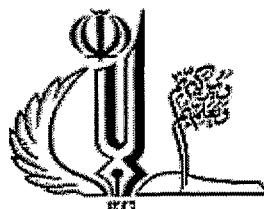


بِسْمِ اللّٰهِ الرَّحْمٰنِ الرَّحِيْمِ

WAFER



دانشکده کشاورزی  
گروه مهندسی آب

پایان نامه

برای دریافت درجه کارشناسی ارشد در رشته سازه‌های آبی

عنوان

# تأثیر طوق در کاهش آبستنگی اطراف آبشکن‌ها

استاد راهنمای

دکتر علی حسین‌زاده دلیر

اعضو هیئت مدرک صنیعی  
حسین‌زاده

استاد مشاور

دکتر داود فرسادی‌زاده

۱۳۸۸/۷/۱۸

پژوهشگر

پیام خسروی‌نیا

شماره ۱۳۸۸-۵

تیر ماه ۱۳۸۸

## تقدیر و تشکر

اکنون که با تلاش بی وقفه به پایان مرحله ای دیگر از زندگی رسیده ام، سپاس می گویم خداوند بزرگ را که مرا شایسته انجام این خدمت کوچک گردانید و توانایی انجام این کار را اعطا نمود.

از خانواده مهربانم که در تمام مراحل زندگی مرا یاری نموده اند و برای پیشرفت من از هیچ کوششی دریغ نکرده اند، تشکر می کنم.

از زحمات بی دریغ، تلاش های بی وقفه و راهنمایی های ارزشمند استاد بزرگوار و عزیزم آقای دکتر علی حسینزاده دلیر که راهنمای و مشوق بنده در انجام، تهیه و تکمیل این پایان نامه بودند، نهایت سپاسگزاری و قدردانی را دارم. از استاد مشاور آقای دکتر داود فرسادی زاده، استاد فرزانه و گرانقدر که در طول تهیه این پایان نامه از راهنمایی شان بھرمند شده ام نهایت تشکر را دارم. از جناب آقای دکتر احمد فاخری فرد که زحمت داوری پایان نامه را پذیرفته بودند، صمیمانه تشکر و قدردانی می کنم.

از دوستان عزیز و دانشورم آقایان مهدی معیری، پیمان ورجاوند، رضا نیک پور، هادی ثانی خانی، امیر ملک پور، مجید اسدی، حسین ملکیان، محسن گنجی، حامد کیافر، قربان مهتابی، رسول میر عباسی، ابوالفضل مجذوبی، بهنام نجفی، نادر کریمی، حمید هاشمی، راشید شامحمدی، رضا تقی - پور، علی اکبری، مجتبی کشاورز، مصطفی میرزا بی و خانم ها فاطمه سهرابی، بهاره صولتی، اکرم جوادی و دیگر دوستان گرامی که در تهیه و تدوین پایان نامه مرا یاری نمودند نهایت قدردانی و تشکر را دارم.

پیام خسروی نیا

شهریور ماه ۱۳۸۸

به پاس تعبیر عظیم و انسانی شان از کلمه لیثار و از خودگذشتگان

به پاس عاطفه سرشار و گرمای امیدبخش وجودشان که در این سردترین روزگاران بهترین پشتیبان است

به پاس قلب های بزرگشان که فریاد رسن است و سرگردانی و ترس در پناهشان به شجاعت می گراید

و به پاس محبت های بی دریغشان که هرگز فروکش نمی کند

لین مجموعه را

به پدر و مادر عزیزم تقدیم می کنم

نام خانوادگی : خسروی نیا	نام : پیام
عنوان پایان نامه : تأثیر طوق در کاهش آبستتگی اطراف آبشکن‌ها	
استاد راهنما : دکتر علی حسین زاده دلیر	استاد مشاور : دکتر داود فرسادی زاده
مقطع تحصیلی : کارشناسی ارشد	رشته : مهندسی آب
دانشگاه : تبریز	دانشکده : کشاورزی
تاریخ فارغ التحصیلی : تیر ۸۸	تعداد صفحات : ۱۱۶
واژه‌های کلیدی : آبستتگی، آبستتگی آب زلال، آبشکن، طوق	گرایش : سازه‌های آبی
چکیده :	
<p>آبشکن‌ها برای محافظت و کنترل کناره‌ها و حواشی رودخانه احداث می‌گردند. آنها تحت تأثیر پدیده فرسایش ناشی از تمرکز جریان بخصوص در قسمت جلوی آبشکن می‌باشند که در نهایت منجر به تخریب این سازه می‌شود. روش‌های مهار و جلوگیری از آبستتگی بر اساس مطالعات انجام شده بر روی مکانیزم آبستتگی می‌باشند. یکی از این روش‌ها، نصب طوق در اطراف آبشکن می‌باشد. طوق‌ها بستر را در مقابل سیستم گرداب اطراف آبشکن محافظت کرده و میزان آبستتگی را کاهش می‌دهند.</p> <p>در تحقیق حاضر، آبستتگی اطراف سه آبشکن به طول‌های ۷، ۸ و ۱۰ سانتی‌متر بررسی و در ادامه عملکرد طوق‌های ذوزنقه‌ای با ابعاد مختلف و به ازای قرارگیری در سطح بستر و در شرایط آبستتگی آب زلال بررسی و با حالت آبشکن‌های بدون طوق مقایسه گردید. نتایج آزمایشات نشان داد که با افزایش عرض طوق، عملکرد طوق در کاهش عمق و افزایش تأخیر زمانی آبستتگی بیشتر شد. همچنین نتایج نشان داد که در آبشکن‌های با طوق در مقایسه با حالت بدون طوق، طول بالادست و عرض حفره آبستتگی افزایش پیدا کرد و در پایین دست آبشکن رسوبگذاری وجود داشت. همچنین درصد کاهش آبستتگی در <math>\frac{V}{V_c}</math> از ۰.۹ تا ۳۸ درصد و در <math>\frac{V}{V_c}</math> از ۰.۸ تا ۱۰۰ درصد برای طوق‌های با عرض مختلف متغیر بود.</p>	

