



۱

مدل سازی منحنی تداوم جریان ماهانه به روش رگرسیون غیرخطی برای حوضه های بدون آمار استان اردبیل

لیلا بابایی^۱, محمدحسین جلیلی^۲, زینب امینزاده^۲, فریدون سلیمانی^۳, زینب حرباوی^{۴*}

۱. دانشجوی دکتری علوم و مهندسی آبخیزداری، گروه مرتع و آبخیزداری، دانشکده منابع طبیعی، دانشگاه ارومیه

۲. دانشجوی کارشناسی مهندسی طبیعت، گروه مرتع و آبخیزداری، دانشکده کشاورزی و منابع طبیعی، دانشگاه حقوق اردبیلی، اردبیل، ایران

۳. استادیار، بخش تحقیقات حفاظت خاک و آبخیزداری، مرکز تحقیقات و آموزش کشاورزی و منابع طبیعی خوزستان، سازمان تحقیقات، آموزش و ترویج کشاورزی، اهواز، ایران

۴. استادیار، گروه مرتع و آبخیزداری، دانشکده کشاورزی و منابع طبیعی، پژوهشکده مدیریت آب، دانشگاه حقوق اردبیلی، اردبیل، ایران^۱

تاریخ دریافت: ۱۴۰۰/۰۹

تاریخ پذیرش: ۱۴۰۱/۰۱

صفحات: ۱۸-۱

نوع مقاله: علمی-پژوهشی

چکیده

منحنی تداوم جریان (FDC) بیان گر توزیع فراوانی جریان آب در یک بازه زمانی است که به طور گستردگی در هیدرولوژی برای ارزیابی طیفهای مختلف کاربرد جریان آب رودخانه‌ها استفاده می‌شود. لذا، توسعه یک مدل و روش مناسب برای برآورد آن در حوضه‌های فاقد آمار ضروری است. در همین راستا، در پژوهش حاضر، از مدل سازی مبتنی بر رگرسیون غیرخطی، برای تهیی FDC بر اساس داده‌های دبی جریان آب (مترمکعب بر ثانیه) و بارش (میلی‌متر) در دوره آماری ۱۳۸۱-۱۳۹۲، مساحت (کیلومترمربع) و شبیه متوسط (درصد) حوضه‌های بالادست مربوط به ۳۰ ایستگاه استان اردبیل استفاده شد. برای تحلیل رگرسیون غیرخطی، حدود ۷۰ و ۳۰ درصد ایستگاه‌ها به ترتیب برای واسنجی و اعتبارسنجی در نظر گرفته شدند. توسعه مدل برآورد FDC شامل چندین مرحله از جمله بی‌بعد کردن داده‌های جریان دبی، نرمال‌سازی، تعریف پارامترهای معادلات رگرسیون غیرخطی و محاسبه چارک‌ها بوده است. درنهایت پس از آزمون رابطه‌های مختلف، رابطه $Q = 0.00002385(AP)^{0.571}S^{0.845}$ با در نظر گرفتن تمام متغیرهای ورودی با ضریب تعیین (R^2) برابر با ۰/۷۸ و میانگین قدر مطلق خطأ (MAE) برابر با ۰/۰۲۱ به عنوان رابطه نهایی برای مدل سازی FDC در حوضه‌های فاقد آمار معرفی شد.

واژه‌های کلیدی: بی‌بعد سازی، رژیم جریان رودخانه، مدیریت منابع آب، مدل سازی منطقه‌ای.

مقدمه

تحلیل سامانه‌های مربوط به چرخه آب و هیدرولوژی از طریق مدل سازی^۱ می‌تواند نقش اساسی در مدیریت یکپارچه حوضه^۲ ایفا نموده و مدیران را در اتخاذ اقدامات مناسب مدیریتی و حفاظتی کمک نماید. (مهدوی، ۱۳۹۵). از طرفی، اساس و پایه مطالعات هیدرولوژی، وجود داده‌های آماری با دقت و طول دوره زمانی مورد قبول است. با توجه به ناقص بودن اغلب

1- *Email:z.hazbavi@uma.ac.ir نویسنده مسئول: زینب حرباوی

2- Modeling

3- Catchment/watershed

داده‌های هیدرولوژی به دلایل مختلفی از جمله عدم وجود تجهیزات اندازه‌گیری، ثبت نکردن به موقع آمار و یا ثبت آمار اشتباه، تخمین و برآورد این داده‌ها برای دستیابی به مبنای صحیح و حتی المقدور نزدیک به واقعیت لازم و ضروری است. اهمیت دسترسی به داده‌های کافی و دقیق باهدف کاهش مدت زمان مطالعات، برآورد مناسب از پارامترهای هدف و نیز کاهش هزینه‌های اجرایی و خسارات ناشی از اجرای طرح‌های مدیریتی مبتنی بر داده‌های هیدرولوژی روزبه روز توسط دانشمندان و کارشناسان اجرایی مورد تأکید قرار می‌گیرد (Smakhtin, 2001).

امروزه، در برنامه‌ریزی‌ها و شیوه‌های مدیریت منابع آب، ابزارهای محاسباتی بسیاری در دسترس محققان و مهندسان قرار گرفته است (حسینی و همکاران، ۱۳۹۸؛ Ridolfi et al., 2020). در این میان منحنی تداوم جریان (FDC)^۱ برای توصیف رژیم هیدرولوژیک حوضه بر اساس سری زمانی حجم جریان رودخانه مورد استفاده قرار می‌گیرد. با استفاده از FDC، دبی جریان با درصد زمانی مشخص تعیین و رویدادهای بیشینه و کمینه جریان محاسبه می‌شود. FDC منطقه‌ای با توسعه معادلات و انتقال اطلاعات مرتبط با ویژگی‌های مورفو‌لوژی و هیدرولوژی حوضه از مناطق دارای داده به مناطق بدون آمار قابل تهیه است. البته مدل‌های FDC برای یک حوضه به حوضه دیگری قابل انتقال نیستند، مگر این‌که حوضه‌ها از نظر ویژگی‌های هیدرولوژی و ژئومورفولوژی مشابه باشند (Burgan & Aksoy, 2020).

