بررسی آزمایشگاهی تأثیر جامپ بر آبشستگی پاییندست سرریز کلیدپیانویی ذوزنقهای نوع C

کاظم جلوب مشالی^۱، علی خوش فطرت^۳»، امیرحسین فتحی^۳ ۱. گروه مهندسی عمران، واحد اصفهان (خوراسگان)، دانشگاه آزاد اسلامی، اصفهان، ایران. ۲. گروه مهندسی عمران، واحد اصفهان (خوراسگان)، دانشگاه آزاد اسلامی، اصفهان، ایران. ۳. گروه مهندسی عمران، دانشکده عمران و محیط زیست، دانشگاه تربیت مدرس، تهران، ایران.

چکیدہ

سرریزهای کلیدپیانویی شکل جدید و تکاملیافتهی سرریزهای کنگرهای هستند. بررسی اتلاف آنرژی و آبشستگی پایین دست سرریزهای کلیدپیانویی، به دلیل راندمان بالای این سازه ها و کاهش خطرات مالی و جانی، اهمیت بیشتری دارد. در این تحقیق از یک سرریز کلیدپیانویی ذوزنقه ای نوع C و با ارتفاع ۲/۰ متر استفاده شد. همچنین از دو جامپ با شعاع 10/ و ۲۱/۰ متر در انتهای کلیدهای خروجی سرریز نیز استفاده شد. پس از تنظیم دبی جریان و عمق پایاب، آبشستگی آغاز می شد و سپس با گذشت زمان تعادل، پمپ خاموش شده و بعد از زهکشی کامل، پروفیل بستر توسط متر لیزری برداشت شد. نتایج چنین بود که وجود جامپ باعث افزایش بیشینه عمق آبشستگی می شود؛ همچنین وجود مامپ باعث دور شدن فاصلهی بیشینه عمق آبشستگی آغاز می شد و سپس با گذشت زمان تعادل، پمپ خاموش شده و بعد از زهکشی کامل، می باعث دور شدن فاصلهی بیشینه عمق آبشستگی از پنجه سرریز می شود. با افزایش بیشینه عمق آبشستگی می شود؛ همچنین وجود می باید. طول بیشینه عمق آبشستگی نسبت به پنجه سرریز با شعاع بیشتر حدود ۱۲ درصد بیشتر از طول بیشینه عمق آبشستگی نیز افزایش پنجه سرریز با شعاع کمتر است. میانگین طول بیشینه عمق آبشستگی نسبت به پنجه در سرریزهای با شعاع جامپ باعث کاهش آبشستگی در پنجه به سرریز شد. آبشستگی ینبت به ینجه سرریز با شعاع بیشتر حدود ۱۲ درصد بیشتر از طول بیشینه عمق آبشستگی نیز افزایش می یابد. طول بیشینه عمق آبشستگی نسبت به پنجه سرریز دور تر است. همچنین وجود جامپ باعث کاهش آبشستگی در پنجه پنجه سرریز بدون جامپ، حدود ۲۹/۴ و ۱۹/۵ درصد بیشتر و از پنجه سرریز دور تر است. همچنین وجود جامپ باعث کاهش آبشستگی در پنجه سرریز شد. آبشستگی پنجه سرریز، در سرریز با ارتفاع جامپ بزرگتر نسبت به سرریز بدون جامپ، حدود ۲۲ درصد کمتر است. میانگین سریز شد. آبشستگی پنجه سرریز، در سرریز با ارتفاع جامپ بزرگتر نسبت به سرریز بدون جامپ، حدود ۲۷ درصد کمتر است. همچنین سریز شد. آبشستگی در سرریزهای با شعاع جامپ ۲۱/۰ و ۱۸ متر نسبت به سرریز بدون جامپ، حدود ۲۴ درصد کمتر است. همچنین با افرایش شعاع جامپ، ضریب آبگذری کاهش می یابد.

كلمات كليدي

سرریز کلیدپیانویی، آبشستگی موضعی، تأثیر جامپ، بررسی آزمایشگاهی، ضریب آبگذری.

