)$$
(17)

در رابطه بالا Xmax ،Xmin به ترتیب حداقل و حداکثر دادههای مشاهده شده و Xn داده نرمال شده می باشد.

## بحث و نتايج

## تحليل نتايج أزمايشگاهي

در شکل (۵) منحنی تغییرات دبی سرریز U شکل نسبت به هد روی سرریز ترسیم شده است. همانط ورکه مشاهده می شود، با افزایش نسبت بار آبی، ابتدا مقدار ضریب دبی افزایش یافته و سپس روند نزولی یافته است. بررسی نمودار نشان می دهد که بیشترین ضریب دبی سرریز تقریبا در ۲/۱=۲۰ اتفاق افتاده و بعد از آن ضریب دبی سرریز کاهش یافته است. جهت بررسی تاثیر ارتفاع سرریز نمودار تغییرات ضریب دبی در مقابل پارامتر ۲۹/۲ رسم گردید. مطابق با شکل (۵) منحنی های سمت چپ، مشاهده می شود که به ازای طول قوس یکسان، سرریز با ارتفاع کمتر (۱۰ سانتی متر) ضریب دبی بیشتری داشته و با افزایش ارتفاع، ظرفیت آبگذری سرریز کاهش یافته است. همچنین در شکل (۵) منحنی های سمت راست، با در نظر گرفتن سرریز با ارتفاع ثابت، تاثیر طول قوس های مختلف بررسی شد. مشاهده می شود که در ارتفاع ثابت سرریزها با افزایش طول قوس مشاهده می شود که در ارتفاع ثابت سرریزها با افزایش طول قاق سرریز، ظرفیت گذردهی سرریز کاهش یافته است.

بهترین نقطه طراحی سرریزهای کنگرهای نقطه پیک نمودار میباشد، چرا که در نقطه پیک به دلیل عدم وجود پارامترهای کاهنده راندمان دبی (تداخل جریان، استغراق موضعی) طول موثر تاج حداکثر بوده و دبی در آن نقطه ماکزیمم است. بعد از نقطه پیک نمودار با افزایش بار هیدرولیکی روی سرریز، تیغههای عبوری از قوس سرریز بطور مستقیم باهم برخورد کرده و تداخل جریان شکل میگیرد، در اثر این برهم کنش، ناحیهای از طول تاج اشغال شده و عملا میزان گذردهی جریان در این ناحیه حداقل میشود. با افزایش هد روی سرریز بعد از تداخل جریان، وجه بالادست سرریز دچار استغراق

می شود. در تداخل جریان و استغراق موضعی کاهش سرعت تخلیه جریان با افزایش هد روگذری از سرریز رخ داده و باعث کاهش راندمان دبی و تغییر مکانیزم عملکرد سرریز از حالت غیرخطی به خطی و از لبهتیز به لبه پهن می شود (, 2012 Crookston et al, 2012). (Carollo et al, 2017, Taylor, 1968).

بهترین بازه برای طراحی سرریزها عمق ۵–۴ سانتیمتر هد روی سرریز میباشد (Rehbock, 1929).

با توجه به شکل (۵) و (۶) ملاحظه مـیشـود، بـا افـزایش طـول

قوس سرریزها، تداخل جریان افزایش و راندمان دبی کاهش مییابد، با اینکه با افزایش یافتن طول قوس سرریزها طول تاج افزایش مییابد ولی افزایش موثر طول تاج محقق نمیشود، بنابراین راندمان دبی متاثر از افزایش تداخل جریان بوده و با افزایش طول قوس سرریزها و سپس افزایش ناحیه تداخل جریان، راندمان آبگذری سرریز روند کاهشی می گیرد.



شکل ۵- تغییرات ضریب دبی ( $C_d$ ) با نسبت هد به ارتفاع سرریز ( $H_T/P$ ) برای طول قوسهای(منحنیهای سمت راست)، الف) R=48.10 (ب R=45.2 ج) 21=1 ج و ارتفاعهای مختلف (منحنیهای سمت چپ)، الف) R=40.82 ج) P=15 ج)



شکل γ- پارامترهای أماری مدل SVM با (الف) توابع کرنل متفاوت (ب) تعیین بهینه پارامتر γ

تخمین ضریب دبی با استفاده از روش SVM برای انتخاب تابع کرنل مناسب ماشین بردار پشـتیبان، مـدل بـا