به دلیل فقدان داده‌های دبی و مشکلات ناشی از آن‌ها در برخی مناطق، کاربرد FDC در مطالعات هیدرولوژی، اکولوژی رودخانه و مدیریت منابع آب محبوبیت بالایی پیدا کرده است. FDC اطلاعاتی در مورد جریان و همچنین مدیریت بهینه منابع آب رودخانه ارائه می‌دهد. همچنین کاربرد آن دارای سابقه طولانی در زمینه آبیاری، تأمین آب، برنامه‌های پیش‌گیری از سیل، ارزیابی جریان، تخصیص بار پسماند، تخصیص منابع برق‌آبی، انتخاب ظرفیت تصفیه فاضلاب‌ها، مطالعات رسوب رودخانه/مخزن/دریاچه/تالاب، مدیریت مخزن، تجزیه و تحلیل فراوانی سیل، ارزیابی خسارت سیل، انتخاب پروژه مدیریت بهینه منابع آب، مهندسی مصرف آب، ذخیره محیط زیستی، طراحی کانال شامل ارزیابی ظرفیت انتقال رسوب و وضعیت زیستگاه، تنوع زیستی آبزیان-ارزیابی تصادفی جریان‌های کمینه است (Smakhtin, 2001).

با افزایش نیاز به منابع آبی و به دنبال آن نیاز به برنامه‌ریزی و مدیریت منابع آب کشورها، استفاده از FDC اهمیت زیادی پیدا کرده است. بنابراین، مطالعات مختلفی در مورد مدل‌های هیدرولوژی باهدف برآورد FDC در حوضه‌های بدون آمار با استفاده از داده‌های دبی و توپوگرافی حوضه‌های اطراف انجام شده است. برای نمونه، Verma و همکاران (۲۰۱۷) به مطالعه و بررسی تداوم جریان برای تخمین جریان‌های محیط زیستی در حوضه دامودار در هند پرداختند. در این مطالعه، کمترین میزان جریان محیط زیستی در شش حوضه دامودار با استفاده از دو روش FDC و اندازه‌گیری دوره‌ای (POR)^۲ ثبت و رویکردهای تصادفی برای داده‌های روزانه برآورد شد. همچنین Over و همکاران (۲۰۱۸) با استفاده از روش رگرسیون منطقه به برآورد FDC پرداختند. آن‌ها با در نظر گرفتن متغیرهای مختلف مدل‌سازی و اعتبارسنجی، مدل را در ۱۹ حوضه رودخانه‌ای واقع در ایالات متحده بررسی کردند. محاسبات رگرسیونی عمده‌تاً توسط حداقل مربعات وزنی صورت گرفت. تجزیه و تحلیل رگرسیون در این مطالعه بر اساس داده‌های جریان دبی دوره آماری ۳۳ ساله رگرسیون خطی با استفاده از خصوصیات حوضه در محدوده احتمال بین ۰/۰۲ تا ۰/۹۹ برآورد شد.

Mateo-Lázaro و همکاران (۲۰۱۸) به بررسی و تجزیه و تحلیل تداوم جریان پایه و منابع آب قابل دسترس بر اساس مدل‌های مخزن خطی موازی (PLR)^۳ پرداختند. آزمون مدل‌ها از طریق پایش مداوم حوضه‌ای واقع در شمال شرقی اسپانیا صورت گرفت. بر همین اساس، یک روش جدیدی برای تحلیل و تفکیک اجزای جریان، بر اساس روابط پویا بین مخازن

1- Flow duration curve

2- Period of record

3- Parallel linear reservoir models

خطی وابسته به مدل های PLR توسعه داده شد. نتایج نشان می دهد که FDC و منحنی تداوم ذخیره (SDC)^۱ نسبتاً قابل قبول بوده که امکان ارزیابی منشاً منابع آب حوضه را فراهم نموده است. در ادامه، Ksiazka و همکاران (۲۰۱۹) به بررسی قابلیت استفاده ترکیبی از روش های هیدرولوژیک و هیدرولیک در محاسبه جریان محیط زیستی رودخانه سیلوکای لهستان پرداختند. برای انجام تحقیق از روش های متداول هیدرولوژیک مانند FDC استفاده کردند. نتایج نشان داد که توسعه مجموعه پارامترهای موردنیاز با در نظر گرفتن ماهیت فصلی آن ها، روش را به سمت روش های مدل سازی زیستگاه تغییر می دهد. با این حال، دامنه الزامات محیط زیستی اکوسیستم ها از جمله مجموعه موجودات آبزی قبل از استفاده گسترده از روش هیدرولیک بایستی تعریف شده و مورد توجه قرار گیرد.

Ridolfi و همکاران (۲۰۲۰) به برآورد منحنی های تداوم جریان برای حوضه های تقریباً فاقد تجهیزات اندازه گیری در ایالات متحده امریکا پرداختند. در این پژوهش با استفاده از داده های بارش در حوضه های دیگر به عنوان مناطق هدف برای برآورد FDC استفاده شد. مقایسه بین FDC برآورد شده، منطقی بودن این روش را به ویژه برای صدک های متوسط نشان داده است. همچنین در ترکیه Burgan و Aksoy (۲۰۲۰) بر اساس مدل سازی رگرسیون غیرخطی، دبی جریان حوضه های فاقد آمار را برآورد نمودند. با دخالت دادن داده های هواشناسی و توبوگرافی در رگرسیون، نتایج حاکی از تطابق مناسب داده های برآورده با مشاهداتی به ویژه در جریان های با دبی متوسط و بالا بوده است. اخیراً نیز Costa و Fernand (۲۰۲۱) به مدل سازی منطقه ای منحنی های تداوم و جریان با استفاده از انتقال اطلاعات با روش رگرسیون چندجمله ای پرداختند. در این پژوهش از رگرسیون چندجمله ای تکاملی برای شناسایی معادلات منطقه ای و بررسی شاخص های جریان استفاده شده است. نتایج حاصل از معادلات نشان داد که این شیوه ابزاری مؤثر و قوی برای انتقال اطلاعات به سایت های بدون آمار می باشد. نتایج نشان داد که مدل سازی برای جریان درازمدت نسبتاً خوب ارزیابی شده است اما برای رژیم های جریان کمینه در بیشتر موارد نتایج خوب نبوده است. همچنین این مدل نشان داد که می تواند رژیم های جریان را در سال های معمولی و مرطوب به خوبی تحلیل کند اما در شرایط خشک موفق به انجام این کار نیست.

