

عملکرد هیدرولیکی دریاچه‌های هیدروفلوم (لوله دریاچه‌دار) ساخت ایران

مهدی قیصری و سید مجید میرلطیفی

گروه آبیاری و زهکشی، دانشکده کشاورزی دانشگاه تربیت مدرس

تاریخ دریافت: ۸۰/۵/۲۷؛ تاریخ پذیرش: ۸۰/۱۰/۱۵

چکیده

برای استفاده بهینه و کارآ از لوله دریاچه‌دار در روش‌های آبیاری سطحی، شناخت ویژگی‌های هیدرولیکی لوله و دریاچه‌های آن ضروری است. در این پژوهش خصوصیات هیدرولیک دریاچه‌های لوله دریاچه‌دار مورد ارزیابی قرار گرفت. دریاچه‌ها از نظر کیفیت ساخت و یکنواختی پخش آب با استفاده از شاخص‌های Q_{var} ، C_v و $Range$ بررسی گردیدند. براساس نتایج بدست آمده دریاچه‌ها از نظر ساخت مشابه یکدیگر بوده و عملکرد هیدرولیکی آنها در درجه‌های بازشدگی زیاد شبیه یکدیگر است. بنابراین؛ امکان استخراج رابطه‌ای برای تعریف چگونگی ارتباط شدت آبدهی دریاچه‌ها با فشار و میزان بازشدگی آنها وجود دارد. در همین راستا رابطه حاکم بر شدت آبدهی دریاچه‌ها در ارتباط با میزان بازشدگی دریاچه و فشار قبل از دریاچه مورد بررسی قرار گرفت و روابط فشار - میزان بازشدگی دریاچه - شدت جریان خروجی استخراج گردیدند. این روابط آبدهی دریاچه‌ها را با دقت مطلوبی برآورد می‌نمایند. همچنین یک برنامه رایانه‌ای برای شبیه‌سازی جریان خروجی از دریاچه‌ها در راستای طولی لوله دریاچه‌ای نوشته شد. برنامه مذکور آبدهی و فشار قبل از دریاچه‌ها را در طول لوله دریاچه‌دار با داشتن اطلاعات اولیه شامل شیب زمین، طول لوله، میزان بازشدگی دریاچه، فاصله دریاچه‌ها روی لوله، فشار ابتدای لوله یا آبدهی آخرین دریاچه روی لوله، فاصله دریاچه‌ها روی لوله، فشار ابتدای لوله یا آبدهی آخرین دریاچه روی لوله، فاصله اولین دریاچه از سازه تنظیم فشار، تعداد دریاچه‌های باز و تعداد دریاچه‌های بسته در ابتدای لوله و ضریب زبری لوله شبیه‌سازی می‌نماید.

واژه‌های کلیدی: آبیاری سطحی، هیدروفلوم، لوله دریاچه‌دار، لوله کم فشار.

مقدمه

یکی از سیستم‌های متداول آبیاری سطحی استفاده از خطوط لوله با فشار کم است. آبدگیری از خطوط لوله با فشار کم توسط دریاچه‌های

مخصوصی صورت می‌گیرد. زمانی که بر روی خطوط لوله با فشار کم، تعداد زیادی دریاچه نصب شود، آن را لوله دریاچه‌دار می‌نامند. لوله‌های دریاچه‌دار عموماً از جنس آلومینیم یا

۱۰۵



نظیر سرعت (متر)، $v=7$ = سرعت متوسط جریان آب در لوله قبل از دریچه (متر در ثانیه) و α = ضریب تصحیح انرژی جنبشی می‌باشند.

چگونگی ارتباط فشار و میزان آبدهی دریچه برای اکثر لوله‌های دریچه‌دار که دریچه‌ها با فاصله مساوی روی لوله تعبیه شده‌اند با رابطه زیر بیان می‌شود(۸):

[۳]

$$Q = C_d H^C$$

Q = آب خروجی از دریچه، C_d = ضریب تخلیه جریان، H = فشار قبل از دریچه و C = نمای جریان ($0 < C < 1$) است.

اسمیت و همکاران (۱۹۸۶) آزمایش‌هایی بر روی لوله‌های آلومینیومی سبک وزن با دریچه‌های کشویی پلاستیکی قابل تنظیم انجام دادند. آنها از معادله [۱] برای برآورد میزان جریان خروجی از دریچه‌های مستطیلی استفاده نمودند. آنها نتایج حاصل از معادله [۱] را با نتایج اندازه‌گیری‌های آزمایشگاهی مقایسه کردند و نتیجه گرفتند که اگر ضریب تصحیح انرژی جنبشی (α) برابر $1/1$ فرض شود ارتباط خیلی نزدیکی بین مقادیر اندازه‌گیری شده شدت جریان خروجی از دریچه‌ها با مقادیر محاسبه شده وجود خواهد داشت.

