

بررسی عملکرد هندسه طوق در آبستگی موضعی در پایه پل

حسین شریعتی^{۱*}، سعید رضا خداشناس^۲، کاظم اسماعیلی^۳

۱- کارشناس ارشد سازه‌های آبی، دانشگاه فردوسی مشهد

۲- استادیار گروه مهندسی آب، دانشگاه فردوسی مشهد

۳- استادیار گروه مهندسی آب، دانشگاه فردوسی مشهد

* کاشمر، صندوق پستی ۹۶۷۱۸۳۳۶۳۹

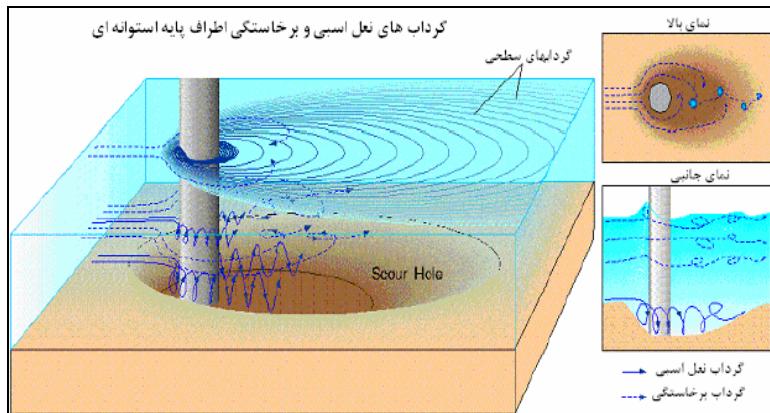
shariaty13@gmail.com

چکیده- آبستگی پایه‌های پل خسارت زیادی به پل وارد می‌آورد. در روش‌های مستقیم کنترل این پدیده، به منظور افزایش مقاومت بستر، از سنگ چین استفاده می‌شود. در روش‌های غیرمستقیم برای کاهش آبستگی ناشی از جریان رو به پایین و گرداب نعل اسبی، از تجهیزاتی مانند طوق، شکاف و صفحات مستغرق استفاده می‌شود. در تحقیق حاضر، عملکرد طوق مربعی و طوق دایره‌ای در مدل تک پایه استوانه‌ای بررسی شده است. نتایج نشان داده که استفاده از هر دو نوع طوق بهویژه در زیر سطح بستر، باعث کاهش عمق آبستگی می‌شود. نوع مربعی نسبت به دایره‌ای، عملکرد بهتری در کاهش عمق آبستگی داشته است. طوق مربعی کاهش ۷۰ درصدی و طوق دایره‌ای کاهش ۵۰ درصدی در عمق آبستگی را نسبت به حالت بدون طوق ایجاد کرده‌اند.

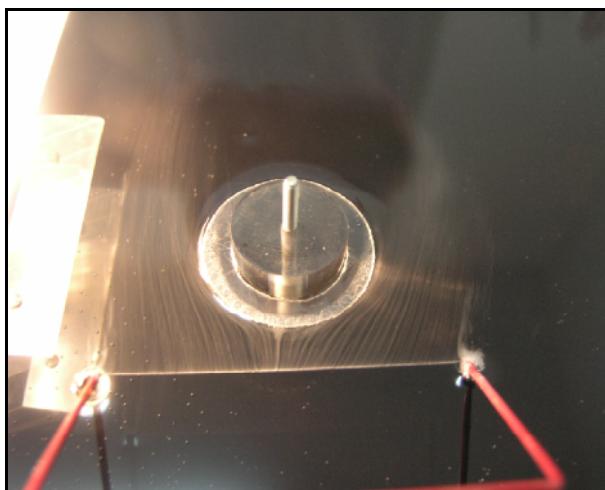
کلیدواژگان: آبستگی، طوق، پایه پل، آب زلال.

جلوی آن است (شکل ۱). مطالعات آزمایشگاهی و عددی فراوانی به منظور شناخت راههای کاهش این پدیده انجام شده است. یکی از این راهها استفاده از طوق است. طوق صفحه‌ای تحت با ضخامت کم است، که در اطراف پایه نصب می‌شود. شکل‌های ۲ و ۳ جریان اطراف پایه را بدون طوق و با طوق در دستگاه نمایش جریان معروف به F14، نشان می‌دهند. دیده می‌شود که استفاده از طوق باعث پخش کردن خطوط جریان از اطراف پایه و کاهش قدرت گرداب‌ها می‌شود.

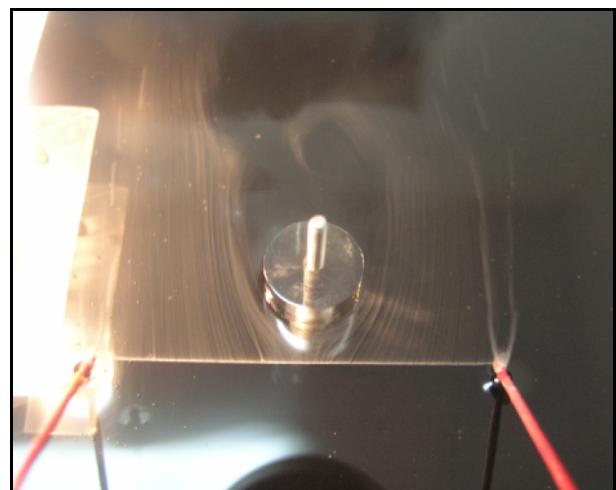
۱- مقدمه
مطالعات نشان می‌دهد که یکی از مهم‌ترین دلایل تخریب پل‌ها پدیده آبستگی است که علاوه بر تلفات جانی، هزینه‌های زیادی را به صورت مستقیم و غیرمستقیم برکشورها تحمیل می‌کند. برخورد و جدا شدگی جریان از پایه پل، دو عامل اصلی ایجاد آبستگی در اطراف پایه پل است. برخورد جریان به پایه گرداب نعل اسبی را شکل داده و جدایی جریان از پایه باعث به وجود آمدن گرداب‌های برخاستگی می‌شود. گرداب نعل اسبی عامل اصلی فرسایش بستر رودخانه در اطراف پایه، بهویژه در