در راستای منطقه ای کردن FDC در ایران، حیدری زاده و همکاران (۱۳۸۹) به بررسی و تخمین آبدھی و همگن بندی حوضه های فاقد آمار شمال غرب کشور پرداختند. آن ها برای همگن بندی مناطق موردنظر از تحلیل خوش های و برای مدل سازی از روش تحلیل چند متغیره استفاده کردند. نتایج نشان داد که همگن بندی در این مناطق برای تخمین آبدھی در حوضه های فاقد آمار در برآورد منحنی منطقه ای تأثیرگذار نیست، اما می توان آبدھی آن ها را با دقت مناسبی به دست آورد. همچنین، روابط رگرسیونی به دست آمده بر مبنای میانه، از دقت بالاتری نسبت به روابط به دست آمده بر مبنای میانگین برخوردار بودند. علاوه بر این، زارع چاهوکی و همکاران (۱۳۹۲) در مطالعه ای در حوضه های بدون آمار مناطق خشک ایران مرکزی از میان ۱۱ متغیر مستقل فیزیوگرافی و اقلیمی چهار عامل مساحت حوضه، طول و شبیه آبراهه اصلی و بارندگی متوسط سالانه به عنوان عوامل مهم و اختلاف ارتفاع حوضه به عنوان متغیر کمکی استفاده نمودند. آن ها برای تهیه مدل منطقه ای FDC، برای حوضه های مناسب در استان های بیزد، مرکزی و سمنان روش رگرسیون چند متغیره غیرخطی را به کار گرفتند. در نهایت، برای برازش بهترین مدل منطقه ای حوضه های بدون آمار و خشک ایران مرکزی از معیار ارزیابی متقاطع نش ساتکلیف استفاده شد. خسر و بیگی بز چلویی و واخواه (۱۳۹۳) به مطالعه و تحلیل منطقه ای FDC در حوضه دریاچه نمک با استفاده از روش رگرسیون چند متغیره و ترکیب تحلیل خوش های پرداخته اند. نتایج نشان داد که رویکرد تحلیل منطقه ای با تشخیص حوضه های همگن باعث افزایش کارآیی و خطای کمتر مدل های منطقه ای می شود و با توجه به میزان ضریب بتا معادلات رگرسیونی، طول آبراهه اصلی مهم ترین پارامتر تأثیرگذار در دبی های تداوم جریان بوده است. در بیشتر شاخص های مستخرج از FDC، میزان ضریب کارآیی کمتر از ۰/۸ به دست آمد. کاظمی و همکاران (۱۳۹۷) به مطالعه و بررسی

1- Storage duration curve

و تعیین عوامل مؤثر بر شکل FDC در اقلیم‌های مختلف ایران پرداختند. نتایج نشان داد که در تحلیل عاملی در مناطق مختلف اقلیمی کشور برخی از پارامترهای دسته‌بندی شده در قالب عامل اول شامل شماره منحنی، شاخص جریان پایه، تعداد روزهای بارانی در تمامی مناطق اقلیمی، مشترک است. عامل شماره منحنی در تمامی این مناطق تأثیرگذاری بیشتری نسبت به سایر پارامترهای موجود در عامل اول دارد.

بابایی (۱۳۹۸) به بررسی مدل‌سازی FDC و شاخص‌های جریان کمینه در حوضه‌های فاقد آمار استان اردبیل پرداختند. برای انجام این پژوهش مدل‌های منطقه‌ای FDC از طریق تحلیل رگرسیون چندمتغیره استفاده کردند. نتایج به دست آمده از این پژوهش نشان می‌دهد که بیشترین پارامترهای تأثیرگذار بر معادلات مدل‌سازی شده FDC شامل محیط، شب، ارتفاع و بارندگی حوضه‌هاست. میانگین میزان درست بودن معادلات بر اساس مقدار ضریب تعیین (R^2) بیشتر از ۰/۹۰ به دست آمده است. هم‌چنین متغیرهای بارندگی و محیط نیز رابطه مؤثر و مستقیمی با مقادیر دبی جریان در درصدهای مختلف FDC دارند. فتح‌آبادی و آنامرادی (۱۳۹۹)، به بررسی کارایی توابع مبتنی بر FDC و معیارهای ارزیابی آماری در واسنجی مدل‌های هیدرولوژی پرداختند. در این پژوهش، اقدام به اجرای مدل HBV^۱ در حوضه زیارت گرگان در استان گلستان در محل ایستگاه نهارخوران شده است. نتایج نشان داد که ضرایب کارایی مانند نش-ساتکلیف (NSE)^۲ و کلینگ گوپتا (KGE)^۳ در برآورد داده‌های اوج و معیارهایی از قبیل میانگین قدر مطلق خطا (MAE)^۴ و ریشه مربعات خطا (RMSE)^۵ در برآورد داده‌های متوسط و معیارهای مبتنی بر FDC در برآورد دبی‌های کمینه عملکرد بهتری داشته است. اخیراً نیز کاظمی و قرمزچشم (۱۴۰۰) به بررسی تأثیر خشکسالی بر FDC در حوضه کارستی کاکارضا پرداختند. در این مطالعه روابط شاخص خشکسالی با شاخص‌های FDC با استفاده از روش همبستگی بررسی و تحلیل شد. نتایج به دست آمده میزان کم تغییرات شاخص‌های FDC، نقش پدیده کارستی در تعیین شکل FDC و نیز کنترل نوسانات جریان و تأمین جریان‌های پایدار در دوره خشکسالی را نشان می‌دهد.

با توجه به پیشینه تحقیق می‌توان جمع‌بندی نمود که متدالو ترین روش برای منطقه‌ای کردن و مدل‌سازی در هیدرولوژی رگرسیون دو یا چندمتغیره است. تحلیل رگرسیون چندمتغیره روشنی مفید برای توسعه عوامل موردنظر در منطقه‌ای کردن حوضه‌های فاقد آمار است. بر همین اساس، تحقیق حاضر بهمنظور تحلیل منطقه‌ای FDC با استفاده از رگرسیون چندمتغیره غیرخطی بهمنظور تخمین دبی در حوضه‌های بدون آمار استان اردبیل انجام گرفته است.