نویسندهی عهدهدار مکاتبات: khoshfetrat@khuisf.ac.ir

بهدلیل فونداسیون سبک و ضریب آبگذری بالا در سرریزهای کلیدپیانویی؛ لذا بررسی آبشستگی موضعی پاییندست این سازههای هیدرولیکی و راهکار برای کاهش آن، دارای اهمیت بالایی است. سرریزهای کلیدپیانویی دارای شکلهای مثلثی، مستطیلی و ذوزنقهای در پلان و دارای چهار تیپ A، B، C، B و D هستند. نوع A دارای لبه آویزان در بالادست و پاییندست سرریز، نوع B و C بهترتیب دارای لبه آویزان در بالادست و پاییندست سرریز و نوع D فاقد لبه آویزان است. مطالعات زیادی در مورد تأثیر پارامترهای هندسی و هيدروليكي بر ضريب أبگذري اين سرريزها انجام شده است؛ اما افراد كمتري به بررسي أبشستگي آنها پرداختهاند. جاستريچ و همکاران (۲۰۱۶)، به بررسی آزمایشگاهی سرریز کلیدپیانویی مستطیلی نوع A پرداختند و دریافتند که عمق پایاب، دبی، قطر مصالح و ارتفاع ریزش جریان بر آبشستگی تأثیر می گذارند. با افزایش دبی، کاهش قطر مصالح بستر، کاهش عمق پایاب و افزایش ارتفاع ریزش جریان، آبشستگی افزایش می یابد [1]. گوهری و احمدی (۲۰۱۹)، با بررسی آزمایشگاهی سرریز کلیدپیانویی مستطیلی نوع A دریافتند که با افزایش تعداد کلیدهای سرریز، آبشستگی افزایش مییابد [2]. غفوری و همکاران (۲۰۲۰)، با بررسی آزمایشگاهی سرریز کلیدپیانویی ذوزنقهای شکل نوع A دریافتند که عمق پایاب و دبی جریان روی آبشستگی تأثیرگذارند [3]. کومار و احمد (۲۰۲۰) با بررسی آزمایشگاهی روی سرریز کلیدپیانویی مستطیلی کفبنددار نوع A دریافتند که وجود کفبند باعث کاهش آبشستگی می شود [4]. یزدی و همکاران (۲۰۲۰)، با بررسی آزمایشگاهی روی سرریز کلیدپیانویی ذوزنقهای و مستطیلی نوع A دریافتند که میزان آبشستگی سرریز کلیدپیانویی ذوزنقهای کمتر از میزان آبشستگی سرریز کلیدپیانویی مستطیلی است [5]. قدسیان و همکاران (۲۰۲۱)، با بررسی آزمایشگاهی سرریزهای کلیدپیانویی ذوزنقهای و مثلثی نوع A دریافتند که آبشستگی در سرریز ذوزنقهای بهمراتب کمتر از سرریز مثلثی شکل است [6]. جمال و همکاران (۲۰۲۱)، با بررسی آزمایشگاهی روی سرریز کلیدپیانویی ذوزنقهای نوع C دریافتند که با کاهش ارتفاع سرریز و کاهش نسبت عرض کلیدهای ورودی به عرض کلیدهای خروجی، میزان آبشستگی و بیشینه عمق أبشستگی کاهش می یابند [7]. لنتز و همکاران (۲۰۲۱)، با ایجاد کفبند پایین دست سرریز کلید پیانویی مستطیلی نوع A دریافتند که با وجود کفبند، میزان آبشستگی کاهش مییابد. ایشان همچنین طول کفبند بهینه را ۱/۵ برابر ارتفاع سرریز در نظر گرفتند [8]. عبدی چوپلو و همکاران (۲۰۲۲)، با بررسی آزمایشگاهی سرریز کلیدپیانویی ذوزنقهای نوع A دریافتند که با افزایش عدد فرود ذرات، آبشستگی نیز افزایش مییابد [9]. همچنین ایشان در تحقیقی جداگانه و با بررسی آزمایشگاهی روی سرریز کلیدپیانویی ذوزنقهای نوع A دریافتند که با افزایش عمق پایاب، حفره آبشستگی کاهش مییابد [10]. بداغی و همکاران (۲۰۲۲)، با بررسی آزمایشگاهی روی سرریز کلیدپیانویی ذوزنقهای نوع A دریافتند که آبشستگی در حالت جریان مستغرق بهمراتب کمتر از آبشستگی در حالت جریان آزاد است [11].

با توجه به راندمان بالای سرریزهای کلیدپیانویی نسبت به سرریزهای خطی؛ لذا مطالعه آبشستگی در مورد آنها دارای اهمیت بالایی است. همچنین با توجه به مطالب بالا و تحقیقات صورت گرفته روی آبشستگی سرریزهای کلیدپیانویی، درمورد وجود جامپ و عملکرد آن بر کاهش یا افزایش آبشستگی، مطالعهای صورت نگرفته است. دورشدن بیشینه عمق آبشستگی از پنجه سرریز و کاهش آبشستگی در پنجه سرریز نیز دارای اهمیت بالایی هستند؛ زیرا باعث کاهش خطر واژگونی سرریز میشوند. در این مطالعه سعی شد از سرریز کلیدپیانویی ذوزنقهای با ارتفاع ۲/۰ متر و دو جامپ با ارتفاع و شعاعهای ۲۱/۰، ۲۰۷۵، ۲۱/۱ و ۲۱/۱ استفاده شود تا تأثیر آن بر کاهش مقدار آبشستگی در پنجه سرریز و فاصله بیشینه عمق آبشستگی نسبت به پنجه سرریز مشخص گردد. همچنین از سه عمق پایاب، سه دبی و مصالح شن در بستر پاییندست سرریز استفاده گردید.