زعفرانسی (۱۳۷۵) و زارعسی (۱۳۷۵) آزمایش‌هایی برای نشان دادن ماهیت تلفات انرژی در لوله‌های دریچه‌دار ساخت ایران و محاسبه ضرایب افت انرژی انجام دادند. زعفرانسی (۱۳۷۵) ضریب اصطکاکی داری (f) را برای لوله بدون دریچه، 0.012 پیشنهاد کرد. همچنین برای لوله با دریچه باز و فواصل دریچه $1/5$ متر، f را 0.0268 و ضریب زبری هیزن - ویلیام (C_{HW}) را 113 ارائه نموده است (۱). زارعسی (۱۳۷۵) ضریب C_{HW} را برای لوله بدون دریچه $112/8$ ، برای لوله با دریچه بسته با فاصله دریچه $1/5$ متر $120/8$ و

پلاستیک ساخته می‌شدند. در سال ۱۹۷۰ برای اولین بار لوله‌های با دیواره نازک - لوله‌های انعطاف‌پذیر وینیلی - برای انتقال و پخش آب آبیاری بکار گرفته شد(۵). تولید لوله‌های انعطاف‌پذیر از سال ۱۳۷۴ در ایران شروع گردید. عموماً لوله‌های دریچه‌دار انعطاف‌پذیر در ایران تحت عنوان هیدروفلوم نامیده می‌شوند.

در حال حاضر سطح وسیعی از اراضی کشت و صنعت نیشکر خوزستان با استفاده از هیدروفلوم آبیاری می‌شود، اما تاکنون رابطه آبدهی دریچه‌ها تحت تأثیر فشار و میزان بازشدگی دریچه استخراج نشده است. همچنین دریچه‌ها از نظر کیفیت ساخت مورد ارزیابی قرار نگرفته‌اند. استفاده از لوله‌های دریچه‌دار در روش آبیاری سطحی سبب افزایش بهره‌وری از منابع آبی و امکان اعمال مدیریت بهتر در توزیع آب در مزرعه می‌شود. استفاده بهینه از لوله‌های دریچه‌دار مستلزم شناخت چگونگی عملکرد هیدرولیکی آنها می‌باشد. یکی از ویژگی‌های هیدرولیکی لوله‌های دریچه‌دار چگونگی ارتباط بین شدت آبدهی دریچه‌ها با فشار و میزان بازشدگی آنها می‌باشد. این موضوع مورد توجه محققین قرار گرفته و روابط مختلفی برای آن ارائه شده است.

اسمیت و همکاران (۱۹۸۶)، منجز (۱۹۷۱)، جنسن (۱۹۸۰) و ساندرز و البرایت (۱۹۶۴) رابطه زیر را برای پیش‌بینی مقدار جریان خروجی از دریچه‌های مستطیلی شکل مورد تأیید قرار دادند:

[۱]

$$Q^2 = A^2(8.38h_p - 1.24h_v)$$

[۲]

$$h_v = \alpha \frac{v^2}{2g}$$

در این روابط، Q = مقدار آب خروجی از دریچه (متر مکعب در ثانیه)، A = سطح مقطع دریچه (مترمربع)، h_p = ارتفاع فشاری (متر)، h_v = ارتفاع



$$q_{var} = 100 \times \left(1 - \frac{Q_{min}}{Q_{max}} \right)$$

در روابط فوق، Q_{min} = کمترین مقدار جریان مشاهده شده، Q_{max} = بیشترین مقدار جریان مشاهده شده، Q_{avg} = متوسط مقدار جریان مشاهده شده است.

تشابه عملکرد هیدرولیکی دریاچه‌های هیدروفلوم از اهمیت خاصی برخوردار است. در صورتیکه دریاچه‌ها از نظر ابعادی، یکسان ساخته نشوند تاثیر قابل ملاحظه‌ای بر کاهش یکنواختی آب خروجی از کلیه دریاچه‌ها روی یک لوله خواهند گذاشت. اثر فرآیندهای حین تولید بر ابعاد دریاچه‌های تولید شده و میزان یکسان بودن آنها با استفاده از شاخص C_v مورد مطالعه قرار گرفته است، شاخص C_v یکنواختی شدت جریان خروجی از تعدادی خروجی در یک فشار یکسان است (۲). در تحقیق حاضر با استفاده از شاخص C_v کیفیت ساخت دریاچه‌ها و تشابه عملکرد هیدرولیکی آنها مورد بررسی قرار گرفت. اهداف تحقیق حاضر بررسی کیفیت ساخت دریاچه‌ها و تشابه عملکرد هیدرولیکی آنها، استخراج رابطه آبدهی با فشار و میزان بازشدگی دریاچه و تهیه یک برنامه رایانه‌ای برای برآورد آبدهی دریاچه‌ها در راستای طولی لوله دریاچه‌دار است.