شکل ۱ الگوی سه بعدی جریان در اطراف پایه پل



شکل ۳ الگوی جریان در اطراف پایه با طوق دایره‌ای



شکل ۲ الگوی جریان در اطراف پایه استوانه‌ای

Kumar et al. (1999) با انجام آزمایش‌هایی تأثیر طوق را بر کاهش آبیستگی بررسی کردند. ایشان از پایه‌هایی استوانه‌ای شکل با قطر ۶۱ و ۱۱۲ میلی‌متر و پنج اندازه مختلف با شکل دایره‌ای برای کاهش آبیستگی استفاده کردند. مطالعات نشان داده که هر چه طوق بزرگ‌تر باشد تأثیر بیشتری بر کاهش خسارت آبیستگی خواهد داشت. آنان با استفاده از تحلیل آزمایشها معادله زیر را برای محاسبه میزان کاهش عمق آبیستگی ارائه کردند.

$$\frac{ds_p - ds_C}{ds_p} = 0.057 \left(\frac{B}{b} \right)^{1.612} \left(\frac{H}{y_0} \right)^{0.837} \quad (1)$$

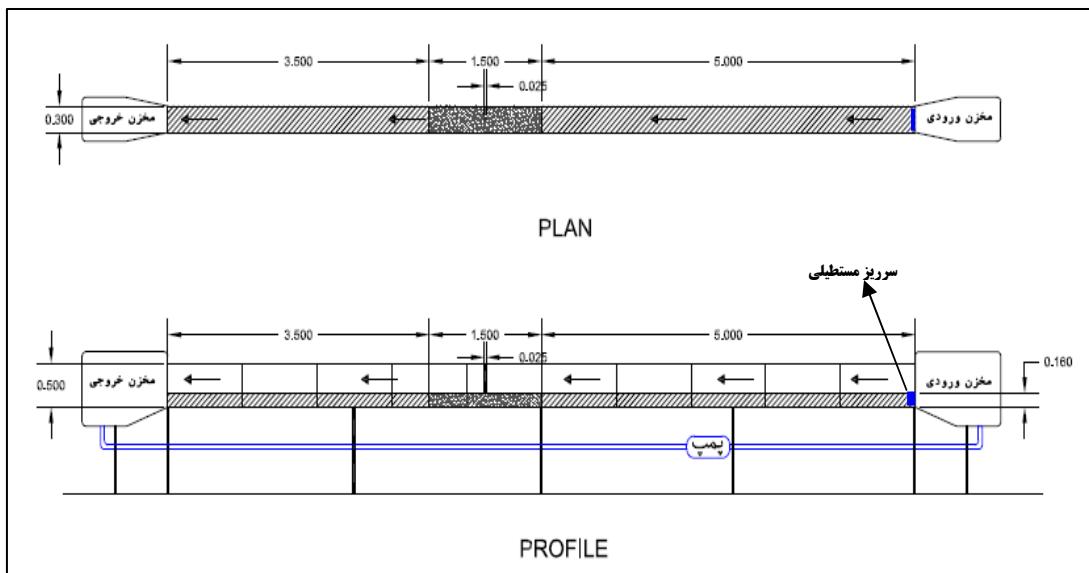
بلوچی و همکاران (۱۳۸۶) آزمایش‌هایی را به منظور بررسی اثر طوق بر روند و میزان آبیستگی موضعی انجام دادند. طوق‌های دایره‌ای مسطح به کار رفته عبارت بودند از: طوق با دو و سه برابر قطر پایه و هم مرکز با پایه، و طوق با سه برابر قطر پایه و ناهم مرکز با پایه. نتایج نشان داده که وجود طوق موجب تأخیر در زمان تعادل و کاهش عمق آبیستگی می‌شود. طوق با قطر دو و سه برابر قطر پایه روی بستر بهتریب آبیستگی را ۱۴/۵۸٪ و ۳۵٪ کاهش داد. براساس نتایج طوق نامتقارن سه برابر قطر پایه، زمان تعادل به مراتب بیشتر از حالت‌های قبل است، اما میزان عمق آبیستگی تغییر چندانی ندارد.

کاربرد طوق‌های با هندسه متفاوت مربعی و دایره‌ای در اطراف پایه پل استوانه‌ای در ترازهای مختلف نسبت به تراز بستر بوده است.

۲- مواد و روشها

آزمایشها در آزمایشگاه هیدرولیک گروه مهندسی آب دانشکده کشاورزی دانشگاه فردوسی مشهد انجام شد. کanal دارای طول 10 m ، عرض 0.3 m و ارتفاع 0.5 m با جنس دیوار شیشه‌ای است. اندازه‌گیری دبی توسط سرریز لبه تیز مستطیلی در ورودی کanal انجام شد. برای تنظیم عمق از دریچه نصب شده در انتهای کanal استفاده شد. برای توسعه یافتن کامل جریان بازه‌ای آزمایشی به طول $1/5\text{ m}$ در فاصله 5 m از ابتدای کanal در نظر گرفته شد. ضخامت رسوهای ریخته شده در بازه آزمایش برابر 16 cm بود، بنابراین تراز کف کanal در قسمت بالا دست و پایین دست منطقه آزمایش به مقدار مشابه (16 cm) در نظر گرفته شد (شکل ۴).