۲- آنالیز ابعادی

رابطه (۱)، پارامترهای موثر بر آبشستگی پاییندست سرریز کلیدپیانویی ذوزنقهای نوع C را همراه با جامپ نشان میدهد.

$$Z_{t}, X_{s}, Z_{s} = f(q, H_{u}, H_{d}, g, \mu, \sigma, \rho_{w}, \rho_{s}, d_{50}, R, h)$$
(1)

در رابطه بالا Z_t آبشستگی پنجه سرریز، X_s فاصله بیشینه عمق آبشتگی از پنجه سرریز و Z_s ارتفاع بیشینه عمق آبشستگی هستند که در روابط آنها بصورت Ø نشان داده شده اند. همچنین q دبی در واحد عرض، H_u عمق جریان به علاوه ارتفاع معادل انرژی جنبشی در بالادست سرریز، H_d عمق جریان به علاوه ارتفاع معادل انرژی جنبشی در پایاب، g شتاب گرانش، μ لزجت دینامیکی، σ ضریب کشش سطحی، φ_w چگالی آب، g چگالی مصالح بستر، d₅₀ قطر متوسط ذرات، R شعاع جامپ و h ارتفاع جامپ هستند. با استفاده از تئوری پی باکینگهام و در نظر گرفتن سه متغیر تکراری دبی در واحد عرض، چگالی آب و عمق جریان به علاوه ارتفاع معادل انرژی جنبشی در بالادست سرریز، روابط بدون بعد زیر حاصل میشوند.

$$\frac{\phi}{H_u} = f(\frac{H_d}{H_u}, \text{Fr} = \frac{q}{H_u(gH_u)^{0.5}}, \text{Re} = \frac{q}{\upsilon}, \text{We} = \frac{\rho_w q^2}{H_u \sigma}, \frac{\rho_s - \rho_w}{\rho_w} = S - 1, \frac{d_{50}}{H_u}, \frac{R}{H_u}, \frac{h}{H_u})$$
(7)

 $\frac{\phi}{R} = f(\operatorname{Fr}_{d}, \frac{R}{h})$

۳- مواد و روشها

(٣)

آزمایشها در یک فلوم آزمایشگاهی به طول ۱۰ متر، عرض ۶/۰ متر و ارتفاع ۸/۰ متر انجام شد. مطابق شکل ۱۰ جریان توسط دو مغزن سطحی وارد مخزن دارای آرامکنندههای جریان شده و سپس وارد فلوم آزمایشگاهی می شود و پس از طی ۵/۵ متر به سرریز می معابق شکل ۲، سرریز دارای عرض m 0/6 W=0/2 m در تفاع P=0/2 معرض کلید ورودی m 2/2 = W عرض کلید خروجی می محرسد. مطابق شکل ۲، سرریز دارای عرض m 0/6 m سه 0/2 m P=0/2 معرض کلید ورودی m 2/2 = W عرض کلید خروجی m مخامت تاج M 0/0 = 0/5 m طول لبه آویزان در پایین دست سرریز m 1/3 = 0.0 طول دیوارههای جانبی m 5/5 = W مول تاج m 2/2 و ضخامت تاج m 1/0 = 10 m است. از سه دبی ۳۰/۰ ۳۰/۰ و ۲۰/۰ متر مکعب بر ثانیه استفاده شد. تنظیم دبی به وسیله ی یک شیر و یک مانیتور (برای نشان دادن مقدار آن) با خطای 10/10 ± درصد صورت گرفت (شکل ۳). همچنین توسط دریچه در انتهای کانال آزمایشگاهی، سه عمق پایاب برابر با ۲۰/۰ ۱/۰ و ۲۵/۰ متر تنظیم شد. قبل از روشن گردن پعپ، از یک ورق گالوانیزه بر روی بستر استفاده شد و پس از تنظیم دبی و عمق پایاب. این بستر فلزی از روی بستر به آرامی برداشته شد تا از آبشستگی اولیه جلوگیری معرد مصالح شن مورد استفاده دار آن) با خطای 10/10 ± درصد صورت گرفت (شکل ۳). همچنین توسط دریچه در انتهای کانال شود. مصالح شن مورد استفاده دارای دانهبندی یکنواخت، قطر متوسط ذرات برابر ۲۰۰۷ متر و با چگالی ویژه برابر ۲۵/۰ است. متر هستند پس از گذشت مدت زمان ۱۵۰ دقیقه، پعپ را خاموش کرده و پس از زهکشی، بستر توسط متر لیزری برداشت شد. تغییرات آبشستگی در زمان ۱۵۰ دقیقه، برای شن کمتر از یک میلی متر است و برابر با معیار چیو (۱۹۹۱)، این زمان به عنوان زمان متو هستند پس از گذشت مدت زمان ۱۵۰ دقیقه، بعپ را خاموش کرده و پس از زهکشی، بستر توسط متر لیزری برداشت شد. تعییرات آبشستگی در زمان ۱۵۰ دقیقه برای شن کمتر از یک میلی متر است و برابر با معیار چیو (۱۹۹۱)، این زمان به عنوان زمان متر هستند پس از گذشت مدت زمان ۱۵۰ دقیقه، بوی از زمان می مود است و برابر با معیار چیو (۱۹۹۱)، این زمان به عنوان زمان



C شكل ۲ سرريز كليدپيانويي ذوزنقهاي نوع Figure 2 C-type trapezoidal piano key weir



سرریز و h_d عمق جریان در پاییندست سرریز است.