مواد و روشها

قطر داخلی لوله دریاچه‌دار مورد استفاده (هیدروفلوم) ۳۸ سانتی‌متر (۱۵ اینچ) و ضخامت جدار آن ۶۰۰ میکرومتر بود. دریاچه‌هایی که مورد استفاده قرار گرفت از دو قسمت به نامهای پایه دریاچه و در پوش دریاچه تشکیل می‌شوند. پایه دریاچه که بر روی لوله هیدروفلوم نصب می‌شود از جنس پلی وینیل کلرید بوده و انعطاف‌پذیر است. درپوش دریاچه از جنس پروپیلن بوده و

برای لوله با دریاچه بسته و فاصله دریاچه ۰/۷۵ متر، ۸۹/۹ پیشنهاد کرد (۱).

اسمیت و همکاران (۱۹۸۶) برای تعیین یکنواختی آبدهی دریاچه‌ها در طول لوله دریاچه‌دار آزمایش‌های متعددی روی شیب‌های مختلف مثبت (سربلایی) و منفی (سراشیبی) انجام دادند. در تحقیق مذکور یکنواختی آبدهی دریاچه براساس شاخص $Range$ ارزیابی گردید. بیشترین یکنواختی آبدهی زمانی حاصل گردید که لوله دریاچه‌دار بر روی شیب مثبت قرار داشت. اسمیت و همکاران (۱۹۸۶) براساس معادله پیوستگی، معادله انرژی، معادله آبدهی دریاچه‌ها و معادله هیزن - ویلیام یک برنامه رایانه‌ای به منظور برآورد شدت آبدهی دریاچه‌ها تهیه نمودند. شاخص $Range$ به صورت زیر تعریف می‌شود و در صورتی که کمتر از ۲۰ درصد باشد از نظر طبقه‌بندی یکنواختی خروج آب "قابل قبول" در غیر اینصورت "غیر قابل قبول" معرفی می‌شود (۶):

[۴]

$$Range = 100 * \left(\frac{Q_{max} - Q_{min}}{Q_{avg}} \right)$$

بودر و موت (۱۹۹۵) برای ارزیابی یکنواختی پخش آب از یک لوله آبده متخلخل شاخص تغییرات جریان (q_{var}) را بصورت زیر ارائه نمودند. مقدار q_{var} در صورتی که کمتر از ۱۰ درصد باشد از لحاظ طبقه‌بندی یکنواختی پخش "خوب"، اگر q_{var} بین ۱۰ تا ۲۰ درصد باشد "قابل قبول" و در صورتی که بزرگتر از ۲۰ درصد باشد از لحاظ طبقه‌بندی "غیر قابل قبول" ارزیابی می‌شود (۷).

[۵]

1 - Acceptable

2 - Unacceptable

۱۰۷



سوم با لوله‌ای به طول ۲۵ متر (حداکثر طول مستقیم که امکان فراهم کردن آن در آزمایشگاه وجود داشت) انجام گرفت. بر روی لوله مذکور پنج حلقه‌ی پیزومتری با توجه به توصیه‌های استاندارد بین‌المللی ایزو ۹۶۴۴ و ایزو ۷۳۳۶ نصب گردید (۳ و ۴). برای اندازه‌گیری فشار واقعی قبل از دریاچه‌ها از حلقه‌های پیزومتری نصب شده روی لوله که به وسیله شیلنگ تراز به تابلو پیزومتر متصل شده بودند و همچنین شیلنگ آب نمای مخزن استفاده شد. در این آزمایش ابتدا دریاچه‌ها با فاصله ۱/۵ متر/بر روی لوله‌ی مذکور نصب گردیدند و آبدهی دریاچه‌ها در دو حالت بازشدگی ۲۲۵ و ۳۱۵ درجه و ارتفاع آب ورودی ۱۰۴ سانتی‌متر در طول لوله اندازه‌گیری شد. همچنین فشار آب پشت دریاچه‌ها در طول لوله در پنج محل به وسیله حلقه‌های پیزومتری اندازه‌گیری گردید. سپس فاصله دریاچه‌ها با نصب دریاچه در وسط فاصله بین دریاچه‌های مجاور هم به ۰/۷۵ متر کاهش داده شد و مجدداً آبدهی دریاچه‌ها در دو حالت بازشدگی ۱۳۵ و ۲۲۵ درجه و ارتفاع آب ورودی ۱۰۴ سانتی‌متر در طول لوله اندازه‌گیری شد. در این پژوهش هر حالت بازشدگی دریاچه معادل ۹۰ درجه بسته شدن درپوش دریاچه می‌باشد. بر این اساس پنج حالت بازشدگی امکان‌پذیر است. حالت پنج‌الی یک، بیانگر وضعیتی است که درپوش دریاچه از حالت کاملاً باز به ترتیب ۹۰، ۱۸۰، ۲۷۰ و ۳۶۰ درجه بسته شده باشد. اضافه بر حالت‌های مذکور در حالتیکه درپوش از پایه‌ی دریاچه کاملاً جدا شده باشد، به عنوان حالت ششم اعمال گردید.