## فهرست مطالب

عنوان	صفحة
فصل اول: مقدمه و بررسی منابع	۱
۱-۱- مقدمه	۲
۴-۲- طبقه‌بندی آبشکن‌ها	۴
۹-۳- آستانه حرکت ذرات رسوی	۹
۱۲-۴- آبشتگی و انواع آن	۱۲
۱۳-۴-۱- آبشتگی ناشی از تنگ شدگی مقاطع	۱۳
۱۳-۴-۲- آبشتگی عمومی	۱۳
۱۴-۴-۳- آبشتگی موضعی	۱۴
۱۴-۴-۳-۱- شرایط آبشتگی موضعی	۱۴
۱۶-۵- آبشتگی در اطراف آبشکن	۱۶
۱۷-۱-۵-۱- مکانیزم آبشتگی در اطراف آبشکن‌ها و تکیه‌گاه‌های پل	۱۷
۱۹-۶- پارامترهای مرتبط با آبشتگی آبشکن	۱۹
۲۰-۷-۱- تاثیر پارامترهای مرتبط بر عمق آبشتگی	۲۰
۲۰-۷-۱-۱- سرعت جريان	۲۰
۲۲-۷-۱-۲- طول آبشکن	۲۲
۲۳-۷-۱-۳- عمق جريان	۲۳
۲۴-۷-۱-۴- اندازه رسویات	۲۴
۲۵-۷-۱-۵- دانه بندی رسویات	۲۵
۲۷-۷-۱-۶- شکل آبشکن	۲۷

۲۹.....	- زاویه انحراف آبشکن.....
۳۱.....	- هندسه کanal.....
۳۳.....	- تخمین عمق آبستگی.....
۳۷.....	- توسعه زمانی آبستگی.....
۴۱.....	- کاهش آبستگی موضعی.....
۴۲.....	- سنگ چین.....
۴۵.....	- بلوک های بهم چسیده.....
۴۷.....	- ژئوبگ.....
۴۸.....	- اپی .....
۵۱.....	- دیوارهای موازی .....
۵۴.....	- طوق .....
۶۰.....	- تأثیر طوqhای ذوزنقهای شکل در کاهش آبستگی آبشکنها(تکیه گاه پل).....
۶۱.....	<b>فصل دوم: مواد و روش ها</b>
۶۲.....	- مشخصات کanal آزمایشگاهی.....
۶۳.....	- کف کاذب و بستر متحرک .....
۶۵.....	- مدل فیزیکی آبشکنها و طوقها .....
۶۹.....	- اثرات نسبت انقباض (تنگ شدگی) .....
۶۹.....	- ضخامت طوقها .....
۷۰.....	- مشخصات جریان در کanal آزمایشگاهی.....
۷۰.....	- مشخصات ذرات رسوبی انتخاب شده برای آزمایشها .....
۷۳.....	- پارامترهای اندازه گیری شده در آزمایشات .....
۷۸.....	- روش انجام آزمایشات .....
۷۸.....	- زمان تعادل .....
۷۹.....	- زمان تعادل آبشکن همراه با طوق .....
۸۰.....	<b>فصل سوم: نتایج و بحث</b> .....
۸۱.....	- نتایج آزمایشات آبشکن های بدون طوق .....
۸۱.....	- توسعه زمانی آبستگی به ازای شدت جریان های مختلف .....

۸۲.....	۳-۱-۲- توسعه زمانی آبشنستگی به ازای طول‌های مختلف
۸۳.....	۳-۱-۳- مقایسه عمق آبشنستگی با روابط ارائه شده توسط محققین
۸۵.....	۳-۱-۴- توسعه زمانی آبشنستگی و مقایسه آن با روابط ارائه شده توسط محققین مختلف
۸۶.....	۳-۱-۵- توپوگرافی و خطوط میزان حفره آبشنستگی آبشکن بدون طوق
۹۱.....	۳-۲-۱- نتایج آزمایشات آبشکن با طوق
۹۲.....	۳-۱-۲- توسعه زمانی آبشنستگی آبشکن با طوق
۹۵.....	۳-۲-۲- تأثیر اندازه طوق در کاهش عمق ماکریم آبشنستگی
۹۷.....	۳-۲-۳- تأثیر اندازه طوق در ابعاد حفره آبشنستگی
۹۹.....	۳-۴-۲- تأثیر اندازه طوق در کاهش آبشنستگی
۱۰۲.....	۳-۵-۲- توپوگرافی و خطوط میزان حفره آبشنستگی برای آبشکن با طوق های ذوزنقه ای
۱۰۵.....	۳-۶-۲- مقایسه عملکرد طوق ذوزنقه ای با طوق مستطیلی و دیواره موازی در تحقیق حاضر
۱۰۸.....	۳-۳- نتیجه گیری
۱۱۰.....	۴-۴- پیشنهادات
۱۱۲.....	منابع مورد استفاده