معرفی منطقه مطالعاتی

استان اردبیل در شمال غرب کشور و در بین نصف‌النهارهای ۴۷ درجه و ۱۵ دقیقه و ۴۸ درجه و ۵۶ دقیقه طول شرقی و مدارهای ۳۷ درجه و ۹ دقیقه و ۳۹ درجه و ۴۲ دقیقه عرض شمالی قرار گرفته است. مقدار نزولات جوی در این استان به طور متوسط بین ۲۵۰ تا ۶۰۰ میلی‌متر در سال در بخش‌های مختلف نوسان دارد. مساحت این استان ۱۷۹۵۳ کیلومترمربع (حدوداً ۱/۰۹ درصد) از مساحت کل کشور است و در محور طول جغرافیایی با گسترش یک درجه و ۳۵ دقیقه، همراه با عامل ارتفاع دشت‌ها و کوهستان‌های آن در ترکیبی هماهنگ با هم‌جواری دریای خزر بوده است. هم‌چنین، گستردگی زیاد در جهت شمالی-جنوبی در عرض جغرافیایی (۲ درجه و ۳۱ دقیقه) تنوع آب و هوایی زیادی به استان اردبیل بخشیده است. حدود دو سوم آن دارای بافت کوهستانی با اختلاف ارتفاع زیاد و بقیه را مناطق هموار و پست تشکیل می‌دهند. به طوری که شمال استان (معان) با ارتفاع کم دارای آب‌وهوا نسبتاً گرم و مناطق مرکزی و جنوبی دارای

1- Hydrologiska Byrans Vattenavdelning

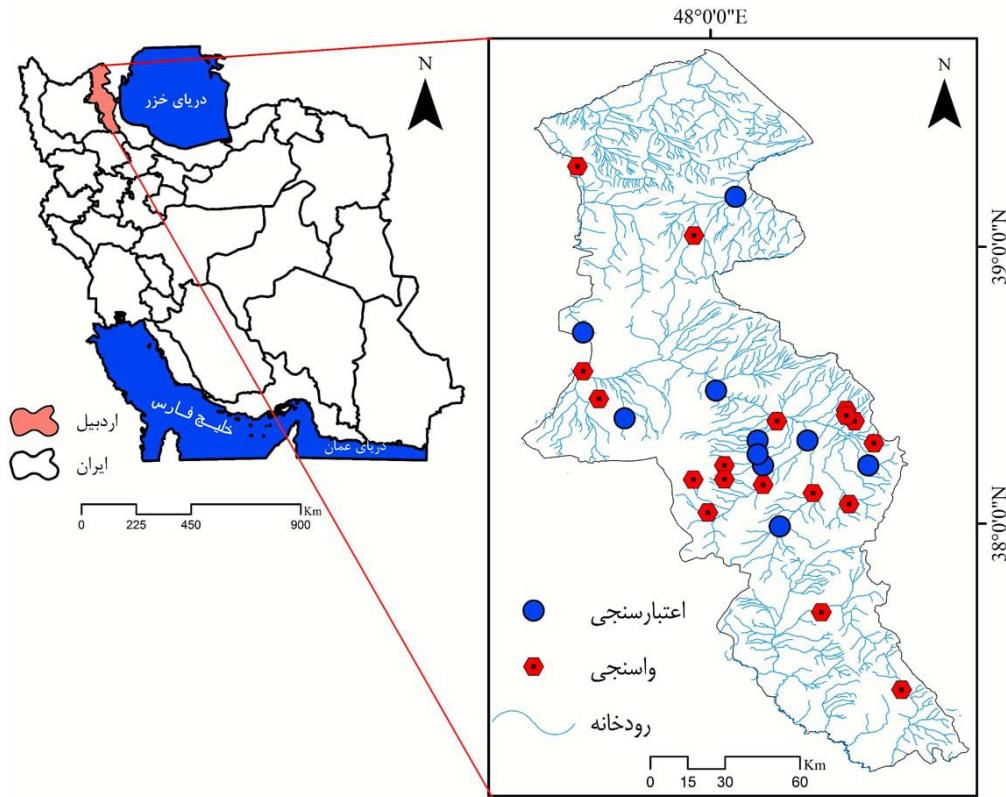
2- Nash-Sutcliffe efficiency

3- Kling Gupta efficiency

4- Mean absolute error

5- Root mean square error

آب و هوای کوهستانی سرد هستند (مهری و همکاران، ۱۳۹۶؛ بابایی، ۱۳۹۸). موقعیت ایستگاه‌های استان اردبیل در شکل (۱) ارائه شده است.



شکل (۱): موقعیت ایستگاه‌های مورد بررسی در استان اردبیل، ایران

داده‌های مورد استفاده

در بسیاری از مطالعات هیدرولوژی آگاهی از میزان دبی با دوره بازگشت‌های مختلف از موارد ضروری است، این در حالی است که در اکثر موارد با فقدان و یا کمبود ایستگاه‌های هیدرومتری مواجه بوده و نیز عوامل بسیاری وجود دارند که باعث از دست رفتن آمار برخی ایستگاه‌ها می‌شوند. از این‌رو در تحقیق حاضر، ابتدا اقدام به جمع‌آوری، اصلاح، و آمار بارندگی و دبی در منطقه شد. سپس آمار دبی روزانه ۱۲ سال دوره آماری مشترک ایستگاه‌های هیدرومتری در ۳۰ حوضه استان اردبیل در نظر گرفته شد. ایستگاه‌ها به نحوی انتخاب شدند که در بالادست آن‌ها سد و بند انحرافی و اراضی کشاورزی، تا حد امکان وجود نداشته و نیز دارای آمار کامل در دوره آماری منتخب باشد (جدول ۱). پس از استخراج مرز حوضه‌های بالادست ایستگاه‌های منتخب، با استفاده از نرم‌افزار ArcGIS مدل رقومی ارتفاع برای ۳۰ حوضه تهیه و ویژگی‌های بارش، مساحت و شبیه آن‌ها استخراج شد.