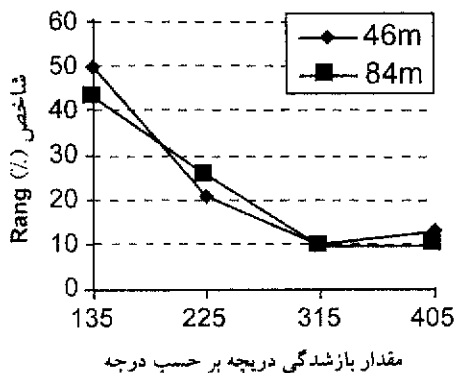
نتایج

به منظور ارزیابی کیفی دریاچه‌ها مقادیر خروج آب از ۳۰ دریاچه در دو فشار مختلف و چهار حالت بازشدگی اندازه‌گیری شد. عملکرد

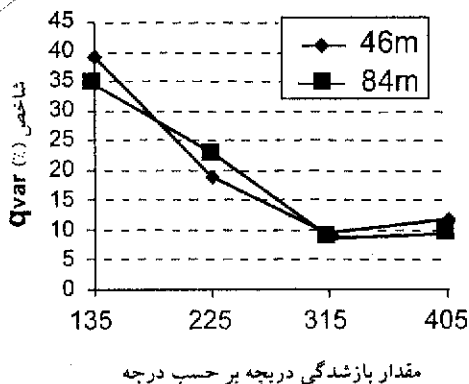
انعطاف‌پذیر نمی‌باشد. از درپوش دریاچه برای مسدود کردن روزنه پایه دریاچه استفاده می‌شود.

آب مورد نیاز آزمایش‌ها توسط یک پمپ سانتریفیوژ با ماکزیمم دبی ۷۰ لیتر در ثانیه از مخزن موجود در آزمایشگاه تامین گردید. برای کنترل دبی از لوله by-pass نصب شده روی لوله رانش استفاده شد. برای ایجاد فشار ثابت در ابتدای لوله هیدروفلوم از یک مخزن گالوانیزه استفاده گردید. با استفاده از مخزن ذخیره مذکور ارتفاع‌های مختلف آب ایجاد می‌گردید و ارتفاع آب ایجاد شده در مدت آزمایش ثابت نگه داشته می‌شد. برای ایجاد ارتفاع‌های مختلف آب از یکسری تسمه استفاده گردید. با نصب تسمه‌ها در جلوی سرریز مخزن ذخیره، ارتفاع آب داخل مخزن ذخیره افزایش می‌یافت. یک شیلنگ شفاف (آب نما) بر روی مخزن ذخیره آب، جهت قرائت ارتفاع آب داخل مخزن، نصب شد. جهت استخراج روابط آبدهی دریاچه‌ها، ارزیابی کیفی دریاچه‌ها و کنترل برنامه رایانه‌ای سه سری آزمایش جداگانه صورت گرفت. در گروه اول و دوم آزمایش‌ها برای استخراج روابط آبدهی دریاچه‌ها و ارزیابی کیفی آنها دریاچه‌ها باید در فشار و دمای یکسان آزمایش شوند. به این منظور از یک لوله هیدروفلوم به طول ۴۲۰ سانتی‌متر استفاده شد و در هر نوبت آزمایش سه دریاچه با فاصله ۸۰ سانتی‌متر روی آن نصب گردید. ابتدای لوله به مخزن ذخیره متصل و انتهای لوله مسدود گردید. در مجموع در ده نوبت آزمایش آبدهی ۳۰ دریاچه که در هر آزمایش سه عدد از آنها روی لوله نصب می‌شدند، در پنج حالت بازشدگی و پنج فشار مختلف اندازه‌گیری شد. بعد از انجام هر نوبت از آزمایش‌ها دریاچه‌ها از روی لوله جدا و مجدداً سه دریاچه‌ی دیگر روی لوله نصب شد و حجم آب خروجی از دریاچه‌ها در یک زمان مشخص اندازه‌گیری گردید. آزمایش‌های گروه



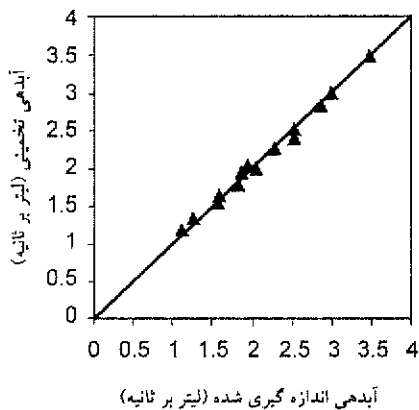


شکل ۱ - تغییرات ضریب Rang با افزایش درجه بازشدگی در فشارهای ۴۶ و ۸۴ سانتی متر.