شکل ۱ مشخصات کانال آزمایشگاهی Figure 1 Laboratory channel specifications



شکل ۳ شیر و مانیتور تنظیمکنندهی دبی جریان

Figure 3 Flow regulator valve and monitor

جدول ۱ مشخصات هیدرولیکی آزمایشها

Table 1 Hydraulic characteristics of the tests

	Q (m ³ /s)	$h_u(\mathbf{m})$	<i>h</i> _d (m)	$H_u(\mathbf{m})$	$H_d(\mathbf{m})$	Frd	R/h
1	0.03	0.033	0.05	0.035	0.101	0.111	1.5
2	0.03	0.033	0.1	0.035	0.113	0.108	1.5
3	0.03	0.033	0.15	0.035	0.156	0.099	1.5
4	0.035	0.037	0.05	0.040	0.119	0.124	1.5
5	0.035	0.037	0.1	0.040	0.117	0.125	1.5
6	0.035	0.037	0.15	0.040	0.158	0.115	1.5
7	0.04	0.041	0.05	0.045	0.141	0.136	1.5
8	0.04	0.041	0.1	0.045	0.123	0.142	1.5
9	0.04	0.041	0.15	0.045	0.160	0.131	1.5
10	0.03	0.031	0.05	0.033	0.101	0.111	2
11	0.03	0.031	0.1	0.033	0.113	0.108	2
12	0.03	0.031	0.15	0.033	0.156	0.099	2
13	0.035	0.035	0.05	0.038	0.119	0.124	2
14	0.035	0.035	0.1	0.038	0.117	0.125	2
15	0.035	0.035	0.15	0.038	0.158	0.115	2
16	0.04	0.039	0.05	0.043	0.141	0.136	2
17	0.04	0.039	0.1	0.043	0.123	0.142	2
18	0.04	0.039	0.15	0.043	0.160	0.131	2
19	0.03	0.030	0.05	0.0334	0.101	0.111	0
20	0.03	0.030	0.1	0.0334	0.113	0.108	0
21	0.03	0.030	0.15	0.0334	0.156	0.099	0
22	0.035	0.034	0.05	0.0372	0.119	0.124	0
23	0.035	0.034	0.1	0.0372	0.117	0.125	0
24	0.035	0.034	0.15	0.0372	0.158	0.115	0
25	0.04	0.038	0.05	0.0419	0.141	0.136	0
26	0.04	0.038	0.1	0.0419	0.123	0.142	0
	0.04	0.038	0.15	0.0419	0.160	0.131	0

برای تعیین خطاهای مدل عددی از ریشه میانگین مربعات خطای (RMSE) و با توجه به رابطه زیر (۴) استفاده شد. در رابطه، Oi و Pi به ترتیب مقادیر مشاهده شده و محاسبه شده را نشان میدهند و n تعداد دادههای مشاهده شده است.

$$RMSE = \sqrt{\frac{1}{n} \sum_{i=1}^{n} |P_i - O_i|^2}$$
(*)

نرمالسازی انحراف جذر میانگین مربعات (normalized root-mean-square deviation) یا خطای (NRMSE) توسط بازه مقادیر مشاهده شده به شرح زیر است که در آن X_{max} بزرگترین داده و X_{min} کوچکترین داده آزمایشگاهی مشاهده شده است.

$$NRMSE = \frac{RMSE}{X_{\max} - X_{\min}}$$
(Δ)

شکل ۴ نیز مصالح بستر را نشان میدهد. مقادیر d50/P مورد استفاده در تحقیق (2016) Jüstrich et al. بین ۱۰/۰ تا ۰/۰۴ است [1]. در تحقیق حاضر نیز مقدار d50/P برای مصالح شن برابر ۰/۰۳۷۵ است. همچنین عمق جریان در بالادست و پاییندست سرریز نیز در فاصلههای 2P و 10P از مرکز سرریز و توسط عمق سنج سوزنی و با خطای ۱ میلی متر اندازه گیری شد [15-15].