جدول (۱): ویژگی‌های ایستگاه‌های هیدرومتری منتخب برای انجام پژوهش حاضر در استان اردبیل

ردیف	محدوده مطالعاتی	نام رودخانه	نام ایستگاه	طول جغرافیایی	عرض جغرافیایی	مساحت حوضه بالادست (کیلومترمربع)	بارش سالانه بالادست (درصد)	شیب متوسط حوضه بالادست (میلی‌متر)
۱		بالخلوچای	پل الماس	۴۸-۰۸-۱۶	۴۸-۱۱-۱۹	۳۷۰/۵۱	۱۰۷۰	۱۱/۱۸
۲		قرمهسو	سامیان*	۵۳-۲۲-۳۸	۴۸-۱۴-۴۸	۳۵۱/۵۲	۴۰۰۴	۹/۲۴
۳		نیرچای	نیر	۳۸-۰۲-۰۲	۳۸-۵۹-۴۷	۳۹۱/۵۷	۲۵۶	۱۴/۱۵
۴		قرمهسو	آلادیزگه	۴۸-۳۵-۲۲	۳۸-۱۷-۰۰	۳۳۲/۳۶	۲۲	۸/۲۴
۵		نئور	*	۴۸-۳۳-۴۳	۳۸-۰۰-۵۳	۳۵۱/۱۳	۴۴	۸/۷۱
۶		ویلادرق‌چای	ویلادرق*	۳۸-۱۰-۳۸	۱۹-۴۸-۰۳	۴۲۷/۳۳	۹۴	۱۱/۸۵
۷	اردبیل	شهریورچای	باروق*	۴۸-۱۰-۰۶	۳۸-۱۸-۱۷	۳۳۶/۴۳	۹۶	۱۱/۶۶
۸		یدی‌بولیک‌چای	عمقین	۴۷-۱۰-۴۰	۳۸-۱۵-۰۷	۳۷۵/۴۸	۱۱۰	۱۲/۸۸
۹		آق‌چای	شمس‌آباد	۴۸-۱۵-۱۴	۳۷-۵۹-۵۳	۳۵۴/۰۸	۱۲۸	۱۰/۳۷
۱۰		لای‌چای	لای	۴۷-۵۴-۰۳	۳۸-۰۷-۰۰	۴۱۱/۳۱	۳۶	۱۶/۲۷
۱۱		نوران‌چای	آتشگاه	۴۸-۰۳-۲۳	۳۸-۱۳-۰۵	۳۶۷/۲۸	۴۴	۱۱/۸۵
۱۲		نوران‌چای	نوران	۴۸-۱۱-۳۷	۳۸-۱۳-۵۹	۳۵۱/۱۳	۱۲۶	۸/۷۱
۱۳		قورغی‌چای	کوزه‌تپراقی	۴۸-۲۲-۰۱	۳۸-۰۷-۲۸	۳۸۴/۹۹	۸۱۲۵	۸/۸۶
۱۴		بالخلوچای	گیلانده*	۴۸-۲۱-۴۳	۳۸-۱۸-۱۶	۳۶۴/۹۱	۱۶۳۸	۱۰/۶۵
۱۵		هیر	هیر	۳۸-۱۰-۲۸	۳۸-۰۴-۵۵	۳۷۰/۷۲	۱۷۸	۱۴/۱۸
۱۶		نمین‌چای	نمین	۴۸-۲۹-۰۶	۳۸-۲۵-۴۵	۳۴۵/۴۹	۴۴	۱۱/۵۶
۱۷		عنبران	عنبران	۴۸-۲۹-۰۶	۳۹-۲۹-۴۰	۳۴۲/۸۷	۳۶	۹/۳۸
۱۸		زرگ‌چای	نه‌کران	۴۸-۳۱-۳۲	۳۸-۲۲-۱۷	۳۳۱/۱۵	۴۰	۹/۵۹
۱۹		نمین	سقراچی‌چای	۴۸-۳۴-۳۰	۳۸-۱۳-۲۳	۳۴۳/۵۹	۸	۱۲/۹۷
۲۰		سولاچای	ایریل*	۴۸-۲۹-۰۴	۳۸-۲۳-۱۴	۳۵۱/۵۲	۴۴	۹/۲۴
۲۱		شاہروند	درو	۴۸-۴۱-۴۸	۳۷-۲۴-۳۸	۳۲۸/۰۱	۱۵۸	۱۱/۲۰
۲۲		فیروزآبادچای	فیروزآباد	۴۸-۱۳-۳۵	۳۷-۳۵-۰۸	۳۵۷/۱۷	۱۵۱۵	۱۳/۵۶
۲۳		خلخال	هروچای	۴۸-۲۴-۲۵	۳۷-۴۱-۴۵	۳۴۳/۵۲	۵۹۰	۱۲/۸۵
۲۴			دوستبیگلو	۴۷-۳۲-۱۸	۳۸-۳۳-۰۲	۳۴۵/۴۵	۷۳۱۱	۱۴/۰۴
۲۵			قرمهسو	۴۸-۰۱-۵۸	۳۸-۲۹-۴۱	۳۵۰/۰۹	۴۸۰۰	۹/۲۹
۲۶		مشگین‌شهر	پل‌سلطانی*	۴۷-۴۱-۳۹	۳۸-۲۳-۵۶	۴۴۲/۹۰	۹۸	۱۹/۶۰
۲۷		دره‌رود	بوران	۴۷-۳۱-۰۸	۳۹-۱۷-۴۱	۳۲۶/۴۳	۱۳۹۷۹	۱۱/۶۶
۲۸		دره‌رود	مشیران*	۴۷-۳۲-۰۱	۳۸-۴۱-۱۰	۳۰۹/۴۶	۱۱۳۷۹	۱۷/۱۴
۲۹		معان	حاج‌احمد‌کندي	۴۷-۵۶-۱۷	۳۹-۰۲-۱۰	۳۲۳/۹۷	۱۵۷	۱۱/۵۸
۳۰		ساریقمیش	اکبردادوو*	۴۸-۱۹-۰۵	۳۹-۱۱-۴۵	۳۰۳/۲۱	۷۱۰	۱۰/۶۸

* ایستگاه‌های مورداستفاده در اعتبارسنجی

مراحل مدل‌سازی منحنی تداوم جریان (FDC)