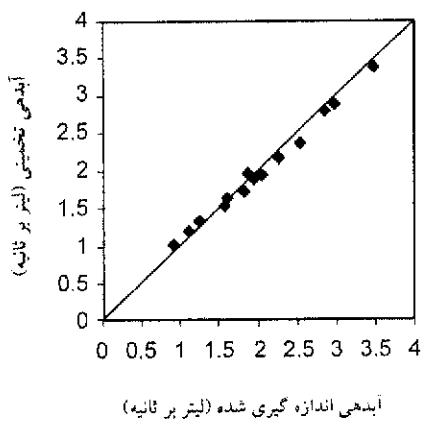


شکل ۲ - تغییرات شاخص Qvar با افزایش درجه بازشدگی در فشارهای ۴۶ و ۸۴ سانتی متر.

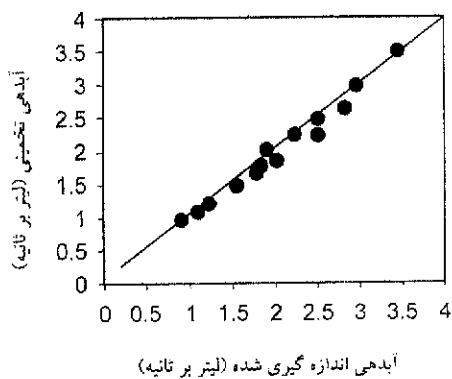
۱۰۹



شکل ۳ - مقایسه آبدهی واقعی با آبدهی تخمینی حاصل از معادله ۶.



شکل ۴ - مقایسه آبدهی واقعی با آبدهی تخمینی حاصل از معادله ۷.



شکل ۵ - مقایسه آبدهی واقعی با آبدهی تخمینی حاصل از معادله ۸.



روابط حاصل دارای دقت لازم بوده، لیکن برای انتخاب دقیق ترین رابطه آزمایش‌های دیگری روی سه دریاچه جدید در سه حالت بازشدگی (۱۸۰، ۲۷۰ و ۳۶۰ درجه) و پنج فشار (۰/۵۹، ۰/۷۰، ۰/۷۹/۸، ۰/۹۹/۸ و ۱/۱۹/۵ سانتی‌متر) انجام شد. مقادیر آبدهی مشاهده شده در آزمایش‌ها تحت عنوان آبدهی واقعی و آبدهی بدست آمده با استفاده از هر کدام از هفت معادله تحت عنوان آبدهی تخمینی نامگذاری شد. سپس با استفاده از نتایج آزمایش‌های سه دریاچه جدید، مقادیر تخمینی حاصل از هر یک از معادله‌ها با مقادیر واقعی مقایسه گردید. روابطی که درصد خطای آنها کمتر از ۱۰ درصد بود، به عنوان معادله‌های برتر انتخاب شدند. در شکل‌های ۳، ۴ و ۵ مقادیر آبدهی واقعی با مقادیر آبدهی تخمینی حاصل از معادله‌ها مورد مقایسه قرار گرفته است. نتایج نشان می‌دهد که معادله‌های زیر به ترتیب بالاترین دقت را برای برآورد آبدهی دریاچه‌ها دارا هستند. ضریب همبستگی بین مقادیر محاسبه شده و مقادیر واقعی برای معادله‌های زیر به ترتیب ۰/۹۹۷، ۰/۹۹۵ و ۰/۹۸۹ می‌باشد:

[۶]

$$Q = (-0.0004\theta^2 + 0.0069\theta - 0.0016)H + (-0.0058\theta^2 + 0.2522\theta - 0.2863)$$

[۷]

$$Q = (-0.005H - 0.0048)\theta^2 + (0.0074H + 0.2361) + (3 \times 10^{-5}H^2 - 0.0055H - 0.1808)$$

[۸]

$$Q = (0.0035\theta + 0.003)H + (0.2066\theta - 0.2253)$$

رابطه زیر با ضریب همبستگی ۰/۹۷۷ برای زمانی که درپوش دریاچه کاملاً از پایه‌ی دریاچه جدا شده است استخراج گردید:

[۹]

