

تأثیر شبیب دیواره پایین دست بر ضریب آبگذاری سرریز کنگره‌ای انحنادار*

میلاد گودرزی^(۱) مجتبی قدسیان^(۲) مسعود مهرآئین^(۳)

چکیده سرریزهای کنگره‌ای از سازه‌های هیدرولیکی مهم در جهت تنظیم سطح آب و کنترل جریان در کانال‌ها، رودخانه‌ها و مخازن سدها به شمار می‌آید. نظر به اینکه در بعضی از سدها فضای کافی برای تعریض آنها به منظور افزایش دبی عبوری وجود ندارد لذا استفاده از سرریز کنگره‌ای یکی از بهترین راه حل‌های ممکن است. در صورتی که سیکل‌های سرریز کنگره‌ای خطی در مخازن سدها روی یک انحنای قرار بگیرد طول تاج آن افزایش می‌یابد و شرایط جریان ورودی بهبود می‌یابد و منجر به افزایش ضریب آبگذاری می‌شود. پژوهش آزمایشگاهی حاضر، روند تغییرات ضریب آبگذاری برای شبیب‌های مختلف دیواره پایین دست سرریز را مورد بررسی قرار داده است. بدین منظور دو سرریز کنگره‌ای با زاویه دیواره جانبه ۶ و ۱۱/۲۵ درجه و برای هر کدام چهار شبیب دیواره پایین دست مورد آزمایش قرار گرفته است. براساس آزمایش‌ها و نتایج بدست آمده مشاهده شد شبیب دیواره پایین دست سرریز باعث کاهش ضریب آبگذاری می‌شود که دلایل آن در این مقاله به تفصیل آورده شده است. نتایج حاصل به صورت روند تغییرات ضریب آبگذاری بر حسب نسبت ارتفاع جریان به ارتفاع سرریز ارائه شده است، همچنین روند تغییرات ضریب آبگذاری به شبیب‌های مورد بررسی ارائه شده است. بدین منظور استفاده طراحان این نوع سرریزها، رابطه‌ای برای تخمین ضریب آبگذاری برای هر یک از شبیب‌های مورد بررسی، ارائه شده است.
واژه‌های کلیدی سرریز کنگره‌ای انحنادار، ضریب آبگذاری، شبیب دیواره پایین دست.

The Effect of Downstream Wall Slope of Curved Labyrinth Spillways on Discharge Coefficient

M. Goodarzi

M. Ghodsian

M. Mehraein

Abstract Labyrinth Spillways are one of the hydraulic structures to regulate and control the flow of water in canals, rivers and reservoirs. In some situations, there is no enough space for increasing the length of the weir to increase the discharge. Therefore, labyrinth spillways are one of the solutions for this problem. If the cycle of linear labyrinth spillway is located on the curve, then the crest length increases, and as a result the inlet flow condition is improved and the hydraulic coefficient increases. In this laboratory study, the discharge coefficient for different downstream wall slopes is studied. 2 different spillways with side-wall angle (6° and $11/25^\circ$) and 4 downstream wall slope are studied. The results indicate that downstream wall sloping reduces the hydraulic coefficient. Discharge coefficient variations with downstream slope and flow height on spillway crest were studied. Different equations were presented to estimate the discharge coefficient of the spillway by considering the downstream slope.

Key Words Labyrinth Spillway, Arc Labyrinth Spillway, Hydraulic Coefficient, Downstream Wall Slope.

* تاریخ دریافت مقاله ۹۴/۷/۲۵ و تاریخ پذیرش آن ۹۵/۹/۳۰ می‌باشد.

(۱) فارغ التحصیل گروه مهندسی آب، دانشکده عمران و محیط زیست، دانشگاه تربیت مدرس، تهران.

Email: ghods@modares.ac.ir

(۲) نویسنده مسئول، استاد پژوهشکده آب دانشگاه تربیت مدرس، تهران.

(۳) استادیار گروه مهندسی عمران، دانشگاه خوارزمی، تهران.

مقدمه

سرریز کنگرهای انحنادار به علت بهبود جهت‌گیری جریان از سرریز کنگرهای بیشتر است [5,6]. با توجه به آزمایش‌ها و تحقیقات انجام شده با افزایش ارتفاع تیغهٔ عبوری جریان روی سرریز برخورد و تداخل لایه‌های جریان بیشتر می‌شود و در ابتدا افزایش اندکی در آبگذری به وجود می‌آید و به دنبال افزایش نسبت $\frac{H_0}{P}$ ارتفاع سرریز می‌باشد) کاهش ضریب آبگذری بیشتر خواهد بود. ضریب آبگذری سرریز معمولی با تاج نیم دایرهٔ 20° درصد نسبت به سرریز با تاج له‌تیز بیشتر می‌باشد [7]. دبی تخلیهٔ سرریز کنگرهای انحنادار در یک شرایط مطلوب از نظر جهت‌گیری و حرکت جریان می‌تواند بیشتر از سرریز کنگرهای کلاسیک باشد [8]. تحقیقات پیشین منجر به ارائهٔ روشی برای طراحی سرریزهای کنگرهای مثلثی و ذوزنقه‌ای بر مبنای تحلیل ابعادی شد [9]. ارتفاع کل جریان، طول مؤثر تاج و ضریب آبگذری پارامترهای مؤثر بر دبی سرریز کنگرهای ذوزنقه‌ای و مثلثی می‌باشند و ضریب آبگذری نیز تحت تأثیر زاویهٔ دیوارهای سرریز (α)، نوع تاج، ضخامت دیوار سرریز، ارتفاع سرریز و ارتفاع کل جریان می‌باشد [10]. بررسی هوادهی سرریزهای کنگرهای مثلثی و مستطیلی نشان داد که سرریز کنگرهای مستطیلی در مقایسه با شکل مثلثی و شکل مثلثی آن نیز در مقایسه با خطی از کارایی بالاتری برای هوادهی جریان برخودار است [11]. آزمایش‌های انجام شده روی سرریز کنگرهای ذوزنقه‌ای شکل نشان داد که با افزایش زاویهٔ سرریز کنگرهای با راستای اصلی جریان (α) دبی کاهش می‌یابد و سرریزهای کنگرهای در مقایسه با سرریزهای مستقیم کمتر مستغرق می‌شوند [12]. با انجام مطالعهٔ آزمایشگاهی جریان بر روی سرریزهای کنگرهای ذوزنقه‌ای شکل، برای زاویهٔ دیوار جانبی سرریز از 8° تا 30° ، دسته‌ای دیگر از منحنی‌های ضریب آبگذری در مقابل $\frac{H_0}{P}$ نیز ارائه شده است [13]. مطالعات نشان داد که در یک α ثابت در مقادیر کوچک $\frac{H_0}{P}$ ایجاد انحنا باعث افزایش C_d می‌شود و در مقادیر بزرگ‌تر