که در آن ds_c عمق آبستگی پایه طوق‌دار، ds_p عمق آبستگی پایه بدون طوق، H فاصله سطح طوق تا سطح آب، b عمق جریان، B قطر طوق و b عرض پایه است. همچنین (Zarrati et al. 2004) تأثیر طوق پایه‌های مستطیلی با سه نوع زاویه قرارگیری پایه نسبت به جریان ($\theta = 0^\circ, 5^\circ, 10^\circ$) را ارزیابی کردند و دریافتند که اگر طوق عریض بوده و ارتفاع آن نسبت به بستر کمتر باشد، عملکرد بهتری دارد و همچنین کارایی طوق با افزایش زاویه قرارگیری پایه نسبت به جریان، کاهش می‌یابد. (Moncada et al. 2009) به مطالعه عملکرد طوق و شکاف در کاهش آبستگی پرداختند. یافته‌های آنان نشان داد که استفاده از طوقی با عرض دو برابر قطر پایه می‌تواند آبستگی را ۹۶ تا ۵۵ درصد کاهش دهد. با توجه به اینکه در گذشته محققان معمولاً از طوق دایره‌ای در اطراف پایه‌های استوانه‌ای و از طوق مستطیلی در اطراف پایه‌های مستطیلی برای کاهش آبستگی در اطراف پایه پل استفاده کرده‌اند و در باره شکل و هندسه طوق اطلاعاتی در دسترس نیست، هدف از این تحقیق بررسی



شکل ۴ طرحواره فلوم آزمایشگاهی

خطا، عمق و دبی آستانه حرکت ذرات بستر به کمک روش شیلدرز و رابطه ارائه شده در Mellville (1997) به ترتیب برابر $10/5\text{cm}$ و 10lit/s به عنوان شرایط آستانه حرکت انتخاب شد که در این حالت $\frac{U}{U_c} = \frac{U}{U_c} = 0.93$ نسبت سرعت جریان به سرعت بحرانی در آستانه حرکت است.

برای بدست آوردن زمان تعادل شرایط بستر و پایان هر آزمایش، تغییرات آبستنگی در محدوده پایه ساده (مدل راهنمای) نسبت به زمان برای مدت ۱۵ ساعت ثبت شد. نتایج مؤید آن است که سرعت آبستنگی در لحظات اول زیاد بوده و تقریباً 90° درصد آبستنگی ($\frac{d_s}{d_{se}} = 0.9$) در ساعتهای اولیه آزمایش رخ می‌دهد. پس از گذشت هفت ساعت تغییرات عمق آبستنگی بسیار کاهش یافته و در مدت هشت ساعت به 1mm می‌رسد. از طرفی به کمک رابطه Melville and Chiew (1999) برای زمان تعادل داریم:

$$t_e = 30.89 \frac{D}{U} \left(\frac{U}{U_c} - 0.4 \right) \left(\frac{y_o}{D} \right)^{0.25} \quad \frac{y_o}{D} \leq 6 \quad (2)$$

که در آن t_e زمان تعادل بر حسب روز، U سرعت جریان، U_c سرعت بحرانی در آستانه حرکت بر حسب متر بر ثانیه، D قطر پایه بر حسب متر، y_o عمق اولیه جریان، d_{st} عمق آبستنگی در زمان t_e و d حداکثر عمق آبستنگی و $t_{90\%}$ زمانی است که 90% درصد آبستنگی رخ داده باشد.

با فرض $\frac{d_s}{d_{se}} = 0.9$ و با توجه به عمق جریان و سرعت متوسط و سرعت برشی داریم:

$$y_0 = 0.105\text{m}, U = 0.317\text{m/s}, U_c = 0.338\text{m/s} \quad (3)$$

$$\Rightarrow t_e = 44.36\text{hr}, t_{90\%} = 5.77\text{hr}$$

با توجه به زمان به دست آمده از فرمول و آزمایش راهنمای آزمایشها در مدت زمان هفت ساعت انجام شد. هر چند در انواع مدل‌های به کار گرفته شده، زمان تعادل حتی

برای جلوگیری از اثرگذاری جدار بر آبستنگی طبق توصیه Chiew and Mellville (1987) حداکثر قطر پایه باید برابر 10 درصد عرض کanal باشد و بر اساس نظر Raudkivi and Ettema (1983) نسبت عرض کanal به قطر پایه باید بزرگتر از $6/25$ باشد و برای جلوگیری از تمواج در شکل بستر (ریپل) قطر متوسط ذرات باید از 7mm بزرگتر باشد. همچنین برای حذف اثر رسوبها بر عمق آبستنگی باید $\frac{D}{d_{50}} > 20 - 25$ باشد (D قطر پایه و d_{50} اندازه متوسط ذرات رسوب است). لذا برای مدل‌سازی پایه از استوانه‌ای با قطر 25mm از جنس پلاستیک تفلون و از رسوبهایی با $d_{50} = 8\text{mm}$ استفاده شد (شکل ۵).