$$Q = 0.4508H^{0.5965}$$

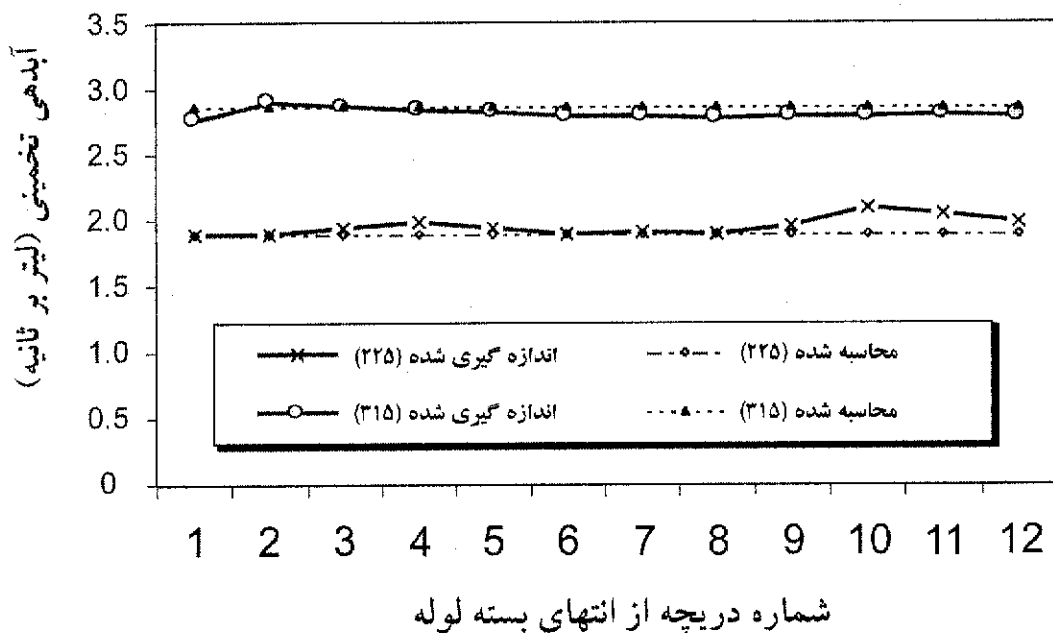
دریاچه‌ها در فشارهای ۴۶ و ۸۴ سانتی‌متر ستون آب و میزان بازشدگی ۱۳۵، ۲۲۵، ۳۱۵ و ۴۱۵ درجه مورد ارزیابی قرار گرفت. ارزیابی کیفی دریاچه‌ها از نظر ساخت بر اساس شاخص C_v انجام شد. مقدار C_v بدست آمده در حالت بازشدگی ۱۳۵ درجه "متوسط"، در حالت بازشدگی ۲۲۵ درجه "خوب" و در حالت بازشدگی ۳۱۵ و ۴۰۵ درجه "عالی" بدست آمد. مقادیر C_v بدست آمده در حالت‌های مختلف بازشدگی، یکنواختی ساخت و تشابه ابعاد فیزیکی دریاچه‌ها را تأیید می‌نماید. برای ارزیابی یکنواختی پخش آب دریاچه‌ها در یک فشار یکسان از شاخص‌های q_{var} و $Range$ استفاده گردید. مقادیر q_{var} و $Range$ بدست آمده در حالت‌های مختلف بازشدگی برای دو فشار ۴۶ و ۸۴ سانتی‌متر ستون آب در شکل‌های ۱ و ۲ نشان داده شده است. مشاهده می‌شود که تغییرات فشار تأثیر قابل ملاحظه‌ای بر شاخص‌های کیفی ندارد. بر اساس طبقه بندی q_{var} یکنواختی آبدهی دریاچه‌ها در حالت بازشدگی ۱۳۵ درجه «غیر قابل قبول»، در حالت بازشدگی ۲۲۵ «قابل قبول» و در حالت بازشدگی ۳۱۵ و ۴۰۵ درجه «خوب» حاصل گردید. بر اساس شاخص $Range$ یکنواختی آبدهی دریاچه‌ها در یک فشار یکسان در حالت بازشدگی ۱۳۵ درجه "غیر قابل قبول" و در حالت‌های بازشدگی ۲۲۵، ۳۱۵، ۴۰۵ درجه "قابل قبول" بدست آمد.

برای استخراج رابطه آبدهی دریاچه‌ها با فشار و مقدار بازشدگی دریاچه، آبدهی ۱۸ دریاچه در ۵ فشار (۰/۲۷/۵، ۰/۴۶، ۰/۶۵، ۰/۸۴ و ۱/۰۴ سانتی‌متر) و پنج حالت بازشدگی (۰/۴۵، ۱۳۵، ۲۲۵، ۳۱۵ و ۴۰۵ درجه) اندازه گرفته شد.