سرریزهای کنگرهای از دیوارهای متصل به هم با هندسهٔ مثلثی، ذوزنقه، مستطیلی و یا قوسی تشکیل شده است و با تناوب در عرض جریان تکرار می‌شود [1]. براساس بررسی‌های انجام شده در صورتی که در طراحی یک سد، سیل بیشینه بیشتر از سیل طرح اولیه باشد و سرریز آن سد نیز توانایی عبور این مقدار بیشینه دبی را نداشته باشد یک راه حل فنی و اقتصادی برای حل این مشکل استفاده از سرریز کنگرهای می‌باشد. سرریز کنگرهای در یک عرض معین طول تاج بیشتری نسبت به سرریز متداول خطی دارند [2].

دبی جریان عبوری از سرریز کنگرهای را می‌توان با رابطهٔ (1) به دست آورد

$$Q = \frac{2}{3} C_d L_c H_0^{\frac{3}{2}} \sqrt{2g} \quad (1)$$

در رابطهٔ (1) L_c طول مؤثر تاج، C_d ضریب آبگذری، Q دبی عبوری از روی سرریز، g شتاب ثقل زمین و H_0 عمق هیدروستاتیکی کل است. با توجه به محدود بودن عرض کانال یا مخزنی که سرریز در آن نصب شده است، به‌منظور افزایش ظرفیت تخلیهٔ سرریز، افزایش L_c به‌وسیلهٔ کنگرهای کردن و ایجاد یک سرریز غیرخطی، یکی از مناسب‌ترین راه‌ها است [3].

سرریز کنگرهای انحنادار (Arc Labyrinth) بیشترین میزان کارایی خود را در مخازن سدها نشان می‌دهد، زیرا استفاده از این نوع سرریزها، علاوه بر افزایش طول، افزایش ضریب آبگذری را در پی خواهد داشت. کارایی این نوع سرریز در بارهای هیدرولیکی کم قابل توجه است، چرا که افزایش ضخامت تیغهٔ آب بر روی سرریز، تداخل جریان و کاهش ضریب آبگذری را در پی خواهد داشت و درنتیجه باعث می‌شود که انحنادار کردن سرریز کنگره‌ای تأثیر قابل توجهی بر ظرفیت آبگذری نداشته و دبی عبوری از روی این نوع سرریز با سرریز مستقیم تفاوت قابل ملاحظه‌ای نداشته باشد [4].

تحقیقات نشان داده است که ظرفیت آبگذری

مورد مطالعات تکمیلی انجام شود. در تحقیق حاضر به بررسی تأثیر شیب دیواره پایین دست بر ضریب آبگذری این نوع سرریزها با استفاده از مطالعات آزمایشگاهی می‌پردازیم.

تحلیل ابعادی

دبی عبوری از یک سرریز کنگره‌ای انحنادار تابعی از عوامل ارائه شده در رابطه (۲) می‌باشد.

$$Q_{cycle} = f(A, w, P, t_w, H_0, \alpha, \theta, l, g, S) \quad (2)$$

H_0 ارتفاع کل جریان در بالادست، g شتاب ثقل، P ارتفاع سرریز، S شیب دیواره‌های پایین دست، $t_w = 2l_c + 4A = l_c + 4A$ (طول یک سیکل از سرریز)، θ زاویه انحنای سیکل، α زاویه دیواره‌های پایین دست، A ضخامت سرریز، w نصف سیکل، Q_{cycle} دبی عبوری از هر سیکل و w طول انحنای یک سیکل می‌باشد که این پارامترها در شکل (۱) نشان داده شده‌است. با استفاده از آنالیز ابعادی رابطه (۲) را می‌توان به صورت ذیل نوشت.

$$\frac{Q_{cycle}}{IH_0\sqrt{GH_0}} = f\left(\frac{A}{w}, \frac{w}{P}, \frac{l}{w}, \theta, \frac{t_w}{P}, \frac{H_0}{P}, S\right) \quad (3)$$

حال با توجه به رابطه عمومی سرریزها:

$$Q_{cycle} = \frac{2}{3} c_d l H_0^{1.5} \sqrt{2g} \quad (4)$$

با مقایسه رابطه (۳) و (۴) ضریب آبگذری تابعی از پارامترهای ارائه شده در رابطه (۵) خواهد شد.

$$c_d = f\left(\frac{A}{w}, \frac{w}{P}, \alpha, \theta, \frac{t_w}{P}, \frac{l}{w}, \frac{H_0}{P}, S\right) \quad (5)$$

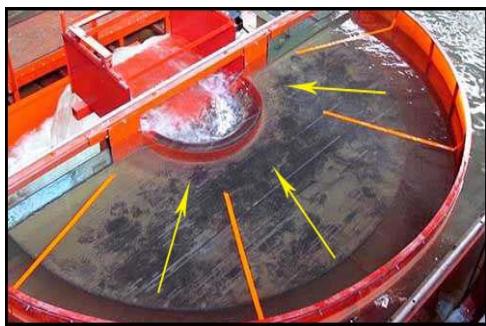
با توجه به اینکه پارامترهای P, A, w, t_w در این آزمایش‌ها ثابت است، α و $\frac{l}{w}$ نیز دارای مفاهیم یکسان‌اند و مستقل از هم نیستند بنابراین روند تغییرات ضریب آبگذری با تغییر S ، α و $\frac{H_0}{P}$ بررسی می‌شود.