## فهرست شکل‌ها

صفحه

عنوان

۵.....	(۱-۱): نمونه ای از یک آبشکن نفوذپذیر و نقش آن در ایجاد لایه رسوبی.....
۵.....	(۲-۱): پلان و مقطع یک آبشکن بسته(ساخته شده از لاشه سنگ).....
۸.....	(۳-۱): انواع آبشکن‌ها بر اساس موقعیت قرارگیری در مقطع رودخانه.....
۱۰ .....	(۴-۱): دیاگرام شیلدز تعیین تنش بحرانی.....
۱۶ .....	(۵-۱): تغییرات عمق آبستتگی نسبت به جریان و زمان .....
۱۹ .....	(۶-۱): مکانیزم آبستتگی در اطراف آبشکن.....
۲۲ .....	(۷-۱): روند تغییرات $\frac{V}{V_e} \left( \frac{d_s}{L} \right)$ ..... ..... اشکال مختلف آبشکن.....
۲۸ .....	(۸-۱): زاویه انحراف آبشکن.....
۲۹ .....	(۹-۱): زاویه انحراف آبشکن.....
۴۵ .....	(۱۰-۱): نشت لایه ریپ رپ در اطراف آبشکن.....
۴۶ .....	(۱۱-۱): نشت لایه بلوک‌های به هم چسبیده.....
۴۸ .....	(۱۲-۱): تخریب آبستتگی یک لایه ژئوگ الف)قبل از آبستتگی ب)بعد از آبستتگی .....
۴۹ .....	(۱۳-۱): مکانیزم آبستتگی آبشکن در شرایط استفاده از اپی .....
۵۱ .....	(۱۴-۱): ساختار قرارگیری اپی در اطراف آبشکن.....
۵۲ .....	(۱۵-۱): مکانیزم آبستتگی آبشکن در شرایط استفاده از دیواره موازی .....
۵۳ .....	(۱۶-۱): کاربرد انواع دیواره موازی در کاهش آبستتگی الف)دیواره صلب ب)دیواره سنگی.....
۵۵ .....	(۱۷-۱): مکانیزم آبستتگی اطراف آبشکن با طوق .....
۵۶ .....	(۱۸-۱): طرح شماتیک مدل آبشکن و طوق قرارگرفته بر آن.....

(۱۹-۱): پروفیل های بستر اطراف آبشکن با و بدون طوق	۵۷
(۲۰-۱): شکل شماتیک قرارگیری طوق در اطراف آبشکن	۵۹
(۲۱-۱): مکانیزم آبشستگی آبشکن در شرایط استفاده از طوق	۵۹
(۲۲-۱): تأثیر طوق در کاهش آبشستگی	۶۰
(۱-۲): تصویر سریز مستطیلی برای اندازه گیری دبی جریان	۶۳
(۲-۲): تصویر دریچه انتهایی کanal آزمایشگاهی	۶۴
(۳-۲): طرح کلی کanal آزمایشگاهی	۶۴
(۴-۲): کanal آزمایشگاهی تغییریافته	۶۵
(۵-۲): مدل آبشکن های استفاده شده در تحقیق	۶۶
(۶-۲): تعدادی از طوق های استفاده شده در تحقیق	۶۶
(۷-۲): طرح شماتیک طوق های قرار داده شده اطراف آبشکن در تحقیق حاضر	۶۷
(۸-۲): بستر متحرک صاف و مسطح قبل از شروع آزمایش	۶۷
(۹-۲): تصویر شماتیک فلوم آزمایشگاهی	۶۸
(۱۰-۲): صاف و مسطح باقی ماندن بستر متحرک بالادست پس از خاتمه آزمایش (نمای بالادست)	۷۲
(۱۱-۲): صاف و مسطح باقی ماندن بستر متحرک بالادست پس از خاتمه آزمایش (نمای پایین دست)	۷۲
(۱۲-۲): منحنی دانه بندی ذرات رسوبی انتخاب شده برای آزمایش ها	۷۳
(۱۳-۲): تصویری از میکرومولینه	۷۵
(۱۴-۲): نمونه ای از حفره آبشستگی ایجاد شده در اطراف آبشکن طوق دار	۷۷
(۱-۳): محل شروع آبشستگی در حالت استفاده از طوق و بدون طوق	۸۲
(۲-۳): توسعه زمانی آبشستگی آبشکن بدون طوق به ازای شدت جریان های مختلف	۸۲
(۳-۳): رابطه بین $T^*$ و $\left(\frac{d_s}{L}\right)$ برای آبشکن بون طوق	۸۳
(۴-۳): رابطه بین $\frac{d_{se}}{y}$ و $\frac{y}{L}$ برای آبشکن بدون طوق و مقایسه با روابط مختلف	۸۳
(۵-۳): تغییرات $\frac{d_{se}}{L}$ در مقابل $\frac{y}{L}$ (الف) ۰.۹ (ب) ۰.۸	۸۵