پارامترهای ورودی H<sub>t</sub>/P, L<sub>c</sub>/W, R/W, W/P, t/P با کرناهای مختلف مورد ارزیابی قرار گرفت. مطابق با شکل ۲ (الف) نتایج نشان U داد که تابع کرنل (RBF) در تخمین میزان ضریب دبی در سرریز U

شکل بهتر عمل می کند، بنابراین در تجزیه و تحلیل تمامی مدلها از کرنل تابع شعاع محور (گوسین) بهترین و کرنل (Sigmoid) ضعیف ترین جواب را ارائه می دهد. تابع کرنل RBF دارای بیشتربن ضریب همبستگی و تبیین بوده و کمترین خطا را داراست. بنابراین برای مدلهای دیگر نیز از کرنل (RBF) استفاده گردید. همچنین برای یافتن بهینه ترین پارامترهای تابع کرنل از روش سعی و خطا استفاده شد و با آزمودن مقادیر مختلف مقدار بهینه این پارامترها انتخاب گردید. نحوه کار به این صورت بود که به ازای مقدار ثابت  $\gamma$ ابتدا مقادیر بهینه 3 و 2 به دست آمد، سپس مقدار  $\gamma$  تغییر پیدا کرد و با محاسبه پارامترهای آماری مقدار بهینه آن محاسبه گردید. در شکل  $\gamma$  (ب) نمودار پارامتر  $\gamma$  در برابر پارامتر آماری RMSE برای مدل انتخابی نشان داده شده است. مشاهده می گردد که مقدار بهینه پارامتر  $\gamma$  عدد شش بهدست آمده است.

#### نتایج تجزیه و تحلیل مدلهای SVM

با در نظر گرفتن پارامترهای مربوط به هیدرولیک جریان و ابعاد سرریز، مدلهایی به صورت جدول (۴) تعریف گردید و با استفاده از روش هوشمند SVM اجرا گردیدند. نتایج حاصل از تحلیل مدلها در جدول (۴) و شکل (۸) نشان داده شده است. با توجه به معیارهای

ارزیابی مشاهده می گردد که برای روش به کار رفته، نتایج قابل قبولی بهدست آمده است. برای هر سه حالت مدل با پارامترهای H<sub>t</sub>/P, L<sub>C</sub>/W, R/W, W/P به عنوان متغیرهای ورودی، بیشترین دقت و کارایی را با داشتن بیشترین ضریب همبستگی و ضریب تبیین (R و DC) و كمترين خطا (RMSE) در بين ساير مدل ها دارا است. براي این مدل، مقادیر معیارهای ارزیابی باری ساری دادههای آزمون مقادير DC=0.981 ،R=0.986 و RMSE=0.031 بهدست آمده است. با مقایسه مدل های تعریفشده، مشاهده می گردد، که اضافه کردن متغیرهای t/P, L<sub>C</sub>/W, R/W, W/P به پارامترهای ورودی باعث بهبود دقت مدلها گردیده است که این امر بیانگر تاثیر هندسه سرریز در تخمین مقدار ضریب دبی است. همچنین مشاهده می گردد در حالت استفاده از متغیر H<sub>t</sub>/P به عنوان تنها پارامتر ورودی با استفاده از روش هوشمند به کار رفته در تحقیق نتایج تقریبا قابل قبولی بهدست آمده است. در شکل (۸) نمودار پراکنش دادههای آموزش و آزمون مدل برتر ارائه شده است. همان طور که مشاهده می گردد، همبستگی مناسبی بین مقادیر مشاهداتی و محاسباتی دیده می شود، که این امر به دلیل عملکرد مناسب روش SVM در تحقیق حاضر مي باشد.

جدول ٤- پارامترهای ارزیابی مدلهای تعریفشده



بررسی قرار گرفته است. با حذف پارامترها از مدل برتر و اجرای دوباره مدل نتایج شکل (۹) بدست آمد. نتایج آنالیز حساسیت مدل مطابق نتایج مربوط به آنالیز حساسیت مدل بر تر در این بخش نتایج مربوط به آنالیز حساست مدل برتر مورد

شکل (۹) ارائه شده است. با توجه به این شکل مشاهده می گردد، که با حذف پارامتر ورودی H<sub>t</sub>/P مقدار خطا (RMSE) به مقدار زیادی افزایش یافته است، با حذف این پارامتر مقدار خطا برای سری دادههای آموزش ۱۴ درصد و برای سری دادههای آزمون تقریبا تا ۲۰

درصد افزایش یافته است. بنابراین می توان نتیجه گرفت که H<sub>t</sub>/P موثرترین پارامتر در تخمین ضریب دبی بوده و بعد از این پارامتر W/P تاثیرگذار است.