تجهیزات آزمایشگاهی

آزمایش‌ها در آزمایشگاه هیدرولیک دانشگاه تربیت مدرس انجام شد. سرریز کنگره‌ای ساخته شده در کانالی به عرض ۲ متر، طول ۱۰ متر، عمق ۹۰ سانتی‌متر و بر

زاویه داخلی سرریز θ (شکل ۱)، نتایج مطلوب‌تری به دست می‌آید. تحقیق انجام شده، نشان داد از یک مقدار خاص $\frac{H_0}{P}$ انحنادار کردن سرریز مطلوب نیست و ضریب آبگذری کمتر از حالت خطی خواهد شد [۱۴]. بررسی تأثیر تعداد سیکل‌ها بر روی ضریب آبگذری نشان داد که تغییر تعداد سیکل‌ها تأثیر کمی روی ضریب آبگذری دارد و دلیل آن شرایط هوایگیری تغییر آب و درصدی از طول سرریز است که هوایگیری می‌شود [۱۵]. بیانات و همکاران تأثیر شیب کف پایین دست آستانه‌های کنگره‌ای بر روی عملکرد هیدرولیکی را بررسی نمودند. نتایج به دست آمده بر روی مدل سرریز کنگره‌ای با پلان مثلثی نشان داد که برای بلندای کم و متوسط جریان، ضریب دبی با افزایش شیب پایین دست کاهش می‌یابد، ولی در بلنداهای زیاد بر عکس خواهد بود. در مدل سرریز کنگره‌ای با پلان ذوزنقه با توجه به آزمایش‌های صورت گرفته ایشان می‌توان نتیجه گرفت که ضریب دبی با مستقل از شیب پایین دست آستانه است، و یا به علت پیچیدگی‌های هیدرولیکی جریان بر روی این آستانه در مقایسه با آستانه‌های با پلان مثلثی رابطه ساده‌ای بین شیب پایین دست آستانه و در مقابل ضریب دبی وجود ندارد [۱۶]. از دری مقدم و همکاران با بررسی شیب دیواره پایین دست بر روی سرریز کنگره‌ای به این نتیجه رسیدند که کاهش شیب مقطع باعث کاهش هد کل جریان برای دبی ثابت می‌شود و در نتیجه افزایش ضریب آبگذری را در پی خواهد داشت [۱۷]. تأثیر شیب بالادست سرریز کنگره‌ای انحنادار نیز در مرجع [۱۸] بررسی شده است.

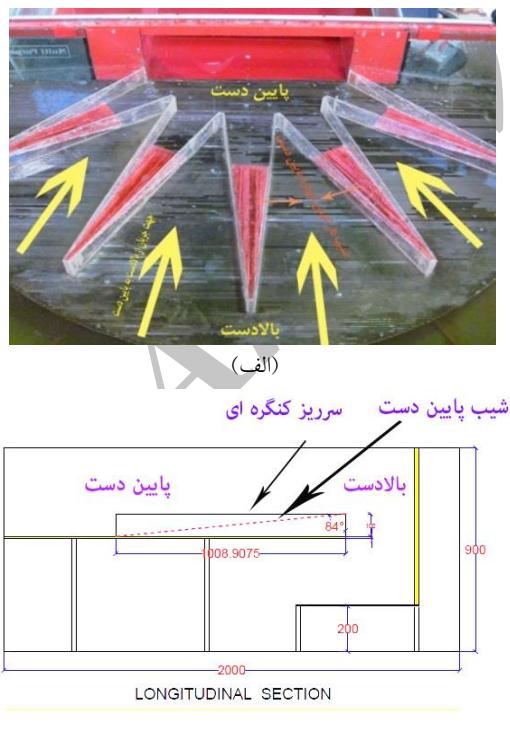
با توجه به مطالعاتی که تاکنون در مورد سرریزهای کنگره‌ای انحنادار انجام شده است می‌توان نتیجه گرفت که تحقیقات در این مورد در مراحل ابتدایی است. از سویی دیگر تا به حال تحقیقی در مورد تأثیر شیب دیواره‌های پایین دست بر ضریب آبگذری این نوع سرریزها انجام نشده است و لازم است در این



شکل ۲ جهت‌گیری جریان در شبیه‌ساز مخزن



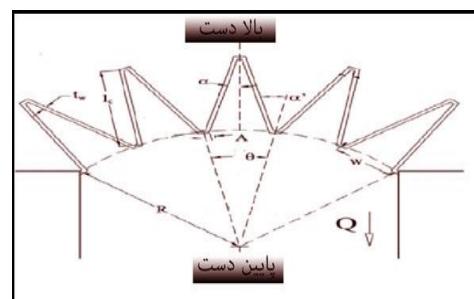
شکل ۳ تجهیزات آزمایشگاهی برای شبیه‌سازی مخزن



شکل ۴ نمایی از سرریز و جهت جریان: (الف) پلان و (ب) مقطع طولی

روی یک میز قرار گرفته است. همان‌طور که در شکل (۲) توسط ربان‌های رنگی نشان داده شده است، در تنظیمات آزمایشگاهی به کار رفته، جهت‌گیری جریان مشابه جهت گیری جریان در مخزن است. جریان آب همان‌طور که در شکل (۳) مشاهده می‌شود از دو جهت توسط دو پمپ به کanal تزریق می‌شود، هنگامی که سطح آب در کanal بالا آمد جریان ابتدا از روی سکوی نیم‌دایره‌ای تعییشده بر روی کanal عبور می‌کند. زمانی که ارتفاع آب به اندازه ارتفاع میزی که سیکل‌های سرریزهای کنگرهای روی آن قرار دارند (شکل ۴-الف و ب) رسید جریان آب از روی میز عبور می‌کند و به داخل سیکل‌ها می‌ریزد. در ادامه جریان آب پس از عبور از سرریز به داخل مخزن زیر زمینی می‌ریزد و دوباره توسط پمپ به کanal منتقل می‌شود (شکل ۵).

دبی توسط دو پمپ تأمین شد. هر پمپ حداقل ۱۲۰ لیتر بر ثانیه ظرفیت دارد. اندازه‌گیری دبی به وسیله دبی‌سنچ دیجیتالی انجام شد. اندازه‌گیری ارتفاع آب روی سرریزها به وسیله عمق‌سنچ دیجیتالی با دقت ۰/۱ میلی‌متر انجام شد. سرریزها از جنس پلاگسی گلاس، در ۵ سیکل ($N=5$)، که در اینجا N تعداد سیکل‌ها است، با ارتفاع ۱۰ سانتی‌متر ساخته شده‌اند و تاج سرریز کنگرهای به صورت نیم‌دایره‌ای بود. در مجموع ۲۰۰ آزمایش برای ۱۰ شکل متفاوت سرریز، با ۴ شیب پایین دست در شرایطی که $\theta = 6^\circ$, $\alpha = 27.4^\circ$, $\alpha = 11.25^\circ$ و ۴ شیب پایین دست دیگر نیز برای $\theta = 27.4^\circ$ انجام شد. پلان سرریز کنگرهای انحنادار و پارامترهای مربوط به آن در شکل (۱) نشان داده شده است. جزئیات سرریزها در جدول (۱) ارائه شده است.