۸۵ ..... مقایسه توسعه زمانی آبشنکن بدون طوق در تحقیق حاضر با محققین دیگر

$$87 \quad \frac{V}{V_c} = 0.8 \text{ (7-۳)} \quad \text{توپوگرافی حفره آبشنکن ایجاد شده در اطراف آبشنکن } L = 6\text{cm} \text{ بدون طوق در } 0.8$$

$$87 \quad \frac{V}{V_c} = 0.9 \text{ (8-۳)} \quad \text{توپوگرافی حفره آبشنکن ایجاد شده در اطراف آبشنکن } L = 6\text{cm} \text{ بدون طوق در } 0.9$$

$$88 \quad \frac{V}{V_c} = 0.8 \text{ (9-۳)} \quad \text{توپوگرافی حفره آبشنکن ایجاد شده در اطراف آبشنکن } L = 10\text{cm} \text{ بدون طوق در } 0.8$$

$$88 \quad \frac{V}{V_c} = 0.9 \text{ (10-۳)} \quad \text{توپوگرافی حفره آبشنکن ایجاد شده در اطراف آبشنکن } L = 10\text{cm} \text{ بدون طوق در } 0.9$$

$$89 \quad \frac{V}{V_c} = 0.8 \text{ (11-۳)} \quad \text{خطوط میزان دوبعدی حفره آبشنکن ایجاد شده در آبشنکن } L = 6\text{cm} \text{ بدون طوق در } 0.8$$

$$89 \quad \frac{V}{V_c} = 0.9 \text{ (12-۳)} \quad \text{خطوط میزان دوبعدی حفره آبشنکن ایجاد شده در آبشنکن } L = 6\text{cm} \text{ بدون طوق در } 0.9$$

$$90 \quad \frac{V}{V_c} = 0.8 \text{ (13-۳)} \quad \text{خطوط میزان دوبعدی حفره آبشنکن ایجاد شده در آبشنکن } L = 10\text{cm} \text{ بدون طوق در } 0.8$$

$$90 \quad \frac{V}{V_c} = 0.9 \text{ (14-۳)} \quad \text{خطوط میزان دوبعدی حفره آبشنکن ایجاد شده در آبشنکن } L = 10\text{cm} \text{ بدون طوق در } 0.9$$

$$93 \quad \frac{V}{V_c} = 0.9 \text{ (15-۳)} \quad \text{توسعه زمانی آبشنکن } L = 6\text{cm} \text{ همراه با طوق و بدون طوق در } 0.9$$

$$93 \quad \frac{V}{V_c} = 0.9 \text{ (16-۳)} \quad \text{توسعه زمانی آبشنکن } L = 8\text{cm} \text{ همراه با طوق و بدون طوق در } 0.9$$

$$94 \quad \frac{V}{V_c} = 0.8 \text{ (17-۳)} \quad \text{توسعه زمانی آبشنکن } L = 10\text{cm} \text{ همراه با طوق و بدون طوق در } 0.8$$

$$96 \quad \frac{V}{V_c} = 0.8 \quad \frac{V}{V_c} = 0.9 \text{ (18-۳)} \quad \text{تأثیر پارامتر } \theta \text{ در کاهش عمق حداکثر آبشنکن (الف) } 0.8 \quad \text{ب) } 0.9$$

$$97 \quad \text{تأثیر پارامتر } \theta \text{ و } L_a \text{ در مقابل عمق حداکثر آبشنکن و مقایسه با نتایج کایاترک} \text{ (19-۳)}$$

$$98 \quad \frac{B_c}{L_a} \quad \frac{a}{L_a} \text{ بر حسب} \text{ (20-۳)} \quad \text{تغییرات طول بی بعد بالادست حفره آبشنکن}$$

$$99 \quad \frac{B_c}{L_a} \quad \frac{c}{L_a} \text{ بر حسب} \text{ (21-۳)} \quad \text{تغییرات عرض بی بعد حفره آبشنکن}$$

$$100 \quad \frac{V}{V_c} = 0.8 \quad \frac{V}{V_c} = 0.9 \text{ (22-۳)} \quad \text{تأثیر پارامتر } \theta \text{ در درصد کاهش آبشنکن (الف) } 0.8 \quad \text{ب) } 0.9$$

$$101 \quad \frac{V}{V_c} = 0.8 \quad \frac{V}{V_c} = 0.9 \text{ (23-۳)} \quad \text{تأثیر پارامتر } \theta \text{ در درصد کاهش آبشنکن (الف) } 0.8 \quad \text{ب) } 0.9$$

۲۴-۳) توپوگرافی حفره آبشتستگی اطراف آبشکن  $L = 10\text{cm}$  با طوق  $B_c = 6\text{cm}$  در ۰.۹ .....  
 $\frac{V}{V_c} = 0.9$  ..... ۱۰۳