به طور کلی مبنای روش مورداستفاده در پژوهش حاضر مبتنی بر مدل‌سازی ارائه شده توسط Burgan و Aksoy (۲۰۲۰) بوده است. بر همین اساس، توسعه مدل با استفاده از داده‌های بارش، مساحت و شیب در هفت مرحله (شکل ۲) انجام شد که جزئیات آن به شرح زیر است:

- بی‌بعدسازی: در این مرحله داده‌های متوسط هرماه دبی بر داده‌های متوسط درازمدت آن ماه طبق رابطه (۱) تقسیم‌شده است:

$$q_{ij} = \frac{Q_{ij}}{\bar{Q}_0} \quad i = 1, 2, \dots, n; \quad j = 1, 2, \dots, 12 \quad (1)$$

که در آن q_{ij} دبی جریان بدون بعد ماه j در سال i است و \bar{Q}_0 جریان متوسط مشاهده شده (دارای بعد) ماه \bar{Q} در سال i است.

- آزمون نرمال بودن داده‌ها که به چند روش قابل اجرا می‌باشد:

الف) ابتدا میانه داده های بدون بُعد برآورد شده و سپس داده های بدون بُعد بر میانه تقسیم شدند. اگر نسبت به دست آمده، برابر با $1/0.5 - 0.95$ باشد نشان دهنده دامنه قابل قبول است.

ب) روش دوم با استفاده از هیستوگرام دبی ها یا پلات احتمال-احتمال (p - p) انجام می شود.

ج) آزمون کای-اسکوئر نیز برای آزمون نرمال بودن داده ها استفاده می شود.

۳- نرمال سازی داده ها:

برای نرمال کردن جریان متوسط ماهانه طبق رابطه (۲) از طریق انتخاب توان متناسب (θ) با سری داده انجام شد تا تابع توزیع احتمال طبیعی نرمال شود.

$$W_{ij} = q_{ij}^\theta: \quad i = 1, 2, \dots, n; \quad j = 1, 2, \dots, 12 \quad (2)$$

W_{ij} جریان بدون بُعد نرمال شده ماه j در سال i است. متغیر θ با آزمون و خطا تعیین می شود و در صورت کاملاً نرمال بودن داده ها، θ برابر با یک است.

۴- محاسبه چارک های نرمال شده: در این مرحله ابتدا میانگین داده ها و سپس انحراف معیار داده ها را محاسبه و سپس مقادیر نرمال شده از طریق فرمول زیر برآورد شده است:

$$W_D = u_w + Z_D \sigma_w \quad (3)$$

که در آن u_w و σ_w به ترتیب میانگین و انحراف معیار دبی جریان آب نرمال شده هستند و Z_D از توزیع نرمال استاندارد به دست آمده است.

۵- تبدیل معکوس داده های بدون بُعد: با در نظر گرفتن W_D و θ به عنوان چارک q احتمال تجاوز D ، a_D از طریق تبدیل معکوس از رابطه (۴) به دست می آید.

$$q_D = (W_D)^{1/\theta} \quad (4)$$

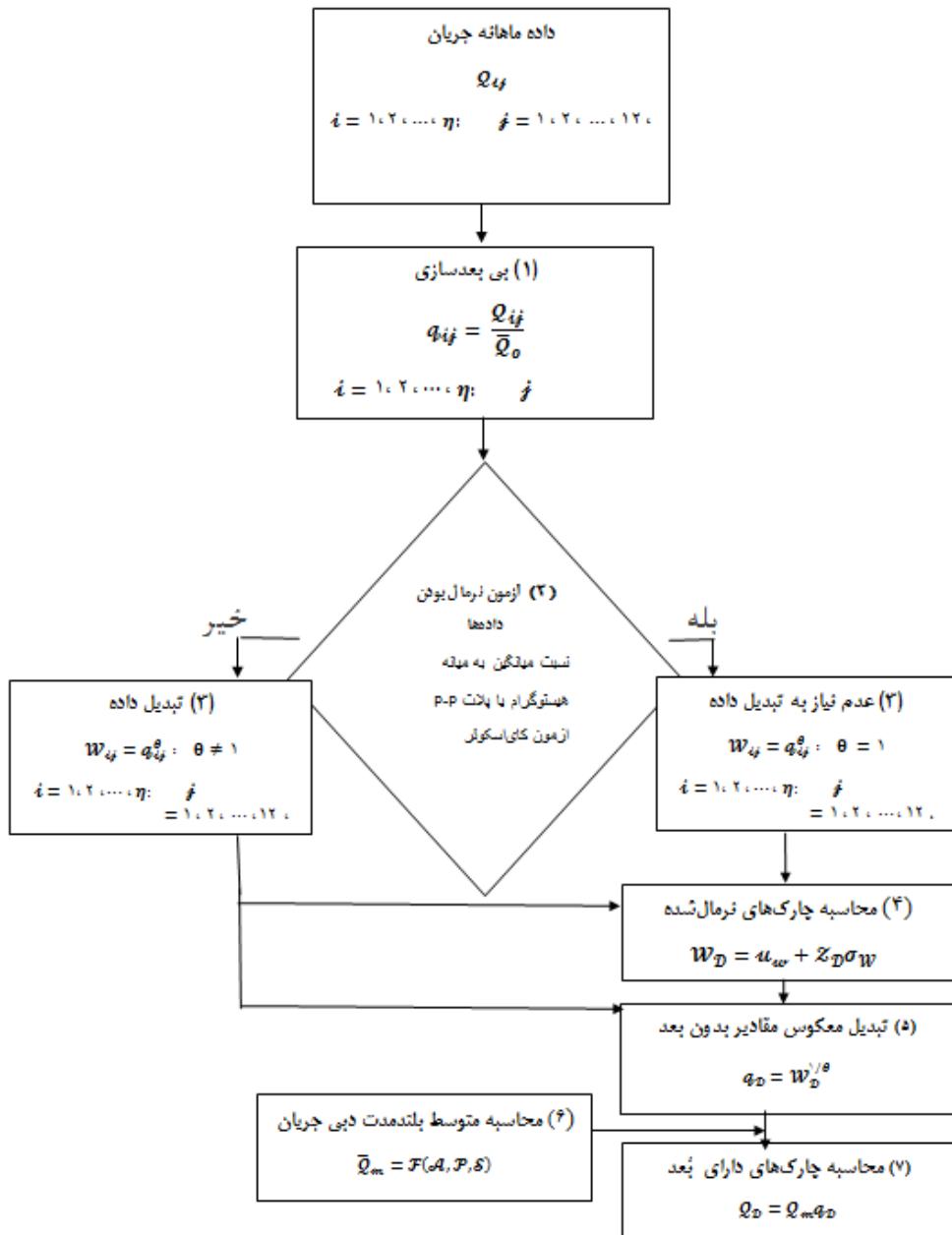
۶- محاسبه متوسط بلندمدت دبی جریان: متوسط دبی جریان آب با استفاده از رگرسیون غیرخطی طبق رابطه (۵) انجام شد. در این رابطه، A ، مساحت بر حسب کیلومتر مربع، p ، بارش سالانه به میلی متر و S ، شیب توپوگرافی حوضه هستند. در این مطالعه، میانگین دبی جریان سالانه بلندمدت هر حوضه به صورت یکتابع نمایی ارائه شده است.