شکل ۱ پروفیل سرریز کنگرهای انحنادار

برای حذف اثر کشش سطحی در این شرایط از رابطه [۲۰] استفاده شد:

$$C_d = C_l - \frac{1}{H_t} \quad (6)$$

که در این رابطه C_l ضریب آبگذری از رابطه (۱) محاسبه می‌شود و H_t ارتفاع کل جریان در بالادست سرریز و بر حسب میلی متر می‌باشد.

محدوده دبی جریان برای بررسی شبیدیواره پایین دست ۲۹ تا ۱۷۹ لیتر بر ثانیه بوده است. مشاهدات

قابل ذکر در بررسی اثر شبیب پایین دست عبارتند از:
۱. در مقادیر کم $\frac{H_0}{p}$ برای سرریز کنگره‌ای با شبیب دیواره پایین دستی که از تاج تا انتهای سیکل کشیده شده است در رأس (اپکس) پایین دست سرریز گردابه‌هایی به وجود می‌آید، این گردابه‌ها باعث کاهش ضریب آبگذری جریان می‌شود و از یک بلندای جریان به بعد محبو می‌شوند. گردابه‌ها با دایره در شکل (۶) نشان داده شده است.

۲. در مقادیر کم $\frac{H_0}{p}$ برای سرریز کنگره‌ای با شبیب دیواره پایین دستی که از تاج تا سه‌چهارم سیکل کشیده شده است، در رأس (اپکس) پایین دست سرریز گردابه‌هایی به وجود می‌آید. این گردابه‌ها باعث کاهش ضریب آبگذری جریان می‌شود و با افزایش بلندای جریان به تدریج محبو می‌شوند.

۳. در سرریز با $\alpha = 6^\circ$ در محدوده ای که شیبدار کردن دیواره پایین دست همان‌طور که در

شکل (۷) دیده می‌شود باعث افزایش طول ناحیه تداخل جریان عبوری از سیکل‌ها نسبت به حالت بدون شبیب می‌شود (طول ناحیه تداخل طولی است که جریان‌های عبوری از روی تاج سرریز به هم برخورد می‌کند).

۴. در سرریز با $\alpha = 11/25^\circ$ در محدوده ای که شبیب دیواره پایین دست امتداد دارد مانع از هواگیری می‌شود.

۵. با افزایش شبیب پایین دست هواگیری در بلندای جریان کمتری اتفاق می‌افتد.



شکل ۵ نمایی دیگر از سرریز، شبیب پایین دست و شکل گیری جریان بر روی سرریز (بستر شبیدار با رنگ قرمز مشخص شده است)

جدول ۱ خصوصیات کامل سرریزهای مورد استفاده در آزمایش‌ها

انواع سرریز	α_0 (°)	θ_0 (°)	L (m)	W (m)	N (-)	شبیب پایین دست
۱	۶	۲۷/۴	۱۰/۳۹	۱	۵	-
۲	۶	۲۷/۴	۱۰/۳۹	۱	۵	۸۴
۳	۶	۲۷/۴	۱۰/۳۹	۱	۵	۸۲
۴	۶	۲۷/۴	۱۰/۳۹	۱	۵	۷۹
۵	۶	۲۷/۴	۱۰/۳۹	۱	۵	۶۸
۶	۱۱/۲۵	۲۷/۴	۵/۷	۱	۵	-
۷	۱۱/۲۵	۲۷/۴	۵/۷	۱	۵	۸۰
۸	۱۱/۲۵	۲۷/۴	۵/۷	۱	۵	۷۶
۹	۱۱/۲۵	۲۷/۴	۵/۷	۱	۵	۷۰
۱۰	۱۱/۲۵	۲۷/۴	۵/۷	۱	۵	۵۳

مشاهدات و نتایج

به منظور بررسی اثر شبیب پایین دست سرریز کنگره‌ای انحنیار در مخزن، مجموعاً ۸ شبیب مورد آزمایش و بررسی قرار گرفته است. در تعدادی از آزمایش‌ها تعدادی از H_0 های مورد بررسی کمتر از $2/5$ سانتی‌متر بوده است بنابراین با توجه به مطالعات پیشین در محدوده کشش سطحی قرار گفته و باید ضریب آبگذری مربوط به آنها اصلاح شود [۱۹]. بدین منظور

پایین دست با حالت بدون شیب، مربوط به مقادیر $\frac{H_0}{P}$ کم است. با افزایش $\frac{H_0}{P}$ اثر شیب‌ها کم می‌شود تا آنجا که شیب‌ها اثری روی ضریب آبگذری نخواهد گذاشت.

برای هر یک از شیب‌های مورد بررسی بیشترین درصد کاهش در دبی، در اثر شیب پایین دست نسبت به حالت بدون شیب در جدول (۲) آورده شده است.