۲۵-۳) توپوگرافی حفره آبشتستگی اطراف آبشکن  $L = 10\text{cm}$  با طوق  $B_c = 8\text{cm}$  در ۰.۸ .....  
 $\frac{V}{V_c} = 0.8$  ..... ۱۰۳

۲۶-۳) خطوط میزان دو بعدی حفره آبشتستگی اطراف آبشکن  $L = 10\text{cm}$  با طوق  $B_c = 6\text{cm}$  در ۰.۹ .....  
 $\frac{V}{V_c} = 0.9$  ..... ۱۰۴

۲۷-۳) خطوط میزان دو بعدی حفره آبشتستگی اطراف آبشکن  $L = 10\text{cm}$  با طوق  $B_c = 8\text{cm}$  در ۰.۸ .....  
 $\frac{V}{V_c} = 0.8$  ..... ۱۰۴

۲۸-۳) طرح شماتیک طوق مستطیلی قرار گرفته اطراف آبشکن ..... ۱۰۵

۲۹-۳) طرح شماتیک دیواره موازی قرار گرفته اطراف آبشکن ..... ۱۰۵

۳۰-۳) توسعه زمانی آبشکن با  $L = 6\text{cm}$  و مقایسه با روش های مختلف کاهش آبشتستگی ..... ۱۰۷

فصل اول

# مقدمه و بررسی منابع

## ۱- مقدمه و بررسی منابع

### ۱-۱- مقدمه

رودخانه‌ها همواره از گذشته‌های دور مورد توجه جوامع انسانی بوده‌اند. رودخانه‌ها نه تنها در سیمای کلی سطح زمین نقش دارند، بلکه شکل زیستن انسان در کره زمین را تعیین می‌کنند که تشکیل تمدن‌های بزرگ و کهن در کناره رودخانه‌ها شاهدی بر این ادعا است. رودخانه‌ها تحت تاثیر عوامل طبیعی و یا دخالت‌های انسانی دچار فرسایش یا کف‌کنی و نیز فرسایش کناره‌ای و جابجایی-های عرضی می‌گردند. تداوم رفتارهای فرسایشی رودخانه‌ها هر ساله موجب تخریب اراضی کشاورزی، تاسیسات ساحلی، پل‌ها و اماكن عمومی حاشیه آنها می‌شود. با توجه به اهمیت این مطالب ضرورت کار اصولی بر روی رودخانه‌ها در جهت به حداقل رساندن خسارت ناشی از سیل و استفاده بهینه از این منابع مهم و ضروری است.

روش‌های مختلف عملیات ساماندهی رودخانه به‌منظور کاهش خسارت و نیز بهره‌برداری مناسب از امکانات رودخانه، به تناسب نوع و شرایط آن انجام می‌گیرد. از جمله روش‌های مورد استفاده، منحرف کردن جریان رودخانه یا کاهش سرعت جریان در نزدیکی ساحل است. آبشکن‌ها از مهمترین سازه‌هایی هستند که در رودخانه‌ها بدین منظور ساخته می‌شوند. این نوع سازه در پل‌ها به عنوان پایه کناری یا تکیه‌گاه پل<sup>۱</sup> نیز بکار می‌رود. زمانی که در بستر رودخانه سازه‌های تنگ کننده جریان نظیر تکیه‌گاه پل، آبشکن و پایه پل قرار می‌گیرد، الگوی جریان سه بعدی به دلیل توسعه جریان گردابی در مجاورت تنگ شدگی تغییر می‌کند. در مورد آبشکن (تکیه‌گاه پل)، جریان در وجه بالادست سازه جداسده به سمت کناره‌ها رفته و گردابه‌های ایجاد شده به سمت پایین دست

<sup>1</sup>-Abutment,groyne,Spur Dike

<sup>2</sup>-Bridge Abutment

حرکت می‌کنند که در نهایت منجر به آبشنستگی<sup>۱</sup> موضعی رسوبات بستر در مجاورت سازه می‌شوند.

این آبشنستگی موضعی فونداسیون و خود سازه را در معرض خطر تخریب قرار می‌دهد. به همین

دلیل به کار بردن روش‌ها و تجهیزاتی برای کاهش آبشنستگی اطراف آبشکن‌ها ضروری به نظر می‌-

رسد. روش‌های کاهش آبشنستگی توسط محققین مختلف مورد بررسی قرار گرفته که هریک از آنها

دارای مزایا و معایبی است، روش‌های کاهش آبشنستگی در دو گروه طبقه‌بندی می‌شوند که عبارتند از

- روش‌های مقاوم‌سازی بستر و سواحل<sup>۲</sup> - روش‌های تغییر دهنده الگوی جریان<sup>۳</sup>. در روش‌های مقاوم

سازی مواد مختلفی را در بستر، سواحل و در مجاورت آبشکن قرار می‌دهند تا توانایی و مقاومت

بستر و دیواره‌ها در برابر آبشنستگی افزایش یابد. از این روش‌ها می‌توان به سنگ چین<sup>۴</sup>، بلوک‌های بهم

چسبیده<sup>۵</sup> و ژئویگ<sup>۶</sup> اشاره کرد. در روش‌های تغییر دهنده الگوی جریان، کنترل آبشنستگی بوسیله