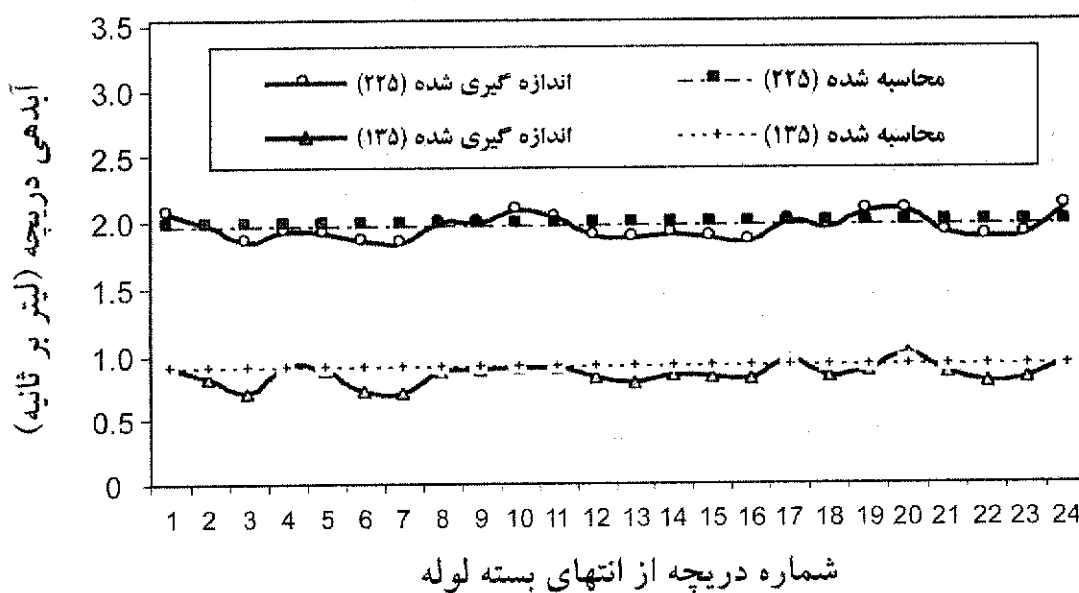
بر اساس نتایج بدست آمده هفت رابطه برای برآورد شدت جریان خروجی از دریاچه‌ها تحت تأثیر فشار و درجه بازشدگی استخراج گردید.

۱۱۱





شکل ۶ - مقایسه آبدهی اندازه گیری شده در آزمایشگاه و محاسبه شده توسط برنامه برای حالت بازشدگی ۲۲۵ و ۳۱۵ درجه، فاصله دريچه ۱/۵ متر.



شکل ۷ - مقایسه آبدهی اندازه گیری شده در آزمایشگاه و محاسبه شده توسط برنامه برای حالت بازشدگی ۲۲۵ و ۱۳۵ درجه، فاصله دريچه ۱/۷۵ متر.



حالت های بازشدگی ۱۳۵، ۲۲۵ و ۳۱۵ درجه وجود ندارد. نتیجه بدست آمده دقت برنامه را در حالت های بازشدگی ۱۳۵، ۲۲۵ و ۳۱۵ درجه تأیید می کند. در شکل های ۶ و ۷ مقادیر آبدهی واقعی با مقادیر آبدهی محاسبه شده در طول لوله دریچه دار نشان داده شده است.

با توجه به مقادیر بدست آمده برای شاخص های یکنواختی Range و q_{var} دریچه ها در حالت های بازشدگی ۲۲۵، ۳۱۵ و ۴۰۵ درجه قابل قبول و در درجه بازشدگی ۱۳۵ درجه غیر قابل قبول ارزیابی می شوند. بنابر این استفاده از دریچه ها در حالت های بازشدگی ۲۲۵ درجه و بیشتر به منظور تامین آبدهی های بیشتر از ۱/۵ لیتر در ثانیه توصیه می شود. در صورتیکه کاربرد دریچه ها در حالت های بازشدگی کمتر از ۲۲۵ درجه باشد سبب عدم یکنواختی پخش آب از دریچه ها و متعاقباً عدم یکنواختی پخش آب در مزرعه می گردد. علت کاهش شاخص C_v در مقابل افزایش درجه بازشدگی می تواند بخاطر کاهش تأثیر درپوش دریچه بر جریان خروجی باشد. در درجات بازشدگی زیاد و یا بدون درپوش (معادله ۹) دریچه عملاً مشابه یک روزنه عمل می نماید و تفاوت قابل توجهی میان دریچه ها مشاهده نمی شود. همانطور که در معادله های ۶ و ۷ مشاهده می شود، حساسیت آبدهی دریچه ها به درجه بازشدگی (سطح مقطع باز دریچه) در مقایسه با فشار بیشتر است. سطح مقطع جریان خروجی از دریچه با توان دوم برروی آبدهی دریچه ها اثر می گذارد، در صورتیکه تغییرات فشار ارتباط مستقیم (توان یک) با آبدهی دریچه ها دارد. این امر در معادله [۱] که توسط اسمیت و همکاران (۱۹۸۶)، منجز (۱۹۷۱)، جنسن (۱۹۸۰) و البرایت (۱۹۸۴) مورد تأیید قرار گرفته، مشاهده می گردد. معادله [۷] برای محاسبه آبدهی دریچه بدون درپوش استخراج گردید. معادله مذکور از

در معادله های ۶ تا ۹، $Q = \text{آبدهی دریچه بر حسب لیتر بر ثانیه}$ ، $\theta = \text{میزان بازشدگی دریچه بر حسب رادیان}$ و $H = \text{فشار آب در داخل لوله قبل از دریچه بر حسب سانتی متر است}$. (منظور از فشار قبل از دریچه ارتفاع آب بالای خط مرکز دریچه است).