شکل ۶ گردابهای بوجود آمده در اثر شیب دیواره پایین دست

$$Q = 40 \frac{\text{lit}}{\text{s}}$$

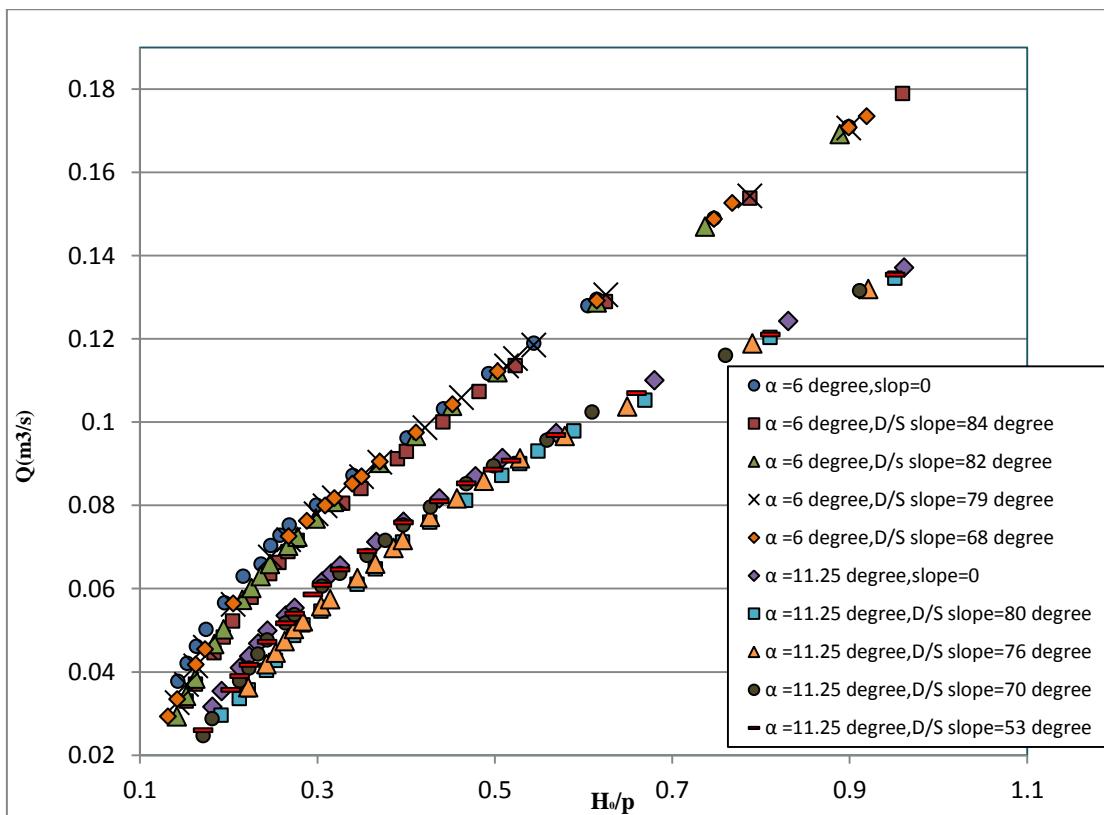
تغییرات دبی عبوری و ضریب آبگذری نسبت به بلندای جریان برای سرریز کنگره‌ای با دیواره پایین دست شیب دار به ترتیب در شکل (۹) و (۱۰) نشان داده شده است. مطابق شکل (۹) و (۱۰) سرریز با شیب پایین دست، دارای دبی و ضریب آبگذری کمتری نسبت به شرایط بدون شیب است زیرا شیب‌های پایین دست مانند یک مانع در مقابل جریان عمل می‌کند، در نتیجه باعث افزایش اختلاط جریان می‌شود و کاهش ضریب آبگذری را در پی خواهد داشت. در صورتی که شیب، تاج سرریز را به سه‌چهارم از طول سیکل و یا بیشتر از آن وصل کند گرداهه همان‌طور که در شکل (۶) نشان داده شده است نیز در رئوس پایین دست ایجاد می‌گردد و باعث کاهش ضریب آبگذری می‌شود، در ضمن در سرریز با $\alpha = 11.25^\circ$ شیب دار کردن دیواره پایین دست مانع از هواگیری جریان می‌شود و کاهش ضریب آبگذری را در پی خواهد داشت. بیشترین تفاوت بین دبی و ضریب آبگذری برای سرریز با شیب



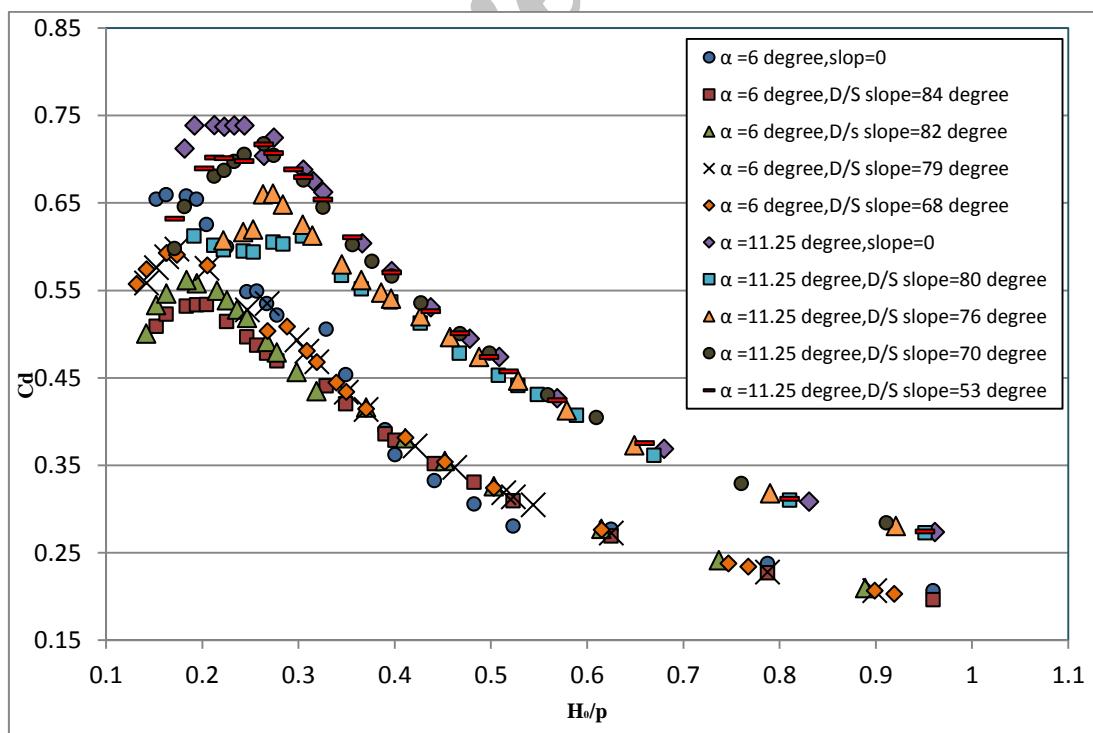
شکل ۷ تأثیر شیب دار کردن بر جریان عبوری از سرریز کنگره‌ای انحنایدار $Q = 62 \frac{\text{lit}}{\text{s}}$



شکل ۸ هواگیری جریان تا ابتدای شیب‌ها در $Q = 42 \frac{\text{lit}}{\text{s}}$



شکل ۹ تغییرات دبی با $\frac{H_0}{p}$ برای سرریزها با $\alpha = 6^\circ$ و $\alpha = 11.25^\circ$ و مقادیر مختلف شیب پایین دست



شکل ۱۰ ضریب آبگذری در مقابل $\frac{H_0}{p}$ برای سرریزها با $\alpha = 6^\circ$ و $\alpha = 11.25^\circ$ در شیب‌های پایین دست متفاوت

در بلندای مختلف جریان نشان می‌دهد. همان‌طور که در شکل (۱۱) دیده می‌شود در بلندای کم جریان، شیب منحنی نزولی است که نشان‌دهنده این است که شیب پایین دست باعث کاهش ضریب آبگذری می‌شود. با افزایش بلندای جریان شیب منحنی تقریباً صفر می‌شود که نشان‌دهنده عدم تأثیر شیب روی ضریب آبگذری است.