شکل ۵ نمایی از پایه قرار گرفته در کanal

از طرفی چنانچه عمق جریان از $3/5$ برابر قطر پایه بیشتر باشد تأثیری بر میزان آبستنگی نخواهد داشت که این معیار نیز رعایت شد (Chiew and Mellville, 1987). با توجه به اینکه حداکثر عمق آبستنگی موضعی در شرایط آب زلال رخ می‌دهد، در مرحله اول با توجه به محدودیت‌ها و انجام آزمایش‌هایی مقدماتی و با سعی و

آبشتگی، d_{se} عمق تعادل آبشتگی در حالت بدون طوق) در برابر $\frac{t}{t_0}$ (زمان و t_0 زمان تعادل) استفاده شد.

۳- نتایج

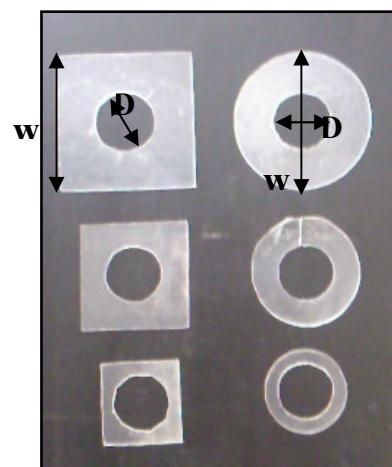
۱-۳- مدل ساده (پایه بدون طوق)

در شکل ۷ تغییر زمانی آبشتگی در حالت پایه بدون طوق در مدت ۱۵ ساعت نشان داده شده است. نتایج نشان می‌دهد که سرعت آبشتگی در لحظات اولیه بیشتر بوده و با توسعه و پیشروع حفره آبشتگی شدت آن کاهش می‌یابد. با توجه به شکل مشاهده می‌شود که پس از گذشت هفت ساعت از شروع آزمایش حفره آبشتگی تقریباً به تعادل می‌رسد. تغییرات عمق آبشتگی از این ساعت تا پایان آزمایش فقط ۱mm فرق ندارند، لذا زمان تعادل آبشتگی برای سایر آزمایشها برابر مدت هفت ساعت انتخاب شد. در این حالت آبشتگی از جلوی پایه و به صورت متقارن نسبت به محور پایه شروع شده و مواد رسوبی از جلو و اطراف پایه شسته و به صورت پشتیای در پشت پایه جمع می‌شوند. این پشتیاهای به تدریج به سمت پایین دست انتقال می‌یابد. بیشینه عمق آبشتگی برابر ۵۳mm در جلوی پایه ایجاد می‌شود. این مقدار با رابطه Melville and Chiew (1999) کمتر از چهار درصد و با رابطه دانشگاه ایالتی کلرادو کمتر از شش درصد اختلاف داشت (Ettema et al, 1998).

۲-۳- آزمایشات مدل پایه با طوق مربعی

شکل‌های ۹ و ۱۰ تغییرات زمانی آبشتگی در اطراف مدل پایه را برای طوق مربعی در ابعاد مختلف $\frac{W}{D} = 1.5, 2, 2.5$ و با قرارگیری در ترازهای مختلف $\frac{Z}{D} = -0.4, 0, 0.4$ نشان می‌دهد. با توجه به این نتایج،

کمتر از این مقدار بوده است. عمق آبشتگی در جلوی پایه در ساعت اول در هر ۱۰ دقیقه و در ساعت دوم در هر ۲۰ دقیقه و در ساعت سوم به بعد در هر نیم ساعت یک بار ثبت می‌شد. عمق جریان در کانال توسط عمق سنج با دقت $0.1\text{ mm} \pm 1\text{ mm}$ اندازه‌گیری می‌شد. برای بررسی اثر طوق بر میزان آبشتگی در اطراف پایه پل از دو نوع طوق (دایره‌ای و مربعی) در سه اندازه $\frac{W}{D} = 1.5, 2, 2.5$ قطر پایه و W به ترتیب طول طوق مربعی و قطر طوق دایره‌ای استفاده شد (شکل ۶).

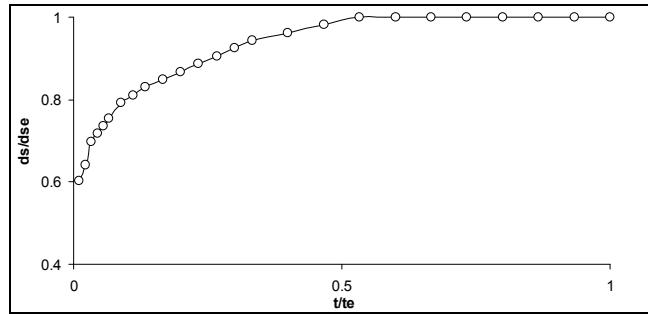


شکل ۶ طوق‌های دایره‌ای و مربعی

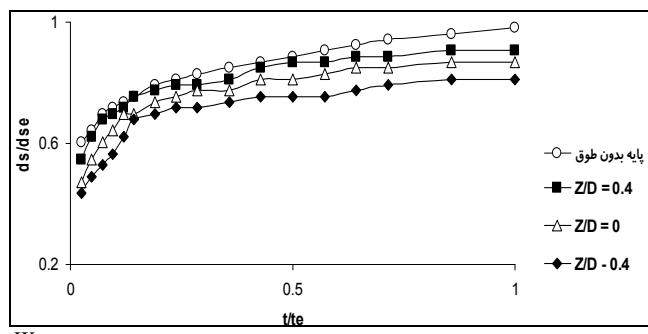
براساس آزمایش‌های Dargahi (1990) اگر نسبت ضخامت طوق به قطر پایه بزرگ باشد، قطر مؤثر پایه افزایش یافته و باعث افزایش عمق آبشتگی می‌شود. در این تحقیق از صفحاتی با ضخامت ۱mm استفاده شد. همچنین برای بررسی تأثیر تراز قرارگیری طوق‌ها بر میزان آبشتگی، سه ارتفاع $\frac{Z}{D} = -0.4, 0, 0.4$ (فاصله طوق نسبت به سطح بستر) در نظر گرفته شد. برای نشان دادن توسعه زمانی آبشتگی در تمامی حالتها از نسبت d_s/d_{se} عمق