شکل ۴ مصالح بستر در پاییندست سرریز کلیدپیانویی

Figure 4 Bed materials downstream of the piano key weir

۴- نتايج و بحث

شکل ۵، جریان عبوری از روی سرریز کلیدپیانویی ذوزنقهای نوع C را نشان میدهد. همانطور که از شکل پیدا است، جریان بهصورت جت مایل از کلیدهای خروجی و بهصورت جت ریزشی آزاد از کلیدهای ورودی به پاییندست میریزد. در سرریز کلیدپیانویی نوع C بهدلیل عدم وجود لبه آویزان در بالادست سرریز، شیب کلیدهای خروجی بیشتر بوده و طول ناحیه مستغرق و یا برآمدگی موضعی

جریان در کلیدهای خروجی بسیار کوچک است. عدم وجود لبه آویزان در بالادست سرریز باعث بهوجود آمدن تورفتگی جریان در ورودی کلیدهای خروجی شده است. همچنین با وجود شیب بیشتر در کلیدهای خروجی، آبشستگی در نزدیکی پنجه سرریز ایجاد شده و بهدلیل لبه آویزان در پاییندست سرریز، جریان بهصورت جت مایل به بستر ریخته و باعث ایجاد اغتشاش جریان در این محل می شود. این اغتشاش جریان باعث برگشت مصالح به طرف پنجه سرریز شده و شیب آبشستگی پایین دست سرریز، مایل تر می گردد و در محل ریزش جریان از لبه آویزان کلید ورودی به بستر، مصالح شن کمی برآمدهتر می شوند (شکل ۶). وجود جامب و ارتفاع آن باعث افزایش عمق جریان در کلیدهای خروجی، پسزدن آب به سمت بالادست سرریز و در نهایت باعث کاهش ضریب آبگذری می شود. شکل ۷، جریان عبوری در کلیدهای خروجی سرریز با و بدون جامپ را نشان می دهد. با این حال، وجود جامپ باعث پرتاب جریان به پاییندست می شود. پس از برخورد جریان به مصالح باعث آبشستگی موضعی در فاصلهای دورتر از پنجه سرریز می شود. همچنین پرش هیدرولیکی ضعیفی در پاییندست سرریز بدون جامپ مشاهده شد. در سرریزهای همراه با جامپ و بهخصوص در سرریز همراه جامپ با شعاع بیشتر، پرش هیدرولیکی قویتر شده و در پاییندست و در محل برخورد به عمق پایاب، باعث ایجاد گردابههایی می شود. وجود این گردابهها باعث شسته شدن مصالح و چرخش آنها می شود. پس از چرخش مصالح و جداشدن آنها از سطح بستر، همراه جریان به پاییندست منتقل میشوند. این برخورد و اغتشاش جریان باعث ارتفاع بیشتر آبشستگی می گردد. همچنین پرش هیدرولیکی با افزایش شعاع جامپها، در فاصله دورتری از پنجه سرریز شکل می گیرند. برخورد جریان در جامپها به بستر مایل تر شده و مانند جتهای مایل عمل میکند. پس از برخورد جریان به مصالح، باعث ایجاد گودال و برگشت مصالح بهسمت پنجه سرریز می شود. دبی جریان و عمق پایاب بر میزان آبشستگی تأثیر گذار هستند. با افزایش دبی جریان، سرعت جریان نیز افزایش يافته و آبشستگی بيشتر میشود. افزايش سرعت باعث قدرت بيشتر گردابهها و اغتشاش بيشتر جريان میشود. افزايش دبی، حجم و طول حفره آبشستگی را نیز افزایش میدهد. با کاهش عمق پایاب، مقدار بیشینه عمق آبشستگی نیز افزایش مییابد. وجود عمق یایاب بیشتر باعث کاهش سرعت جریان در پاییندست شده و از بیشتر شدن آبشستگی جلوگیری میکند. با افزایش دبی، عمق جریان در بالادست سرریز افزایش یافته و ضریب آبگذری کاهش می یابد. همچنین با افزایش دبی در سرریزهای جامپدار، عمق جریان در بالادست سرریز افزایش بیشتری یافته و ضریب آبگذری سرریز کاهش مییابد. میانگین کاهش ضریب آبگذری در سرریز با شعاع جامب بزرگتر و در سرریز با شعاع جامب کوچکتر، بهترتیب برابر ۱۰/۸۷ و ۳/۸۶ درصد نسبت به سرریز بدون جامپ است. به طور میانگین، مقدار ضریب آبگذری در سرریز بدون جامپ، سرریز دارای جامپ کوچکتر و سرریز دارای جامپ بزرگتر به ترتیب برابر ۲/۲۶، ۲/۶۵ و ۲/۴۶ است.





شکل ۶ شیب آبشستگی مصالح در پاییندست سرریز Figure 6 The slope of material scouring downstream of the weir

شکل ۵ جریان عبوری از روی سرریز کلیدپیانویی Figure 5 Current passing through piano key weir

(6)



شکل ۷ جریان عبوری در کلیدهای سرریز جامپدار و سرریز بدون جامپ Figure 7 Flow current in the output key of weir with jump and weir without jump

شکل ۸، تأثیر پارامتر P/h را برحسب عدد فرود ذرات بر بیشینه عمق آبشستگی نشان میدهد. همانطور که از شکل پیدا است، با افزایش عدد فرود ذرات، بیشینه عمق آبشستگی نیز افزایش مییابد. همچنین با بیشتر شدن شعاع جامپ و ارتفاع آن، بیشینه عمق آبشستگی افزایش یافته و با افزایش دبی در واحد عرض و یا کاهش عمق پایاب، مقدار عدد فرود ذرات بیشتر شده و بیشینه عمق آبشستگی نیز افزایش مییابد. میانگین بیشینه عمق آبشستگی در سرریز با شعاع جامپ بزرگتر و در سرریز با شعاع کوچکتر، نسبت به سرریز بدون جامپ بهترتیب ۲۷ و ۱۹ درصد بیشتر است. رابطه (۶)، برای محاسبه بیشینه عمق آبشستگی ارائه شده است که ضرایب K1 و K2 به شعاع و ارتفاع لبه جامپ بستگی دارد که در جدول ۲ به آنها پرداخته شده است.