معادله کلی ضریب آبگذری برای سرریزهای مورد بررسی با شیب دیواره پایین دست برای محدوده $\frac{H_0}{P} \leq 0/13 \leq 0/96$ به صورت زیر است.

$$c_d = a\left(\frac{H_0}{P}\right)^3 + b\left(\frac{H_0}{P}\right)^2 + c\left(\frac{H_0}{P}\right) + d \quad (7)$$

ضرایب a , b و c بر اساس زاویه α و شیب مورد نظر از جدول (۳) به دست می‌آیند. به منظور رسم این منحنی‌ها و استخراج معادلات و ضرایب مربوط از نرم‌افزار Exel2010 استفاده شد. بر این اساس پس از وارد کردن داده‌های مورد نظر این برنامه منحنی‌های مختلفی از مجموعه نقاط داده‌شده عبور داده و معادله و ضریب همبستگی آن با روش مجموع حداقل مربعات ارائه می‌شود. مقادیر بالای ضریب همبستگی (R^2) بین مقادیر اندازه‌گیری شده و محاسباتی نشان می‌دهد که شکل معادله و ضرایب و توانهای به دست آمده به درستی و با دقت بالایی انتخاب شده است.

در انتهای این مقاله مقایسه‌ای بین سرریز و شیب‌های بررسی شده در این تحقیق با سرریز خطی بررسی شده در مخزن توسط تولیس و کرکستون ۲۰۱۲ انجام می‌شود. ضریب آبگذری سرریز کنگرهای انحنادار در یک شرایط مطلوب از نظر جهت‌گیری و حرکت جریان می‌تواند بهتر از سرریز کنگرهای خطی باشدند [۳,۴,۸]. بر اساس شکل (۱۲) و (۱۳) و مطابق تحقیقات پیشین مشاهده می‌شود که ضریب آبگذری در سرریز کنگرهای انحنادار در بلندای کم جریان دارای تفاوت نسبتاً زیادی با سرریز کنگرهای خطی می‌باشد ولی با افزایش بلندای جریان این تفاوت کاهش می‌یابد [۴].

جدول ۲ بیشترین درصد کاهش دبی بر اثر شیب‌دار کردن دیواره پایین دست

	شیب‌ها (درجه)	بیشترین درصد کاهش
$\alpha = 6^\circ$	۸۴	۴۵/۴
	۸۲	۴۰/۹
	۷۹	۱۹
	۶۸	۱۶/۷
$\alpha = 11.25^\circ$	۸۰	۲۴/۴
	۷۶	۱۶/۸
	۷۰	۱۴/۳
	۵۳	۷/۴

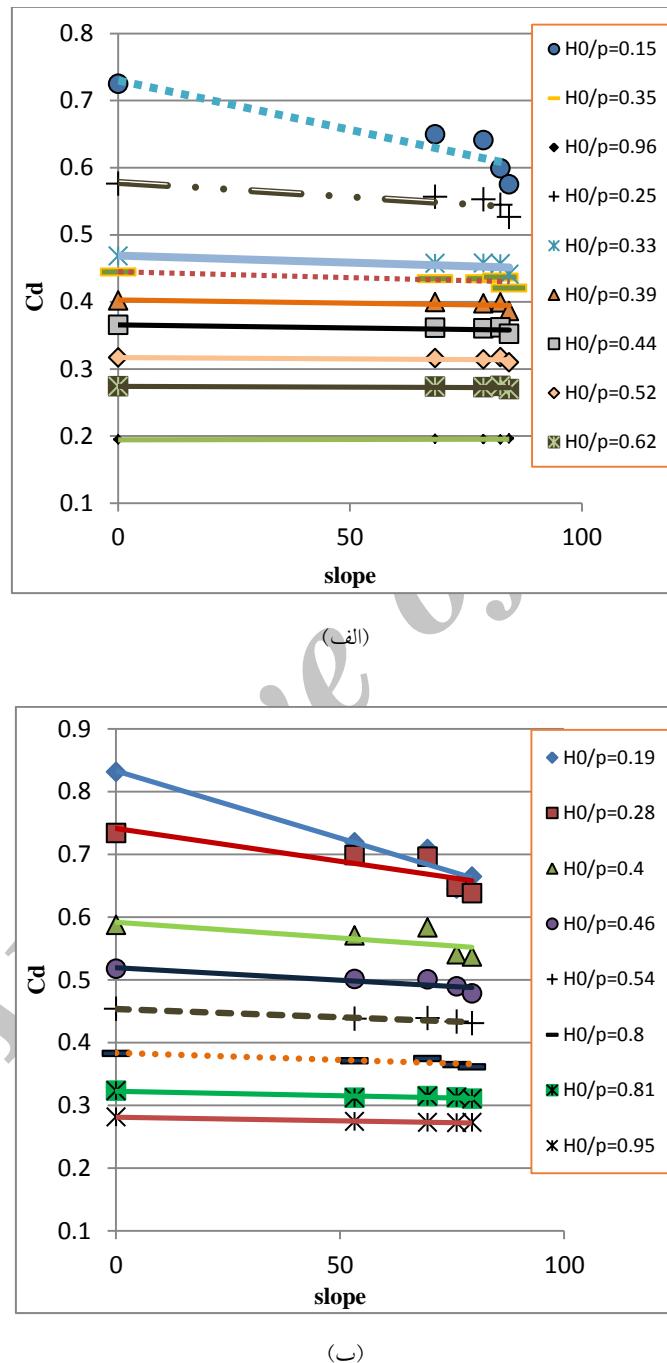
همان‌طور که در شکل (۴) و جدول (۲) نیز مشاهده می‌شود شیب دیواره پایین دستی که تاج را به ابتدای سیکل متصل می‌کند در شیب ۸۴ درجه دارای درصد کاهش بیشتری در دبی نسبت به بقیه شیب‌ها است زیرا طول تداخل همان‌طور که در شکل (۷) نشان داده شده است، در این شیب نسبت به شیب‌های دیگر بیشتر است، در ضمن در بلندای کم جریان در این شیب در رئوس پایین دست گردابه دیده می‌شود. در شیبی که تاج را به وسط سیکل وصل می‌کند به افزایش شیب و طول کمتر، گردابه‌ای دیده نمی‌شود بنابراین بیشترین درصد کاهش آن نسبت به شیب‌های دیگر کمتر است.