کاهش قدرت جریان صورت می‌گیرد. از این روش‌ها می‌توان به پره‌های مستغرق<sup>۷</sup> و طوق‌ها<sup>۸</sup> اشاره

کرد. طوق‌ها و سایلی هستند که در ارتفاعات مختلف آبشکن یا پایه پل، معمولاً نزدیک بستر و اطراف

این سازه‌ها قرار می‌گیرند. این صفحه محافظه به صورت یک سطح صاف و دارای ضخامت ناچیز

می‌باشد که از شکل گیری یا کاهش قدرت جریان پایین رونده و گردابه‌های ثانویه و برخورد این

جریانات به بستر اطراف سازه جلوگیری می‌کند و از این طریق در کاهش توسعه آبشنستگی موثر می‌

باشد. علاوه بر این طوق‌ها همچنین باعث به تعویق انداختن پیشرفت آبشنستگی و تبعات ناشی از آن

می‌شوند. هدف از تحقیق حاضر، بررسی کاربرد طوق‌های ذوزنقه‌ای در اطراف آبشکن‌های

بالدار(تکیه‌گاه پل) می‌باشد.

<sup>1</sup>- Scouring

<sup>2</sup> -Bank-bed Hardening

<sup>3</sup>- Flow- Altering

<sup>4</sup>-Riprap

<sup>5</sup>-Cable-Tied-Block

<sup>6</sup>-Geobag

<sup>7</sup>- Vane

<sup>8</sup>-Collar

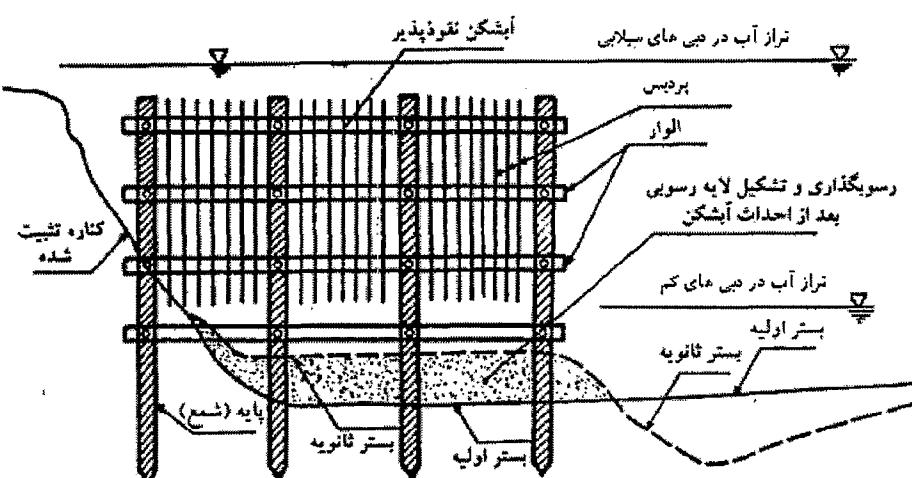
## ۲-۱- طبقه‌بندی آبشکن‌ها

حقیقین، آبشکن‌ها را بر اساس عوامل مختلف طبقه‌بندی می‌کنند: در یک حالت، آبشکن‌ها بر اساس امکان عبور جریان از بدنه، به آبشکن‌های باز یا نفوذپذیر<sup>۱</sup> و آبشکن‌های بسته یا نفوذ ناپذیر<sup>۲</sup> تقسیم می‌شوند. آبشکن‌های باز عموماً در رودخانه‌هایی که دارای میزان بار معلق زیادی است، ساخته می‌شود. با کاهش سرعت جریان در میدان آبشکن مواد رسوبی سریعاً ترسیب یافته و با ایجاد یک لایه رسوبی ضخیم ضمن دور ساختن جریان فرسایشی از محدوده آبشکن شرایط پایداری لازم را برای حفاظت کناره‌ها فراهم می‌آورد.

در شکل (۱-۱) نمونه‌ای از عملکرد یک آبشکن باز(نفوذپذیر) در ایجاد لایه رسوبی و حفاظت کناره‌ها نشان داده شده است. آبشکن‌های باز سازگاری خوبی با شرایط استغراق دارند. این نوع آبشکن‌ها بر خلاف آبشکن‌های بسته اختلال شدیدی در الگوی جریان ایجاد نمی‌کنند. از طرفی آبشکن‌های باز در مقابل فشارهای ناشی از تجمع شاخ و برگ و سایر اشیاء شناوری که بخصوص در مواقع سیلانی توسط جریان آب به دیواره آبشکن‌ها هجوم می‌آورد آسیب پذیر می‌باشند، زیرا با مسدود شدن فضای بین شمع‌ها، فشار وارد بر سازه آبشکن افزایش یافته و موجبات تخریب آنرا فراهم می‌آورد. برای احداث آبشکن‌های باز با توجه به ملاحظات اقتصادی و اهداف مورد نظر می‌توان از الوار چوبی و یا شمع‌های ساخته شده از بتون مسلح و در مواردی از لوله‌های فولادی استفاده کرد.