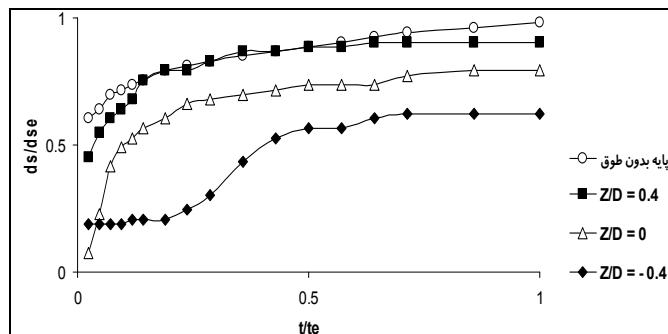
آبشتستگی به طوق، روند آبشتستگی کاهش می‌یابد. این نشان می‌دهد که طوق بر الگوی جریان اثر گذاشته و روند فرایش را تغییر می‌دهد. هر چه طوق پایین‌تر نصب شود، درصد کاهش آبشتستگی بیشتر خواهد شد، اما باید توجه داشت که افزایش عمق نصب، موجب افزایش فضای بالای آن می‌شود که این بر میزان آبشتستگی تأثیر نامطلوبی دارد. بنابراین می‌توان عمقی بهینه را در زیر بستر برای نصب طوق در نظر گرفت که در آن آبشتستگی به کمترین مقدار می‌رسد. مشاهدات آزمایشگاهی حاکی از آن است که در حالت قرارگیری طوق در زیر بستر، رسوبهای روی آن به سرعت بر اثر جریان شسته می‌شود، اما آبشتستگی با تأخیر زمانی همراه است. این تأخیر برای طوق با عرض ۲/۵ برابر قطر پایه در زیر بستر به دو ساعت می‌رسید.

ابعاد طوق و ارتفاع نصب بر روی پایه، عامل‌های مؤثری بر عمق آبشتستگی محسوب می‌شوند. طوق بالاتر از سطح بستر، تأثیر محسوسی بر کاهش آبشتستگی نمی‌گذارد که این احتمالاً ناشی از فاصله ایجاد شده بین طوق و سطح بستر بوده که امکان تشکیل گرداب نعل اسپی را فراهم می‌سازد. اما در حالتی که طوق روی بستر یا زیر بستر قرار می‌گیرد، با تضعیف گرداب‌های نعل اسپی و جریان برخاستگی، موجب کاهش عمق آبشتستگی در جلوی پایه می‌شود. در حالت قرارگیری طوق بر روی بستر مشاهده شد که نخست در اطراف لبه‌های طوق شیارهایی ایجاد می‌شود که با گذشت زمان توسعه یافته و عمق آبشتستگی را در اطراف پایه افزایش می‌دهد. در حالتی که طوق در زیر بستر قرار داده شد، ذرات رسوبی بالای آنها با شروع جریان بلا فاصله شسته می‌شد. پس از رسیدن حفره

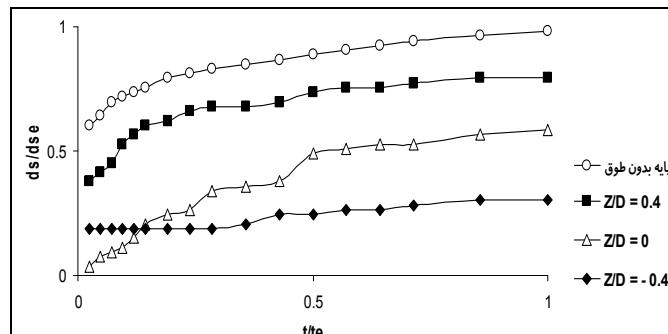


شکل ۷ تغییرات زمانی آبشتستگی در حالت پایه بدون طوق

شکل ۸ توسعه زمانی آبشتستگی در حالت پایه با طوق مربعی $\frac{W}{D} = 1.5$



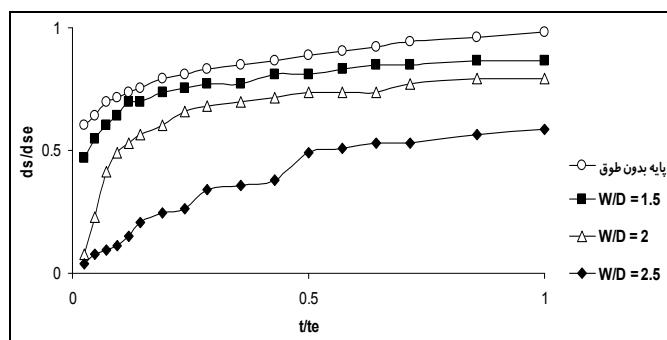
شکل ۹ توسعه زمانی آبشنستگی در حالت پایه با طوق مربعی $\frac{W}{D} = 2$