$$\bar{Q}_m = CA^{b_1} p^{b_2} S^{b_3} \quad (5)$$

\bar{Q}_m متوسط بلندمدت دبی جریان آب است و C ، b_1 ، b_2 و b_3 پارامترهایی هستند که توسط رابطه های رگرسیون غیرخطی برآورد شده اند.

۷- محاسبه چارک های دارای بُعد: طبق رابطه (۶) چارک Q دارای Q دارای Q بُعد با احتمال تجاوز D ، Q_D را می توان برای هر حوضه بدون آمار تعیین کرد.

$$Q_D = \bar{Q}_m q_D \quad (6)$$



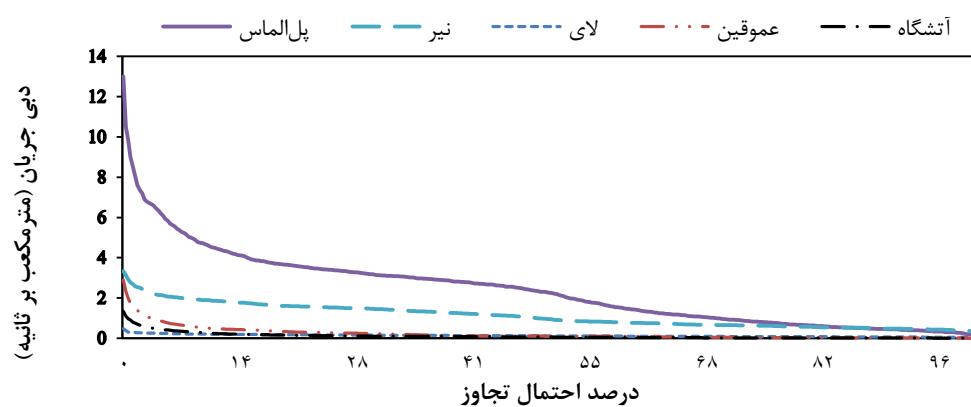
شکل (۲): مراحل مدل‌سازی غیرخطی منحنی تداوم جریان (اقتباس از 2020 Burgan & Aksoy)

رسم منحنی تداوم جریان (FDC) و برآورد مشخصه‌های آن

در این مطالعه با استفاده از میانگین داده‌های جریان روزانه برای هر ایستگاه در طول دوره آماری ۱۲ ساله، FDC رسم شد که برای تعدادی از ایستگاه‌ها با شرایط متفاوت در شکل (۳) نمایش داده شده است. پس از رسم منحنی FDC شاخص‌های موردنظر شامل Q_5 تا Q_{95} به عنوان شاخص‌هایی از کل طیف جریان با دبی جریان پایین و متوسط و سیلابی برآورد شدند. در این میان، Q_{90} و Q_{95} به عنوان شاخص‌هایی از جریان کمینه و Q_5 و Q_{10} شاخص‌هایی برای موقع سیلابی هستند. ۱۳ شاخص موردادستفاده از FDC برای هر یک از حوضه‌ها در جدول (۲) ارائه شده است.

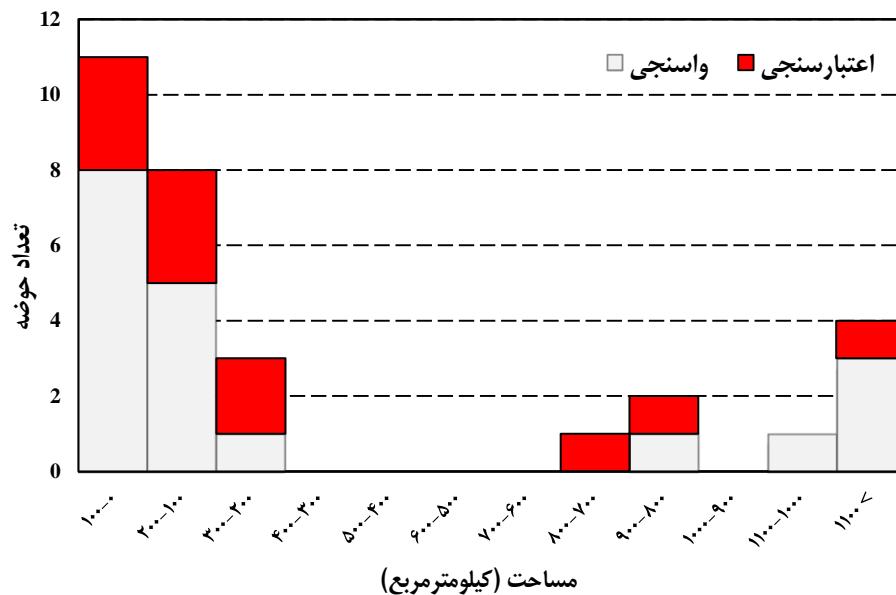
جدول (۲): شاخص های منحنی تداوم جریان در حوضه های مطالعاتی