جدول ٥- پارامترهای ارزیابی مدلهای تعریفشده معیارهای ارزیابی طول مدل مرحله أموزش مرح*له أ*زمون قوس R DC RMSE MAPE R DC RMSE MAPE H<sub>t</sub>/P, L<sub>c</sub>/W, R/W, W/P, t/P 40.82 0.986 0.971 0.029 7.94 0.984 0.968 0.032 8.94  $H_t/P$ ,  $L_c/W$ , R/W, W/P, t/P0.987 0.972 0.028 7.84 0.983 0.964 0.033 9.05 45 H<sub>t</sub>/P, L<sub>c</sub>/W, R/W, W/P, t/P 48.10 0.981 0.969 0.030 8.54 0.976 0.953 0.035 9.14



## بررسی تأثیر طول قوس ها با SVM

جـدول (۵) و شکل (۱۱) نتـایج حاصـل از بررسـی تـاثیر طـول قوسها را نشـان مـیدهنـد. با توجه به نتـایج، مشاهده میشود که با افزایش طول قوسها دقت مدل، اندکی کاهش یافته است. به طوری که طول قـوس ۴۰/۸۲ سـانتیمتـری بیشترین دقـت و طـول قـوس ۴۸/۱۰ سانتیمتری کمترین دقت را دارند.

# نتيجهگيرى

در این پژوهش سرریزهای لبهتیز U شکل تک سیکل در شرایط جریان آزاد جهت پیش بینی ضریب دبی در این نوع سرریزها با ارتفاع و طول قوسهای متفاوت بررسی شده است. در ادامه پارامترهای موثر در این تحقیق با استفاده از آنالیز پی باکینگهام ارائه شد. نتایج حاصل از روش هوشمند ماشین بردار پشتیبان با نتایج آزمایشگاهی تحقیق حاضر به صورت آنالیز آماری مورد ارزیابی قرار گرفت. خلاصه نتایج تحقیق حاضر به شرح ذیل می باشد:

در حالت جریان آزاد در تحقیق حاضر، آنالیز ابعادی انجام شده به روش پی باکینگهام نسبت R/W هh/p مهمترین و موثرترین پارامتر و مطابق مطالعات پیشین، h/p پارامتر موثر در آنالیز طراحی سرریزهای کنگرهای می باشد، که وابسته به پارامترهای هیدرولیکی و هندسی مدلهای مورد پژوهش است. با در نظر گرفتن این پارامتر در طراحی و همچنین بررسی عملکرد راندمان هیدرولیکی در سرریزهای کنگرهای، نتایج دقیق و قابل اطمینان حاصل می شود. بنابراین لحاظ این پارامتر در طراحی و بررسی عملکرد بهینه سرریزهای کنگرهای حائز اهمیت بوده و برای کاربرد توصیه می گردد. با افزایش طول قوس سرریزها، تداخل جریان افزایش و راندمان دبی کاهش می یابد، با اینکه با افزایش موثر طول تاج محقق نمی شود.

در سرریزهای با طول قوس ثابت با افزایش ارتفاع سرریزها ظرفیت تخلیه سرریزها کاهش مییابد. با مقایسه دو حالت افزایش یافتن طول قوس و ارتفاع سرریزها میتوان اظهار کرد که حساسیت بیشتر در سرریزها در حالت افزایش طول قوس میباشد.

تجزیه و تحلیل مدلهای تعریف شده با استفاده از روش SVM قابلیت بالای این روش را در تخمین ضریب دبی به خوبی نشان داده، همچنین مشاهده شد، که مدل با پارامترهای ورودی R/W, W/P, t/P بیشترین دقت و کارایی را با داشتن بیشترین ضریب همبستگی و ضریب تبیین (R و DC) و کمترین خطا ضریب همبستگی و ضریب تبیین (R Me EC) و کمترین خطا (RMSE) در بین سایر مدلها داراست. اضافه کردن متغیرهای (RMSE) در بین سایر مدلها داراست. اضافه کردن متغیرهای مدلها گردیده و پارامترهای هندسی سرریز در تخمین مقدار ضریب

دبی تاثیرگذار است. نتایج تحلیل حساسیت نشان داد که با حذف پارامتر ورودی H<sub>t</sub>/P میزان خطای مدل تا حدود زیادی افزایش مییابد. با حذف این پارامتر مقدار خطای مدل برای برای سری دادههای آزمون تا ۲۰ درصد افزایش یافت. لذا، این پارامتر موثرترین متغیر در تخمین ضریب دبی بوده و در حالت استفاده از متغیر H<sub>t</sub>/P به عنوان تنها پارامتر ورودی با استفاده از روش هوشمند، نتایج تقریبا قابل قبولی بهدست خواهد آمد.