$$\frac{Z_s}{H_u} = K_1 (\mathrm{Fr}_{\mathrm{d}})^2 + K_2 \,\mathrm{Fr}_{\mathrm{d}}$$

${f R}^2$ جدول ۲ محاسبه مقادیر ${f K}$ برای محاسبه بیشینه عمق آبشستگی در سرریز و ضریب

Table 2 Calculation of K values to calculate the maximum scour depth in the weir and R^2 coefficient



Figure 9 Computed and observed parameters of the maximum scour depth

پس از محاسبه یبشینه عمق آبشستگی توسط رابطه ی (۶)، میتوان رابطه ای برای پارامترهای دیگر آبشستگی با نسبت متفاوت مقدار R/h به دست آورد. شکل ۱۰ و رابطه ی (۷)، فاصله ی بیشینه عمق آبشستگی از پنجه ی سرریز را نسبت به بیشینه عمق آبشستگی نشان می دهد. با افزایش شعاع جامپ، مقدار فاصله ی بیشینه عمق آبشستگی از پنجه سرریز در فاصله ی دورتری شکل می گیرد. به طور مثال، در دبی ۲۰/۴ متر مکعب بر ثانیه و عمق پایاب ۲۰/۵ متر، مقدار فاصله ی بیشینه عمق آبشستگی نسبت به پنجه سرریز در شعاع جامپ ۱۰ ۲۰ متر مکعب بر ثانیه و عمق پایاب ۲۰/۵ متر، مقدار فاصله ی بیشینه عمق آبشستگی نسبت به پنجه سرریز در شعاع جامپ ۱۰ ۲۰/۵ و ۲۱/۱ متر، برابر ۲۲/۵، ۲۷۳/۱ و ۲۲/۰ متر است. همچنین به طور میانگین مقدار فاصله بیشینه عمق آبشستگی از پنجه سرریز در شعاع جامپ ۱۰ ۲۰/۵ و ۲۱/۰ متری، برابر ۱۰/۱۸، ۲۲/۱ و ۲۵۲/۰ متر است و مقدار میانگین فاصله بیشینه عمق آبشستگی از پنجه سرریز در شعاع جامپ ۱۰ ۲۰/۰ و ۲۱/۰ متری، برابر ۱۰/۱۸، ۲۰/۱۰ و ۲۵/۱۰ متر است و مقدار

و ۲۹/۴ درصد بیشتر است.

(Y)



شکل ۱۰ محاسبه مقدار فاصله بیشینه عمق آبشستگی نسبت به پنجه سرریز

Figure 10 Calculation of the distance of the maximum scouring depth to the weir toe

$$\frac{X_s}{H_u} = 1.5719 \frac{Z_s}{H_u}$$

شکل ۱۱ و رابطهی (۸)، مقدار آبشستگی پنجه را نسبت به بیشینه عمق آبشستگی را با ریشه میانگین مربعات خطاهای برابر ۹۱/۷ درصد، نشان میدهند. وجود جامپ باعث کاهش مقدار آبشستگی پنجه میشود. همانطور که بیان شد، شعاع و ارتفاع جامپ بیشتر، باعث کاهش آبشستگی در پنجه سرریز می گردد. کاهش آبشستگی پنجه باعث بیشتر شدن پایداری سرریز میشود و خطر واژگونی



شکل ۱۱ محاسبه آبشستگی پنجه سرریز نسبت به بیشینه عمق آبشستگی

Figure 11 Calculation of scouring of the weir toe in relation to the maximum scouring depth

$$\frac{Z_t}{H_u} = K_3 (\frac{Z_s}{H_u})^2 + K_4 \frac{Z_s}{H_u}$$

(λ)

جدول ۳ محاسبه مقادیر K برای محاسبه عمق آبشستگی در پنجه سرریز و ضریب R²

Table 3 Calculation of K values to calculate the scour depth in the weir toe and R^2 coefficient

Row	R/h	Кз	<u>K</u> 4	R ²
1	0	0.0964	0.1514	0.968
2	1.5	0.1484	-0.396	0.963
3	2	0.1594	-0.325	0.927