با مقایسه مقادیر درصد کاهش به دست آمده در جدول (۲) و شکل (۱۰) مشاهده می‌شود که بیشترین درصد کاهش در $\alpha = 6^\circ$ (۴۵/۳۷ درصد) خیلی بیشتر از بیشترین درصد کاهش در $\alpha = 11.25^\circ$ (۲۴/۳۶ درصد) است، زیرا این زاویه دارای طول ناحیه تداخل بیشتری است، در ضمن گردابه‌های ایجاد شده در آن نیز بزرگ‌تر هستند.

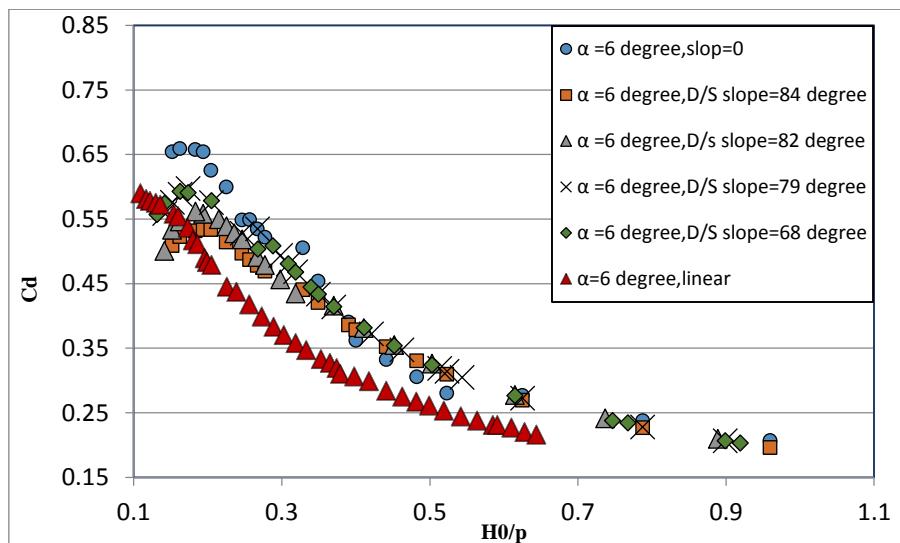
شکل (۱۱) ضریب آبگذری را در مقابل شیب‌های پایین دست مورد بررسی برای $\alpha = 11.25^\circ$ و $\alpha = 6^\circ$ نشان می‌دهد.

شود و همچنین با افزایش بلندای جریان شکل تاج تأثیر کمتری بر جریان عبوری از سرریز خواهد داشت.

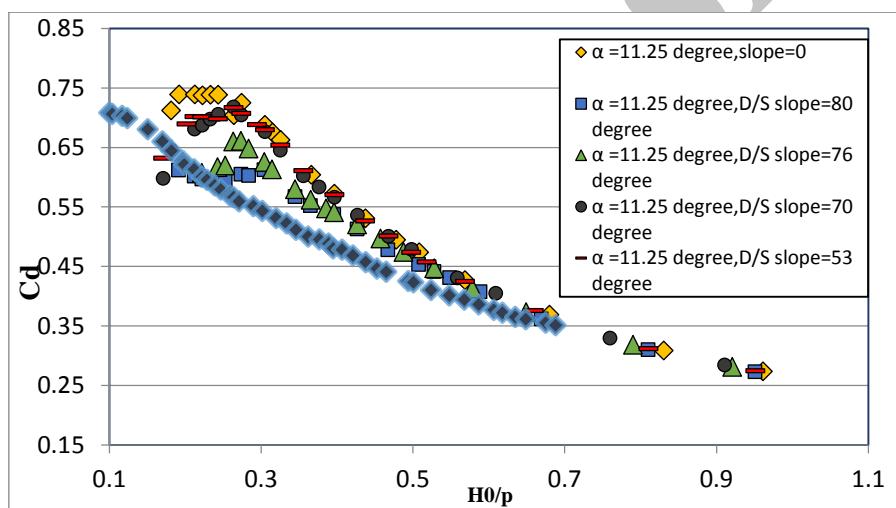
دلیل آن است که با افزایش بلندای جریان میزان اختلاط در سرریز کنگرهای انحنایدار در یک دبی ثابت بیشتر از میزان اختلاط در سرریز کنگرهای خطی می-



شکل ۱۱ نمودار تغییرات ضریب آبگذاری در مقابل شیب‌های مورد بررسی در بلندای جریان مختلف



شکل ۱۲ مقایسه ضریب آبگذری برای سرریز و شیب‌های بررسی شده با مقادیر به دست آمده برای سرریز خطی در حالت $\alpha=6$ درجه [4]



شکل ۱۳ مقایسه ضریب آبگذری برای سرریز و شیب‌های بررسی شده با مقادیر به دست آمده برای سرریز خطی در حالت $\alpha=12$ درجه [4]

جدول ۳ ضرایب مربوط به ضریب آبگذری برای شیب‌های دیواره پایین دست

	slope	a	b	c	d	R^2
$\alpha = 6^\circ$	84	0/۶۷	-۰/۶۵	-۰/۴۲	۰/۶۲	۰/۹۸
	82	۱/۴	-۱/۷۲	۰/۰۱	۰/۵۸	۰/۹۶
	79	۱/۱۳	-۱/۱۵	-۰/۳۷	۰/۶۷	۰/۹۸
	68	۰/۷۴	-۰/۶۴	-۰/۵۴	۰/۶۸	۰/۹۸
$\alpha = 11.25^\circ$	80	۱/۶۳	-۲/۶۱	۰/۷۱	۰/۵۶	۰/۹۹
	76	۱/۶۸	-۲/۴۹	۰/۸۴	۰/۶۴	۰/۹۷
	70	۳/۷۱	-۵/۸	۲	۰/۴۷	۰/۹۴
	53	۲/۷۸	-۴/۲۸	۱/۲۴	۰/۵۹	۰/۹۶