## منابع

روشنگر، ک.، اعلمی، م.ت. و ماجدی اصل، م. ۱۳۹۶. تعیین ضریب دبی سرریزهای کنگرهای و قوسی کنگرهای با روش رگرسیون بردار پشتیبان. نشریه دانش آب و خاک. ۱۲(۱): ۱۷۳–۱۸۶.

حسینی، خ.، تاج نسایی، م. و جعفری ندوشن، ا. ۱۳۹۴. بهینه یابی هندسه سرریز کنگر های مثلثی با استفاده از مدل فازی-عصبی و الگوریتم تکامل تفاضلی (DE): (مطالعه موردی: سد UTE در ایالات متحده آمریکا). نشریه مهندسی عمران و محیط زیست. ۱۹ (۱): ۱۸–۹۱.

- حیدرپور، م.، موسوی، س.ف. و روشنی زرمهری، ع.ل. ۱۳۸۵. بررسی سرریزهای چند وجهی با پلان مستطیلی و U شکل. مجله علـوم و فنون کشاورزی و منابع طبیعی. ۳ (الف): ۱–۱۱.
- Bijankhan, M. and Kouchakzadeh, S. 2017. Unified Discharge Coefficient Formula for Free and Submerged Triangular Labyrinth Weirs, Journal of Flow Measurement and Instrument, 57(6): 46-56.
- Bilhan, O., Cihan Aydin, M., Emin Emiroglu, M., and Carol J. Miller. 2018. Experimental and CFD Analysis of Circular Labyrinth Weirs, J. Irrigation and Drainage Eng., 144(6): 04018007.
- Carollo, F.G., Ferro, V., and Pampalone, V. 2017. Testing the Outflow Process over a Triangular Labyrinth Weir, J. Irrigation and Drainage Eng., 143(8): 06017007.
- Christensen NA. 2012. Flow Characteristics of Arced Labyrinth Weirs. M. Sc, thesis, Utah State University, Logan, UT.
- Crookston, B.M., and Tullis, B.P. 2013. Hydraulic Design and Analysis of Labyrinth Weirs. I: Discharge Relationships, J. of Irrigation and Drainage Eng., 139(5): 363-370.
- Crookston, B.M. and Tullis, B.P. 2012. Discharge Efficiency of Reservoir-Application-Specific Labyrinth Weirs. J. Irrig. Drain. Eng., 138: p. 564-568.

and Analysis of Crest Coefficient for Labyrinth Weir, World Applied Sciences Journal. 11(7): 835–839.

- Khode, B.V. 2012. Experimental Studies on Flow over Labyrinth Weir, J. of Irrigation and Drainage Eng. 138(6): 548-552.
- Kumar, S., Ahmad, Z., and Mansoor, T. 2011. A New Approach to Improve the Discharging Capacity of Sharp-Crested Triangular Plan form Weirs, Flow Measurement and Instrumentation. 22(3): 175-180.
- Rehbock, T. 1929. Discussion of Precise Measurements, Trans of ASCE. 93: 1143-1162.
- Roushangar, K., Ghasempour, R., and Saghebian, S.M. 2019. Comparative Study of Effective Hydraulic Parameters on Bridge Piers Scouring in Cohesive and Grainy Soils Using Gaussian Process Regression Method. Iranian Journal of Irrigation and Drainage, 12(6): 1475-1485.
- Seamons, T.R. 2014. Labyrinth Weirs: A Look into Geometric Variation and Its Effect on Efficiency and Design Method Predictions. M.Sc Thesis, Utah State University.
- Taylor, G. The Performance of Labyrinth Weirs, University of Nottingham, 1968.
- Tullis, J.P., Amanian, N., and Waldron, D. 1995. Design of Labyrinth Spillways, J. Hydraulic Eng., 121(3): p. 247-255.
- Zaji, A.H. Bonakdari., H. Karimi., S. 2015. Radial Basis Neural Network and Particle Swarm Optimization-Based Equations for Predicting the Discharge Capacity of Traingular Labyrinth Weirs. j. of Flow Measurement and Instrumentation. 45: p. 341-347.
- Vapnik, V., Guyon, I., and Cortes, C. 1995. Support Vector Networks, Machine Learning, 20: 1-25.
- Willmore, C.M. 2004. Hydraulic Characteristics of Labyrinth Weirs, M.S. report, Utah State University, Logan, Utah.