شکل ۱۲، مقدار شاخص آبشستگی (ξ) را نسبت به عدد فرود ذرات نشان میدهد. با افزایش مقدار عدد فرود ذرات، مقدار شاخص آبشستگی نیز افزایش مییابد. شاخص آبشستگی برابر است با دو برابر بیشینه عمق آبشستگی به فاصله بیشینه عمق آبشستگی نسبت به پنجه سرریز که میانگین آن در سرریز با جامپ بزرگتر برابر ۱/۲۵، در سرریز با جامپ کوچکتر برابر ۱/۲۷ و در سرریز بدون جامپ برابر ۱/۲۸ است. همانطور که پیدا است، مقدار شاخص آبشستگی در سرریز با شعاع جامپ بیشتر و در سرریز با شعاع جامپ کمتر، حدود ۲/۷۷ و ۵۳/۰ درصد از سرریز بدون جامپ کمتر است. هرچه شاخص آبشستگی کمتر باشد، خطر واژگونی سرریز نیز کمتز است. همانطور که بیان شد، دور شدن فاصله بیشینه عمق آبشستگی و کم بودن مقدار آبشستگی پنجه سرریز بسیار حائز اهمیت است. با وجود جامپ، فاصله بیشینه عمق آبشستگی افزایش یافته و مقدار آبشستگی پنجه سرریز کاهش می یابد و به همین ایل سرریزهای جامپدار توصیه می گردند. مقدار شاخص آبشستگی در تحقیق قدسیان و همکاران (۲۰۲۱)، تقریبا برابر ۲ است. ایشان آزمایش های خود را روی سرریز کلیدپیانویی ذوزنقهای نوع A و مواد بستر ماسه مورد بررسی قرار دادند. در تحقیق حاضر و در سرریز بدون جامپ مقدار شاخص آبشستگی حدود ۳۶ درصد کمتر از تحقیق قدسیان و همکاران (۲۰۲۱) است که دلیل آن میتواند افزایش قطر مصالح بستر و دورتر شدن مقدار بیشینه عمق آبشستگی نسبت به پنجه سرریز یاشد [6]. همچنین مقدار شاخص آبشستگی در تحقیق یزدی و همکاران (۲۰۲۰) برابر ۱/۶۵ است. ایشان نیز آزمایش های خود را روی سرریز کلیدپیانویی انجام دادند؛ با این حال مقدار شاخص آبشستگی در تحقیق حاضر حدود ۲۶ درصد کمتر از تحقیق ایشان است [6]. همچنین مقدار شاخص آبشستگی در



شکل ۱۲ مقدار شاخص آبشستگی نسبت به عدد فرود ذرات Figure 12 Scour index value in relation to Fr_d

۵– نتیجهگیری

وجود جامپ در کلیدهای خروجی سرریز کلیدپیانویی ذوزنقهای نوع C، مقدار بیشینه عمق آبشستگی را افزایش داده؛ اما باعث دورشدن مقدار بیشینه عمق آبشستگی از پنجه سرریز و باعث کاهش آبشستگی پنجه سرریز میشود. در سرریز جامپدار با شعاع جامپ بزرگتر، بهمراتب فاصله بیشینه عمق آبشستگی از پنجه سرریز دورتر و مقدار آبشستگی پنجه سرریز کمتر است. مقدار میانگین بیشینه عمق آبشستگی در سرریزهای با شعاع جامپ ۲۱/۰ و ۲۵/۰ متر نسبت به سرریز بدون جامپ، برابر ۲۷ و ۱۹ درصد بیشتر است. همچنین مقدار میانگین فاصله بیشینه عمق آبشستگی نسبت به پنجه سرریز در سرریزهای دارای جامپ با شعاع جامپ ۰/۲۱ و ۱۹/۵ متر نسبت به سرریز بدون جامپ، بهترتیب برابر ۲۹/۴ و ۱۹/۵ درصد کمتر است و میانگین مقدار آبشستگی پنجه سرریز در آنها، بهترتیب ذکر شده، حدود ۴۲ و ۲۵/۶ درصد کمتر است. جامپ باعث افزایش شاخص آبشستگی میشود. همچنین وجود جامپ با ارتفاع لبه و شعاع بیشتر، باعث کاهش ضریب آبگذری می گردد.

8- فهرست علائم

علائم انگلیسی В m طول دیوارهی جانبی سرریز B_o m طول لبه آويزان خروجي قطر متوسط ذرات بستر d_{50} Fr_{d} عدد فرود ذرات m/s^2 نیروی گرانشی g h m ارتفاع لبه جامب m عمق جریان در بالادست h_u عمق پاياب h_d m عمق جریان بهعلاوه ارتفاع نظیر انرژی جنبشی در بالادست سرریز H_u m عمق جریان بهعلاوه ارتفاع نظیر انرژی جنبشی در پاییندست سرریز m H_d K مقادیر ثابت محاسبه شده در رابطهها -L m طول سرريز ارتفاع سرريز m m^2/s دبی در واحد عرض q Q m³/s دبی جریان m R شعاع جامپ ضخامت سرريز Ts m Wm عرض سرريز m عرض كليد ورودى Wi W_o m عرض كليد خروجي X_s فاصله بیشینه عمق آبشستگی نسبت به پنجه سرریز m m ارتفاع بيشينه عمق أبشستكي Z_s Z_t m آبشستگی پنجه سرریز