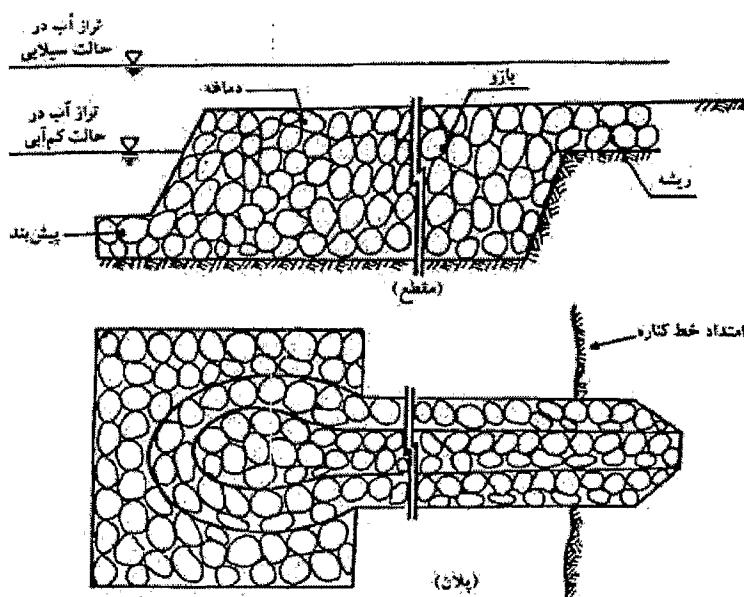
<sup>1</sup>-Permeable

<sup>2</sup>-Impermeable



شکل ۱-۱: نمونه‌ای از یک آبشکن نفوذپذیر و نقش آن در ایجاد لایه رسوبی

آبشکن‌های بسته یا نفوذناپذیر از جمله سازه‌های حفاظتی می‌باشند که برای دور ساختن جریان از ساحل و حواشی آسیب پذیر رودخانه یا ایجاد شرایط مساعد برای پاکسازی مسیر از انباشته‌های رسوبی در رودخانه‌های با بار بسته زیاد می‌توان از آنها استفاده نمود. در این نوع سازه‌ها سرعت جریان آب در میدان آبشکن تقلیل یافته و با ترسیب مواد رسوبی شرایط لازم پایداری در امتداد کناره‌ها فراهم می‌گردد. در شکل (۲-۱) نمونه یک آبشکن بسته نشان داده شده است.



شکل ۱-۲: پلان و مقطع یک آبشکن بسته (ساخته شده از لشه سنگ)

در حالتی دیگر، آبشکن‌ها بر اساس نسبت عمق جریان ( $z$ ) به طول سازه یا طول پیشامدگی آبشکن ( $L$ ) به دو دسته تقسیم می‌شوند (ملویل، ۱۹۹۲، ۱۹۹۵، ۱۹۹۷ و کلمن و همکاران، ۲۰۰۳).

$$-\text{آبشکن کوتاه}^1 \left( \frac{y}{L} > 1 \right)$$

$$-\text{آبشکن بلند}^2 \left( \frac{y}{L} \leq 1 \right)$$

الگوی جریان در اطراف آبشکن بر اساس طول سازه متغیر است. آبشکن‌های کوتاه الگوی جریان مشابهی با پایه پل ایجاد می‌کنند، البته با جریان پایین‌رونده<sup>۳</sup> در جلوی رویه بالایی آبشکن همراه با گرداب اولیه<sup>۴</sup> و برخاستگی<sup>۵</sup>، که گرداب اولیه آن با گرداب نعل اسپی<sup>۶</sup> در پایه پل مشابه است. در آبشکن‌های بلند، ساختار جریان و هندسه حفره آبشتستگی مشابه با آبشکن‌های کوتاه است. با این تفاوت که جریان پایین‌رونده یک مولفه با قدرت کمتر است و یک گرداب پخش شونده بزرگ به آرامی در پیشانی آبشکن، نزدیک ساحل به وجود می‌آید. حرکت مارپیچ گرداب اولیه موجب ایجاد گرداب ثانویه<sup>۷</sup> ضعیف در طول لبه حفره آبشتستگی می‌شود (کلمن و همکاران، ۲۰۰۳).

آبشکن‌ها هم‌چنین بر اساس موقعیت قرارگیری در رودخانه به دو نوع تقسیم می‌شوند. در نوع اول آبشکن در یک کanal مستطیلی بدون دشت سیلابی قرار دارد. در این حالت، آبشکن توسط آبشتستگی موضعی و آبشتستگی ناشی از تنگ شدگی تهدید می‌شود (شکل ۱-۳-I(a)). در نوع دوم مقطع رودخانه به صورت مرکب شامل مجرای اصلی و سیلاب‌دشت است و توسعه عرضی آبشکن متغیر است که این نوع به چهار حالت قرارگیری آبشکن طبقه‌بندی می‌شود. حالت اول اینکه آبشکن