- Crookston, B., Paxson, B.G., and Savage, B. 2012. Hydraulic Performance of Labyrinth Weirs for High Headwater Ratios, the 4<sup>th</sup> IAHR International Symposium on Hydraulic Structures, Porto, Portugal.
- Falvey, H.T. 2003. Hydraulic design of labyrinth weirs, ASCE Press (American Society of Civil Engineers) Reston, VA.
- Gentilini, B. 1940. Stramazzi con Cresta a Pianta Obliqua ea Zig-Zag: Società Editrica Riviste Industrie Electriche.
- Gentilini, B. 1941. Efflusso Dalle Luci Soggiacenti Alle Paratoie Piane Inclinate ea Settore. Società Editrice Riviste Industrie Elettriche.
- Ghodsian, M. 2009. Stage–Discharge Relationship for a Triangular Labyrinth Spillway, in Proceedings of the Institution of Civil Engineers-Water Management.
- Haghiabi, A.H., Parsaie, A., and Ememgholizadeh, S. 2018. Prediction of Discharge Coefficient of Traingular Labyrinth Weirs Using Adaptive Neuro Fuzzy Inference System. Alexandria Engineering Journal. 57(3): 1773-1782.
- Hay, N. and Taylor, G. 1970. Performance and Design of Labyrinth Weirs, J. the Hydraulics Division. 96(11): p. 2337-2357.
- Karami, H., Karimi, S., Rahmanimanesh, M., and Farzin, S. 2016. Prediction Discharg Coefficient of Traingular Labyrinth Weir Using Support Vector Regression, Support Vector Regression-Firefly, Response Surface Methodology and Principal. j. Flow Measurement and Instrumentation.
- Karami, H., Karimi, S., Bonakdari, H., and Shamshirband, S. 2018. Predicting Discharge coefficient of Triangular Labyrinth Weir using extreme Learning Machine, Artificial Neural Network and Genetic Programming. J. Neural Comput and Applic. 29: 983-989.
- Kardan, N., Hassanzadeh, Y., and Shakooei Bonab, B. 2017. Shape Optimization of Trapezoidal Labyrinth Weirs Using Genetic Algorithm. Arab J Sci Eng. 42(3): 1219-1229.
- Khode, B.V., and Tembhurkar, A.R. 2010. Evaluation



# Determining the Discharge Coefficient of One-Cycle Sharp-Crested U-Shape Weirs Using Kernel-Based SVM Approach

**F. Mohammadi<sup>1\*</sup>**, **Y. Hassanzadeh<sup>2</sup>**, **K. Roushangar<sup>3</sup>** Recived: May.23, 2020 Accepted: Jul.21, 2020

#### Abstract

Weirs are one of the hydraulic and very vital structures from various economic, environmental, safety and security aspects. In addition to passing and flow measurement, they are the controlling structures in the floods. The main purpose of the present research was to predict the discharge coefficient to method of intelligent support vector machine using experimental data as well as analysis of the hydraulic performance of weirs. The geometric variables of the weirs were used 10, 12.5, and 15 cm in height, the length of different archs were 40.82, 45, and 48.10 cm. To analysis the performance, the dimensional analysis was used by the  $\pi$  Bakingham method, then by intelligent method, considering different models, the effect of different parameters in determining the discharge coefficient were investigated. As the length of the weirs arch increases, the discharge efficiency decreases, and as the length of the weirs arch increases, the crest length increases. The results of sensitivity analysis also showed that by removing the H<sub>t</sub>/P parameter, the model error rate increases up to 14% for training data series and up to 20% for test data series, and this parameter is the most effective variable in estimating discharge coefficient in in U-shaped labyrinth weirs.

Keywords: Arch length, Discharge coefficient, Labyrinth weirs, Sensitivity analysis, Support vector machine

- 3- Professor, Department of Civil-Water Engineering, Faculty of Civil Engineering, University of Tabriz, Tabriz, Iran
- (\*- Corresponding Author Email: firouzm1979@gmail.com)

<sup>1-</sup> Ph.D. Student of Civil-Hydraulic Structures Engineering, Faculty of Pardis Engineering, University of Tabriz, Tabriz, Iran

<sup>2-</sup> Professor, Department of Water Engineering, Center of Excellence in Hydroinformatics, Faculty of Civil Engineering, University of Tabriz, Tabriz, Iran