به منظور شبیه سازی جریان خروجی از هر یک از دریچه ها و فشار قبل از آنها در طول لوله دریچه دار، برنامه رایانه ای به زبان QBASIC نوشته شد. در این برنامه از معادله پیوستگی، معادله های برآورد آبدهی دریچه بر اساس میزان بازشدگی و فشار (معادله های ۶ و ۹)، معادله های هیزن - ویلیام و دارسی و ایسباخ و همچنین ضرائب افت اصطکاکی پیشنهاد شده توسط زارعی (۱۳۷۵) و زعفرانی (۱۳۷۵) استفاده گردید. برنامه مذکور دارای دو منوی اصلی است. منوی اول برای طراحی سیستم آبیاری به روش هیدروفلوم نوشته شده و جنبه کاربردی دارد. از منوی دوم برای کارهای آزمایشگاهی و تحقیقاتی استفاده می شود. به منظور کنترل معادله ها و ضرائب استفاده شد در برنامه رایانه ای، از مدل آزمایشگاهی معرفی شده در بخش مواد و روشها استفاده شد. و آبدهی دریچه های نصب شده روی لوله اندازه گیری گردید. برنامه با استفاده از شرایط اولیه آزمایش شامل شیب زمین، تعداد دریچه های باز، تعداد دریچه های بسته، طول لوله بدون دریچه، فاصله اولین دریچه تا مخزن، میزان بازشدگی دریچه های باز، فاصله دریچه ها و آبدهی آخرین دریچه اجرا گردید. مقادیر آبدهی محاسبه شده به وسیله برنامه با مقادیر آبدهی واقعی اندازه گیری شده در آزمایشگاه با آزمون کای اسکور برای سه حالت بازشدگی ۱۳۵، ۲۲۵ و ۳۱۵ درجه مورد مقایسه قرار گرفت. براساس آزمون کای اسکور اختلاف معنی داری بین مقادیر آبدهی محاسبه شده و مقادیر آبدهی واقعی در



معادله عمومی روزنه و همچنین معادله عمومی
اسکوگریو (۱۹۸۷) ارائه شده است تبعیت می کند.
دریچه های لوله دریچه دار که توسط واکر و

منابع

1. زارعی، ش. ۱۳۷۵. بررسی خصوصیات هیدرولیکی و فنی لوله های دریچه دار انعطاف پذیر (ساخت ایران). پایان نامه کارشناسی ارشد تاسیسات آبیاری، دانشکده کشاورزی، دانشگاه تهران.
2. ASAE Standards. 1990 Design and installation of microirrigation systems. EP405.1 DEC98.
3. International Standard Organization (ISO). 9644. 1993. Agricultural irrigation equipment. Pressure losses in irrigation valves, Test Method.
4. International Standard Organization (ISO). 7336. 1984. Asbestos- Cement pipelines- Guidelines for hydraulic calculation.
5. Jensen M.E. 1983. Design and operation of farm irrigation systems. ASAE Monograph Number 3.
6. Smith, R.J., P.J. Wothe, and S.J. Mulder, 1986. Analysis and design of gated irrigation pipeline. Agric. Water Managem. 12: 99-115.
7. Yoder, R.E. and C.R. Mote. 1995. Porous pipe discharge uniformity. Micro-irrigation for a changing world. Conserving resources/preserving the environment, Proceedings of the Fifth International Micro-irrigation Congress, ASAE, Orlando, Florida.
8. Walker, W.R. and G.V. Skogerboe, 1987. Surface irrigation theory and practice. New Jersey: Prentice-Hall., U.S.A. p: 386.



Hydraulic performance of hydro flume (gated pipe) gates

M. Gheisari and S.M. Mirlatifi

Faculty of Agriculture, Tarbiat Modarres University, Tehran, Iran.

Abstract

In order to use gated pipes efficiently, it is required to know the hydraulic properties of the gated pipe and its gates. The hydraulic properties of gated pipe's gates were studied. The manufacturing quality and the discharge similarity of gates were evaluated by computing values of indices including C_v , q_{var} and Range. Results indicate that the manufacturing quality of gates is acceptable and their hydraulic performance's is similar. Therefore, an equation was developed to relate gate discharge to the hydraulic head behind the gate and the gate degree of opening. The gate discharge was computed under various conditions of pressure head and degree of opening with the equation derived and compared with measured values. The computed values of gate discharge were close enough to the actual values for practical purposes. A computer program was developed to simulate gate discharges along a gated pipe. The program calculates gate discharge and pressure behind the gates along a gated pipe line based on known values of pipe slope, length of pipe, gate degree or opening, gate spacing, pipe inlet pressure or discharge of last gate on the pipe line, distance from the pipe inlet to the first open gate, and numbers of open and closed gates at the beginning of the pipe.

Keywords: Gated pipe; Surface irrigation; Low pressure pipe.

۱۱۵