<sup>1</sup>- Short Abutment

<sup>2</sup>- Long Abutment

<sup>3</sup>- Down flow

<sup>4</sup>- Primary vortex

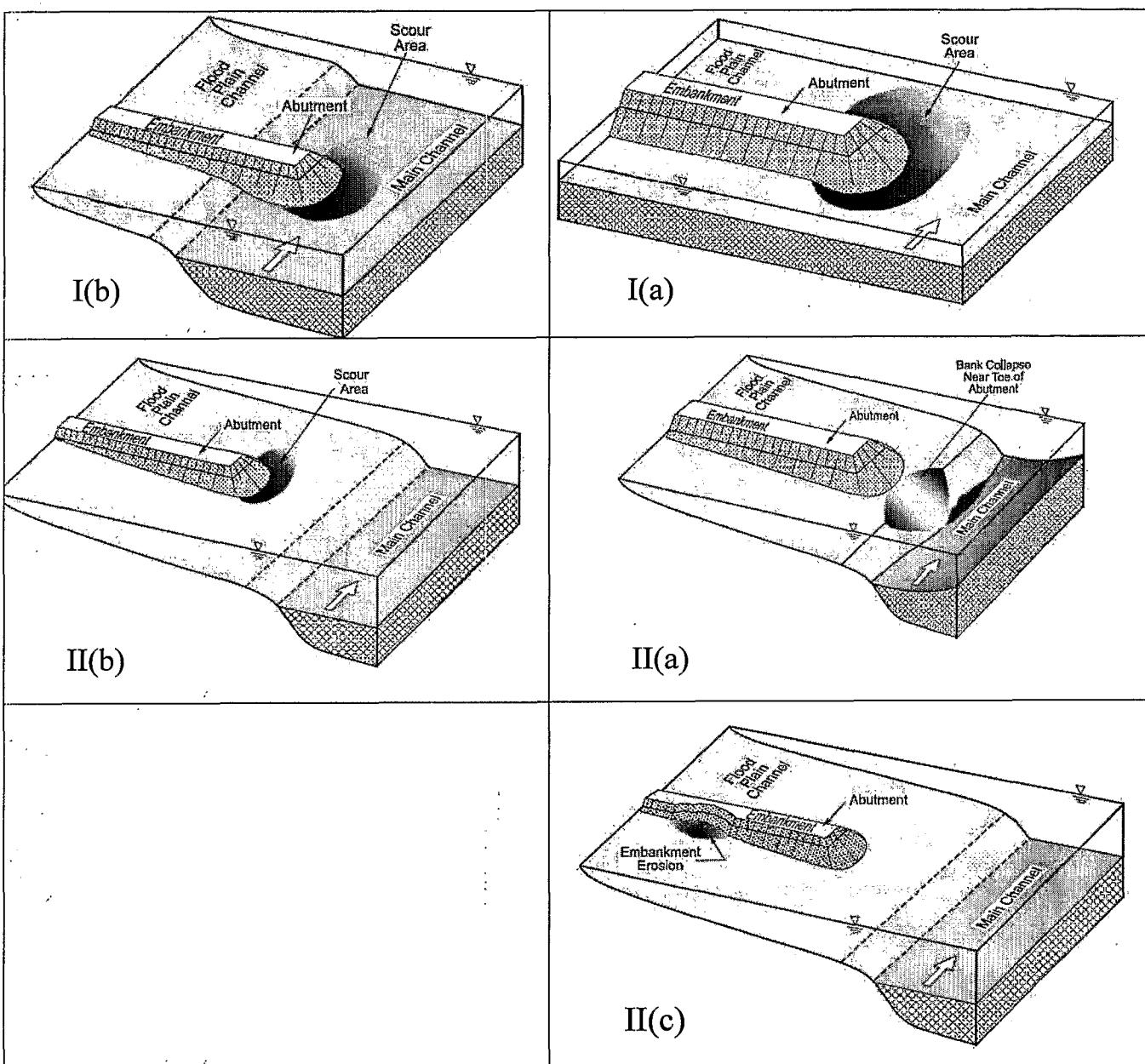
<sup>5</sup>- Wake vortex

<sup>6</sup>- Horseshoe vortex

<sup>7</sup>- Secondary vortex

تا قسمتی از کanal اصلی ادامه یافته است و آبشکن مستقیماً توسط آبشتستگی تنگ شدگی و موضعی در کanal اصلی تهدید می شود (شکل ۱-۳-۲).<sup>(II(a))</sup>

حالت دوم اینکه آبشکن تا لبه مجرای اصلی ادامه یافته است که در این حالت آبشکن با فرو ریختن دیواره کanal اصلی که در نتیجه هر دو آبشتستگی تنگ شدگی و موضعی است، مواجه است (شکل ۱-۳-۲-۲). حالت سوم اینکه آبشکن تا قسمتی از دشت سیلابی توسعه پیدا کرده و قسمت دیگر آزاد است که در این حالت آبشتستگی در دشت سیلابی منجر به تخریب آبشکن می شود (شکل ۱-۳-۲-۲-۳).<sup>(II(c))</sup> حالت چهارم شبیه حالت سوم است، با این تفاوت که فرسایش و آبشتستگی در دیواره خاکریز، آبشکن را تهدید به تخریب می کند (شکل ۱-۳-۲-۲-۴) (ملویل، ۱۹۹۵ و اتما موسته<sup>۱</sup>، ۲۰۰۳).<sup>(II(d))</sup>



شکل ۱-۳: انواع آبشکن‌ها براساس موقعیت قرارگیری در مقطع رودخانه (اتما و موسته، ۲۰۰۳)