علائم يوناني

Kg/ (m.s)	لزجت ديناميكى	μ
Kg/m ³	چگالی رسوب	ρ_s
Kg/m ³	چگالی آب	$ ho_w$
Kg/s^2	ضريب كشش سطحي	σ

مراجع

- Jüstrich, S., Pfister, M. & Schleiss, A.J., 2016. Mobile riverbed scouring downstream of a piano key weir. Journal of Hydraulic Engineering, 142(11), p.04016043. https://doi.org/10.1061/ASCE HY.1943-7900.0001189.
- [2]. Gohari, S. & Ahmadi, F., 2019. Experimental study of downstream scour of piano keys weirs. Journal of Water and Soil Conservation, 26(1), pp.91-109. https://doi.org/10.22069/JWSC.2019.14680.2961.
- [3]. Ghafouri, A., Ghodsian., M. & Abdi, Ch., 2020. Experimental study on the effect of discharge and tailwater depth on bed topography downstream of a piano key weir. Journal of Hydraulics, 15(3), pp.107-122. https://doi.org/10.30482/JHYD.2020.236770.1465.
- [4]. Kumar, B. & Ahmad, Z., 2022. Scour downstream of a piano key weir with and without a solid apron. Journal of Irrigation and Drainage Engineering, 148(1), p.04021066. https://doi.org/10.1061/(ASCE)IR.1943-4774.0001647.
- [5]. Mosalman Yazdi, A., Hosseini, S.A., Nazari, S. & Amanian, N., 2020. Comparison of downstream scour of the rectangular and trapezoidal piano key weirs. Journal of Hydraulics, 15(2), pp.95-112. https://doi.org/10.30482/JHYD.2020.227522.1453.
- [6]. Ghodsian, M., Abdi, Ch. & Ghafouri, A., 2021. Scouring of triangular and trapezoidal pianos key weir. Journal of Hydraulics, 16(2), pp.43-58. https://doi.org/10.30482/JHYD.2021.261439.1497.
- [7]. Jamal, A.A.R., Tahaa, K.Y. & Hayawi, G.A.A.M., 2022. Experimental Study of Scour Downstream Piano Key Weir Type C with Changing Height of Weir Width of Keys and Apron. https://doi.org/10.33899/rengj.2021.130402.1101.
- [8]. Lantz, W., Crookston, B.M. & Palermo, M., 2021. Apron and cutoff wall scour protection for piano key weirs. Water, 13(17), p.2332. https://doi.org/10.3390/w13172332.

- [9]. Abdi Chooplou, C., Bodaghi, E. Ghodsian, M., & Vaghefi, M. 2022. Temporal evolution of scouring downstream of a trapezoidal PKW. International Journal of River Basin Management, 1-14. https://doi.org/10.1080/15715124.2022.2143513.
- [10]. Abdi Chooplou, C., Kazerooni, S., Ghodsian, M., & Vaghefi, M. 2022. Experimental study of scouring downstream of type-A piano key weirs. Arabian Journal of Geosciences, 15(23), 1702. https://doi.org/10.1007/s12517-022-11001-9.
- [11]. Bodaghi, E., Ghodsian, M. and Abdi, C., 2023. The experimental study of downstream scouring of trapezoidal Piano key weir type A under free and submerged flow. Journal of Hydraulics, 18(1), pp.18-1. https://doi.org/10.30482/JHYD.2022.330389.1590.
- [12]. Sumer, B.M. & Fredsoe, J., 1991, August. Onset of scour below a pipeline exposed to waves. In The First International Offshore and Polar Engineering Conference. https://doi.org/10.1115/OMAE2010-20719.
- [13]. Novák, P. & Čabelka, J., 1981. Models in hydraulic engineering: Physical principles and design applications. Monographs & amp; surveys in water resources engineering.

[14]. Chiew, Y.M., 1992. Scour protection at bridge piers. Journal of Hydraulic Engineering, 118(9), pp.1260-1269. https://doi.org/10.1061/ASCE0733-94291992118:91260.

[15]. Rdhaiwi, A.Q., Khoshfetrat, A. and Fathi, A., 2023. Experimental Investigation of Scour Downstream of A C-Type Trapezoidal Piano Key Weir with Stilling Basin. Journal of Engineering and Sustainable Development, 27(6), pp.688-697. https://doi.org/10.31272/jeasd.27.6.2.

[16]. Rdhaiwi, A.Q., Khoshfetrat, A. and Fathi, A., 2024. Experimental comparison of flow energy loss in type-B and-C trapezoidal piano key weirs. *Journal of Engineering and Sustainable Development*, 28(1), pp.55-64. https://doi.org/10.31272/jeasd.28.1.4

[17]. Fathi, A., Abdi Chooplou, C. and Ghodsian, M.G., 2023. An Experimental Study of Flow Energy Loss in Trapezoidal Stepped Piano Key Weirs (PKWs). Modares Civil Engineering journal, 23(4), pp.163-174. https://doi.org/10.22034/23.4.163.