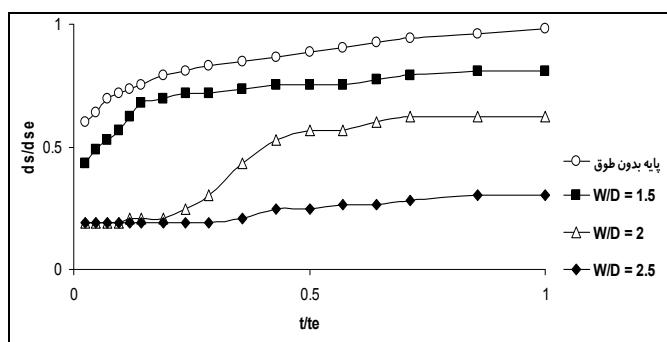
شکل ۱۰ توسعه زمانی آبشنستگی در حالت پایه با طوق مربعی $\frac{W}{D} = 2.5$

۳-۳-آزمایش‌های پایه با طوق دایره‌ای
 شکل‌های ۱۳ تا ۱۷ تغییرات زمانی آبشنستگی را برای طوق‌های دایره‌ای مختلف ($\frac{W}{D} = 1.5, 2, 2.5$) با قرارگیری طوق‌های مختلف ($\frac{Z}{D} = -0.4, 0.4$) روی پایه نشان می‌دهد. با توجه به نامحسوس بودن کاهش آبشنستگی با طوق در شرایط قرارگیری بالای بستر، دو تراز برای قرارگیری آن در نظر گرفته شد.
 نتایج بدست آمده در مورد تأثیر طوق دایره‌ای در ابعاد مختلف نشان می‌دهد که هر چه طوق بزرگ‌تر باشد و در زیر سطح بستر قرار گیرد، تأثیر بیشتری بر کاهش آبشنستگی دارد.

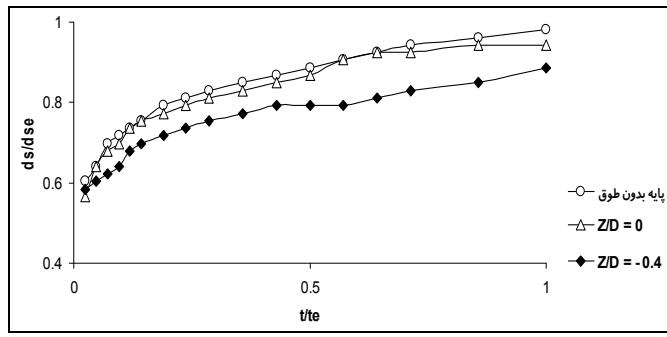
طوق با عرض $2/5$ برابر قطر پایه در زیر بستر می‌تواند عمق آبشنستگی را تا 70 درصد کاهش دهد. این مقدار برای طوق‌های با $\frac{W}{D} = 1.5$ در حدود 20 و در مورد $\frac{W}{D} = 2$ در حدود 40 درصد است.
 شکل‌های ۱۱ و ۱۲ تأثیر ابعاد طوق مربعی قرار گرفته در ترازهای مختلف را بر کاهش آبشنستگی نشان می‌دهد. همان‌گونه که دیده می‌شود طوق با ابعاد نسبی $W/D = 2/5$ در کاهش عمق آبشنستگی نسبت به دو طوق دیگر بیشتر مؤثر است. طوق با $\frac{W}{D} = 1.5$ به دلیل کوچک بودن عرض، تأثیر قابل ملاحظه‌ای بر الگوی جریان در ناحیه حفره آبشنستگی نداشته و لذا نتوانست تأثیر زیادی بر کاهش عمق آبشنستگی داشته باشد؛ لذا پس از گذشت زمان کوتاهی، با توسعه گرداب‌های نعل اسپی، عمق آبشنستگی افزایش یافت.



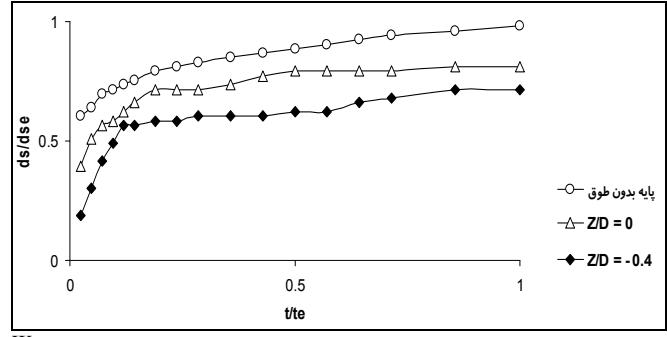
شکل ۱۱ تغییرات زمانی آبستستگی برای پایه با طوق مربعی در روی بستر ($\frac{Z}{D} = 0$)



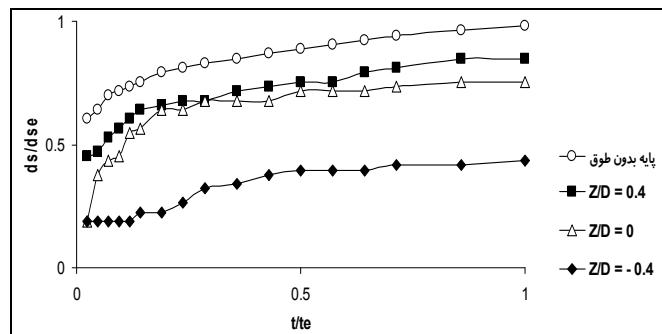
شکل ۱۲ تغییرات زمانی آبستستگی برای پایه با طوق مربعی در زیر بستر ($\frac{Z}{D} = -0.4$)