- گردا به در رئوس پایین دست دیده نمی شود.
۴. شیب پایین دست سرریز کنگره ای انحنادار در بدترین حالت مربوط به حالتی است که سرریز دارای $\alpha = 6^\circ$ بوده و شیب از روی تاج تا انتهای سیکل کشیده شده باشد. در بدترین حالت دبی حدود $45/4$ درصد کاهش خواهد داشت.
۵. شیب پایین دست باعث افزایش ارتفاع جریان روی سرریز در یک دبی ثابت نسبت به حالت بدون شیب می شود.
۶. با افزایش بلندای جریان رفته رفته اثر شیبدار کردن بر ضرایب آبگذری کاهش می یابد.
۷. رابطه ای جدید برای محاسبه ضریب آبگذری سرریز کنگره ای برای شیب های مختلف دیوار سرریز ارائه شده است که با توجه به محدودیت های ارائه شده در این تحقیق که مربوط به پارامتر های بدون بعد می باشند قابل استفاده است.

نتایج

۱. شیب پایین دست سرریز کنگره ای انحنادار باعث کاهش سودمندی سرریز های کنگره ای می شود زیرا شیب مانند یک مانع در برابر جریان عمل می کند و مانع از ریزش جریان می گردد و افزایش اختلاط جریان نتیجه آن خواهد بود.
۲. در صورتی که شیب پایین دست تا انتهای سیکل کشیده شود علاوه بر اینکه باعث افزایش اختلاط جریان می شود، در رئوس پایین دست سرریز گردا به هایی ایجاد می شود که باعث کاهش دبی جریان عبوری از سرریز در شرایط یکسان می شود. بنابراین ایجاد این نوع شیب در پایین دست سرریز نسبت به شیب های دیگر که در طول های کمتر اجرا شده اند توصیه نمی شود.
۳. با افزایش شیب پایین دست از شیبی که تاج سرریز را به وسط طول سیکل پایین دست متصل می کند،

مراجع

۱. یاسی، مهدی و محمدی، محمد، «بررسی سرریز های زیگزاکی با پلان قوسی»، علوم و فنون کشاورزی و منابع طبیعی، شماره ۴۱، (۱۳۸۶).
2. Tacail, F.G., Evans, B. and Babb, A., "Case Study of a labyrinth Weir Spillway", *Canadian Journal of Civil Engineering*, Vol. 17, pp. 1-7, (1990).
3. Falvey, H.T., "Hydraulic Design of Labyrinth Weirs", ASCE Press (American Society of Civil Engineers), (2003).
4. Crookston, B. and Tullis, B.P., "Arced Labyrinth Weirs", *Journal of Hydraulic Engineering*, Vol. 138, pp. 555-562, (2012).
5. Copeland, R. R. and Fletcher, B.P., "Model Study of Prado Spillway", US Army Corps of Engineers, Engineer Research and Development Center, (2000).
6. Yildiz, D. and Uzucek, E., "Modelling the Performance of Labyrinth Spillways", *International Journal on Hydropower & Dams*, Vol. 3, pp. 71-76, (1996).
7. Hay, N. and Taylor, G., "Performance and Design of Labyrinth Weirs", *Journal of the Hydraulic Division*, vol. 96, pp. 38-42, (1970).
8. Houston, K.L., "Hydraulic Model Study of Ute Dam Labyrinth Spillway," Report GR-82-7, Bureau of Reclamation, (1982).

9. Lux, F . and Hinchliff., "Design and Construction of Labyrinth Spillways", 15th congress ICOLD, Vol. 4, pp. 249-274, (1985).
10. Tullis, J. P., Amanian, N. and Waldron, D., "Design of Labyrinth Spillways", *Journal of hydraulic engineering*, Vol. 121, pp. 247-255, (1995).
11. Wormleaton, P. R. and Soufiani, E., "Aeration Performance of Triangular Planform Labyrinth Weirs", *Journal of Environmental Engineering*, Vol. 124, pp. 709-719, (1998).
12. Tullis, B. P., Young .J. and Chandler, M., "Head-discharge Relationships for Submerged Labyrinth Weirs", *Journal of Hydraulic Engineering*, Vol. 133, pp. 248-254, (2007).
13. Khode, B., Tembhurkar, A., Porey, P, and Ingle. R., "Experimental Studies on Flow Over Labyrinth Weir", *Journal of Irrigation and Drainage Engineering*, Vol. 138, pp. 548-552, (2011).
14. Crookston, B. and Tullis, B. P., "Arced Labyrinth Weirs", *Journal of Hydraulic Engineering*, Vol. 138, pp. 555-562, (2012).
15. Christensen, N. A., "Flow Characteristics of Arced Labyrinth Weirs", (2012).
۱۶. ملت، محمد حسین و بیات، حبیب الله، «تأثیر شیب کف پایین دست آستانه‌های کنگره‌ای بر روی عملکرد هیدرولیکی آن»، کنفرانس بین‌المللی دریای آزاد هیدرولیکی، (۱۳۸۰).
۱۷. اژدری مقدم، مهدی و امانیان، نصرت الله و جعفری ندوشن، احسان، «بررسی اثر شیب بالادست و پایین دست مقطع بر ضریب آبگذری جریان و سرریز کنگره‌ای مثلثی به روش cfd»، نهمین کنفرانس هیدرولیک، (۱۳۸۹).
۱۸. قدسیان، مسعود و مهرآئین، مجتبی و گودرزی، میلاد، «تأثیر شیب دیواره بالادست بر ضریب آبگذری سرریز کنگره‌ای انحنادار»، پذیرفته شده برای انتشار نشریه عمران مدرس، (۱۳۹۲).
19. Ettema, R., "Hydraulic Modeling: Concepts and Practice", ASCE Publications, (2000).
20. Mehraein, M. and Ghodsian, M., "Discussion of Experimental Studies on Flow over Labyrinth Weir", by BV Khode, AR Tembhurkar, PD Porey, and RN Ingle, *Journal of Irrigation and Drainage Engineering*, Vol. 139, pp. 1056-1056, (2013).