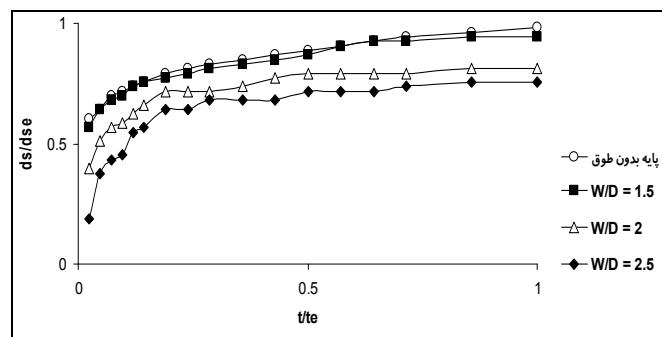
شکل ۱۳ تغییرات زمانی آبستستگی در حالت پایه با طوق دایره‌ای ($\frac{W}{D} = 1/5$)



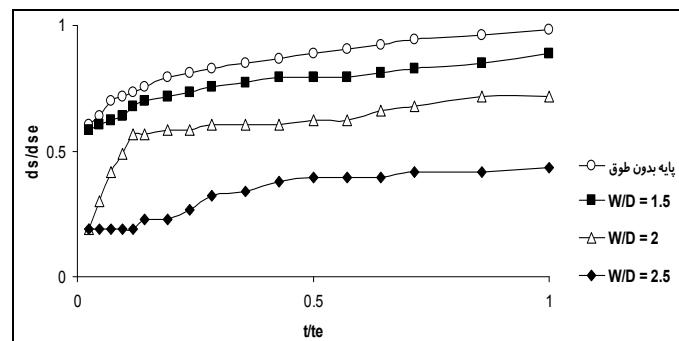
شکل ۱۴ تغییرات زمانی آبستستگی در حالت پایه با طوق دایره‌ای ($\frac{W}{D} = 2$)



شکل ۱۵ تغییرات زمانی آبشنستگی در حالت پایه با طوق دایره‌ای $\frac{W}{D} = 2/5$



شکل ۱۶ تغییرات زمانی آبشنستگی برای پایه با طوق دایره‌ای روی بستر $(\frac{Z}{D}) = .$



شکل ۱۷ تغییرات زمانی آبشنستگی برای پایه با طوق دایره‌ای زیر بستر $(\frac{Z}{D}) = -.4/$

فاصله طوق تا بستر رودخانه به سرعت شسته شده و جزو عمق آبشنستگی محسوب می‌شود. از سوی دیگر، مزیت استفاده از طوق در کنترل آبشنستگی، تأخیر زمانی ایجاد شده است. این تأخیر با استفاده از طوق دایره‌ای با عرض ۲/۵ برابر قطر پایه در زیر بستر برابر یک ساعت بود.

علت آن است که طوق در حقیقت جلوی جریان رو به پایین را گرفته و مانع تشکیل گرداب نعل اسپی قوى می‌شود و هر چه طوق پایین‌تر باشد، جریان کمتری به زیر آن نفوذ کرده و لذا جریان رو به پایین ضعیفتری ایجاد می‌شود. بهترین وضعیت برای طوق آن است که طوق کمی زیر بستر قرار داده شود. البته در این صورت

قرارگیری طوق در تراز زیر بستر، نسبت به دیگر موقعیت‌ها، بیشتر در کاهش آبشنستگی مؤثر است که با نتایج تحقیق حاضر همخوانی دارد.

۴-۳ مقایسه طوق دایره‌ای و مربعی

در شکل ۱۸ عملکرد طوق‌های مربعی و دایره‌ای بر کاهش آبشنستگی در اطراف پایه استوانه‌ای نشان داده شده است. همان‌گونه که دیده می‌شود، طوق مربعی به دلیل داشتن شکل هندسی و لبه‌های تیز-کارایی بیشتری در کم کردن قدرت گرداب‌های نعل اسبی و برخاستگی نسبت به طوق دایره‌ای داشته و بیشتر بر کاهش عمق آبشنستگی مؤثر است. حداکثر کاهش عمق آبشنستگی در شرایط به کارگیری طوق مربعی برابر ۷۰ درصد و برای طوق دایره‌ای برابر ۵۷ درصد است. در جدول ۱ درصد کاهش عمق آبشنستگی با استفاده از طوق‌های دایره‌ای و مربعی نشان داده شده است.

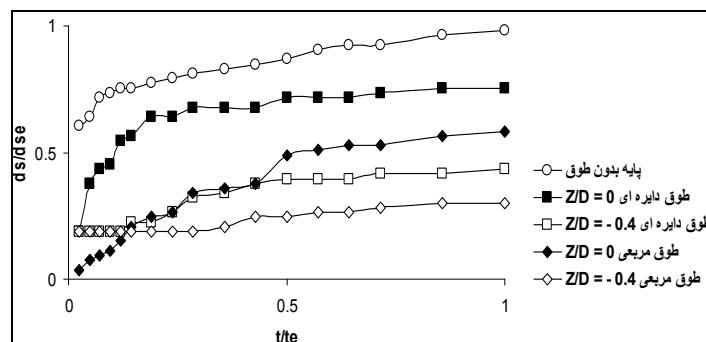
۴- نتیجه‌گیری

در تحقیق حاضر از دو نوع طوق مربعی و دایره‌ای با ابعاد مختلف و در ترازهای گوناگون به منظور مطالعه کاهش آبشنستگی موضعی در تک پایه استوانه‌ای استفاده شد.

نصب طوق با $\frac{W}{D} = 2.5$ در زیر بستر می‌تواند عمق آبشنستگی را تا ۵۵ درصد کاهش دهد. این مقدار برای طوق‌های $\frac{W}{D} = 1/5$ ، برابر ۱۵ درصد و برای طوق‌هایی با $\frac{W}{D} = 2$ برابر ۲۴ درصد است.

بر اساس رابطه Kumar et al. (1999) که فقط برای طوق‌های دایره‌ای روی بستر و بالای بستر درست است، میزان کاهش آبشنستگی با استفاده از طوق‌های $2D$ و $2/5D$ روی بستر به ترتیب برابر ۱۷ و ۲۵ درصد است. در تحقیق حاضر درصد کاهش آبشنستگی برای طوق‌های با قطر $2D$ و $2/5D$ با قرارگیری روی سطح بستر به ترتیب برابر ۱۸ و ۲۴ درصد است که مطابقت خوبی با رابطه Kumar et al. (1999) دارد. اختلاف بین درصد کاهش آبشنستگی ممکن است ناشی از نایکنواختی ذرات رسوبی Dargahi (1990) مطابقت خوبی دارد. لازم است ذکر شود که آزمایش‌های Dargahi (1990) نشان داده که با قرارگیری

طوق دایره‌ای در تراز $-0.015 \frac{y_c}{y_0}$ عمق آبشنستگی در بالادرست پایه 50% کاهش می‌یابد. (y_c تراز طوق نسبت به کف و y_0 عمق جريان است؛ علامت منفی نشان دهنده آن است که طوق زیر بستر قرار دارد). نتایج آزمایش‌های زراتی و عزيزی (۱۳۸۰) نيز حاکی از آن بوده که



شکل ۱۸ تغییرات زمانی آبشنستگی برای طوق مربعی و دایره‌ای با $\frac{W}{D} = 2.5$

جدول ۱ درصد کاهش آبستگی نسبت به پایه بدون طوق

$\frac{W}{D} = 2.5$	$\frac{W}{D} = 2$	$\frac{W}{D} = 1.5$	بعاد طوق موقعیت طوق	نوع طوق
۲۴/۵	۱۸/۸	۵/۶	روی بستر	طوق دایره‌ای
۵۶/۶	۲۸/۳	۱۱/۳	زیر بستر	
۴۱/۵	۲۰/۷۵	۱۳/۲	روی بستر	طوق مربعی
۷۰	۳۷/۷	۱۸/۸	زیر بستر	

۲- زراتی، ا. ر. و عزیزی، م. ۱۳۸۰. "کنترل آبستگی در اطراف پایه های پل". نشریه دانشکده فنی امیرکبیر (۱) ص. ۲۱-۳.

Chiew Y.M., Mellville B.W. (1987). "Local scour around bridge piers". J. Hyd. Res. 25(1), pp. 15-26.

Dargahi B. (1990). "Controlling mechanism of local scouring". J. Hyd. Eng. 116(10), pp. 1197-121

Ettema R., Melville B.W. and Barkdoll B. (1998). "Scale effect in pier-scour experiments." Journal of Hydraulic Engineering, 124(6), pp.639-642.

KumarV., Raja K. and Vittal N. (1999). "Reduction of local scour around bridge piers using slots and collars, piers". J. Hyd. Eng. 125(12), pp. 1302-1305.

Melville W. and Chiew Y. (1999)."Time scale for local scour at bridge piers", J. Hyd. Eng. 125(1), pp. 59-65.

Melville B.W. (1997). "Pier and abutment scour-an integrated approach". J. Hyd. Eng. 123(2), pp. 125-136.

Moncada-M,A, T., Aguirre-Pe J., Bolivar J.C. and Flores E.J. (2009). "Scour protection of circular bridge piers with collars and slots". J. Hyd. Res. 47(1), pp. 119-126.

Raudkivi A. and Ettema R. (1983). "Clear-water scour at cylindrical piers". J. Hyd. Eng. 109(3), pp.338-350.

Zarrati A.R., Gholami H. and Mashahir M.B. (2004). "Aplication of collar to control scouring around rectangular bridge piers". J. Hyd. Res. 42(1), pp. 97-103.

عملکرد طوق‌ها در حالت‌های مختلف مقایسه شد و نتایج نشان داد که معمولاً استفاده از طوق در کاهش عمق آبستگی مؤثر است. همچنین استفاده از طوق در تراز زیر بستر نسبت به سایر ترازها بیشتر مؤثر است. با افزایش ابعاد طوق، تأثیر بیشتری بر کاهش آبستگی دیده می‌شود. طوق مربعی بهدلیل داشتن لبه‌های تیز نسبت به طوق دایره‌ای، عملکرد بهتری در کم کردن قدرت گرداب‌های نعل اسپی و برخاستگی داشته و در کاهش عمق آبستگی بیشتر مؤثر است.

۵- فهرست علائم

D	قطر پایه
d_{50}	قطر متوسط ذرات
d_s	عمق آبستگی
d_{se}	عمق تعادل آبستگی
t	زمان
t_e	زمان تعادل
W	قطر طوق دایره‌ای و عرض طوق مربعی
Z	تراز قرارگیری طوق نسبت به بستر

۶- منابع

- ۱- بلوجی، م.، چمنی، م.ر.، و بیرامی، م.ک. ۱۳۸۶. "بررسی اثر تغییر شکل طوق بر روند و میزان آبستگی موضعی". مجموعه مقالات ششمین کنفرانس هیدرولیک ایران ، دانشگاه شهر کرد.