شاخص ایستگاه	Q5	Q10	Q15	Q25	Q35	Q45	Q50	Q55	Q65	Q75	Q85	Q90	Q95
آلاذرگه	۰/۷۵	۰/۴۳	۰/۲۶	۰/۱۶	۰/۱۱	۰/۰۶	۰/۰۵	۰/۰۴	۰/۰۲	۰/۰۱	۰/۰۱	۰/۰۱	۰/۰۰
ایریل	۱/۱۲	۰/۷۱	۰/۵۲	۰/۲۶	۰/۱۷	۰/۰۹	۰/۰۷	۰/۰۳	۰/۰۱	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰
اکبرداوود	۰/۳۶	۰/۲۵	۰/۱۴	۰/۱۰	۰/۰۵	۰/۰۵	۰/۰۴	۰/۰۳	۰/۰۲	۰/۰۱	۰/۰۱	۰/۰۰	۰/۰۰
ارباب کندی	۷/۴۲	۴/۶۳	۳/۸۰	۲/۶۳	۱/۹۷	۱/۳۸	۰/۲۱	۰/۱۷	۰/۰۳	۰/۰۲	۰/۰۱	۰/۰۰	۰/۰۰
باروق	۰/۷۷	۰/۴۲	۰/۲۸	۰/۱۸	۰/۱۲	۰/۰۷	۰/۰۵	۰/۰۴	۰/۰۲	۰/۰۱	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰
درود	۲/۲۸	۱/۵۹	۱/۱۷	۰/۶۹	۰/۴۴	۰/۳۳	۰/۲۶	۰/۲۴	۰/۱۹	۰/۱۵	۰/۱۱	۰/۱۰	۰/۱۰
دوست بیگلو	۱۴/۶۳	۱۰/۵۵	۸/۷۸	۷/۰۰	۶/۰۰	۴/۷۱	۲/۸۸	۱/۵۰	۰/۱۵	۰/۱۱	۰/۱۱	۰/۱۱	۰/۱۱
فیروز	۱۱/۷۰	۸/۶۱	۵/۹۶	۳/۰۸	۲/۰۱	۱/۶۶	۱/۵۳	۱/۳۳	۰/۸۷	۰/۴۸	۰/۲۵	۰/۱۳	۰/۰۷
گیلانده	۴/۹۱	۳/۵۰	۲/۹۵	۲/۴۰	۱/۹۵	۱/۳۱	۰/۸۴	۰/۲۶	۰/۰۴	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰
هیر	۰/۷۵	۰/۵۹	۰/۵۱	۰/۳۸	۰/۲۹	۰/۲۲	۰/۲۰	۰/۱۵	۰/۱۵	۰/۱۰	۰/۱۰	۰/۱۰	۰/۱۰
کوزه تپراقی	۱/۹۵	۱/۰۶	۰/۶۷	۰/۳۲	۰/۱۹	۰/۱۲	۰/۰۷	۰/۰۴	۰/۰۱	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰
لای	۰/۲۳	۰/۱۹	۰/۱۸	۰/۱۳	۰/۱۱	۰/۱۱	۰/۱۰	۰/۰۹	۰/۰۸	۰/۰۷	۰/۰۷	۰/۰۷	۰/۰۷
نمین	۰/۳۲	۰/۱۸	۰/۱۴	۰/۱۳	۰/۱۲	۰/۱۲	۰/۱۱	۰/۱۰	۰/۰۹	۰/۰۸	۰/۰۷	۰/۰۷	۰/۰۷
ننه کران	۰/۳۳	۰/۱۹	۰/۱۲	۰/۱۲	۰/۱۰	۰/۱۰	۰/۰۹	۰/۰۸	۰/۰۷	۰/۰۷	۰/۰۷	۰/۰۷	۰/۰۷
پل الماس	۶/۲۰	۴/۶۳	۳/۹۳	۳/۳۷	۲/۹۸	۲/۳۲	۲/۲۳	۱/۱۸	۰/۱۸	۰/۰۸	۰/۰۷	۰/۰۷	۰/۰۷
پل سلطانی	۱۸	۱۱	۱/۱۰	۰/۸۶	۰/۶۳	۰/۳۹	۰/۱۴	۰/۱۴	۰/۱۳	۰/۱۲	۰/۱۰	۰/۱۰	۰/۱۰
سامیان	۱۲/۲۸	۷/۶۹	۴/۲۸	۳/۵۲	۲/۶۲	۱/۰۹	۰/۳۸	۰/۰۲	۰/۰۲	۰/۰۱	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰
شمس آباد	۰/۸۴	۰/۴۵	۰/۲۸	۰/۱۳	۰/۰۹	۰/۰۷	۰/۰۶	۰/۰۴	۰/۰۳	۰/۰۲	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰
سولا	۰/۵۵	۰/۳۲	۰/۲۲	۰/۱۳	۰/۰۹	۰/۰۵	۰/۰۴	۰/۰۳	۰/۰۲	۰/۰۱	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰
ویلادرق	۵/۶۴	۲/۴۹	۲/۸۲	۱/۹۶	۱/۵۳	۱/۰۲	۰/۸۲	۰/۰۲	۰/۰۲	۰/۰۱	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰
نیر	۲/۱۲	۱/۸۷	۱/۷۳	۱/۵۰	۱/۳۲	۱/۱۲	۰/۹۷	۰/۸۲	۰/۷۱	۰/۶۲	۰/۵۳	۰/۵۳	۰/۵۳
نوران	۰/۹۹	۰/۶۶	۰/۵۷	۰/۴۵	۰/۳۶	۰/۱۳	۰/۰۷	۰/۰۶	۰/۰۵	۰/۰۴	۰/۰۳	۰/۰۳	۰/۰۳
بوران	۳۳/۲۱	۲۳/۷۰	۱۹/۷۸	۱۵/۰۴	۱۱/۹۱	۹/۵۴	۸/۶۵	۷/۰۵	۳/۰۱	۱/۰۵	۰/۰۵	۰/۰۵	۰/۰۵
مشیران	۲۶/۳۸	۱۹/۵۶	۱۶/۰۴	۱۲/۴۰	۱۰/۲۸	۸/۸۴	۷/۷۵	۶/۱۲	۳/۷۹	۰/۰۴	۰/۰۴	۰/۰۴	۰/۰۴
عنبران	۰/۳۶	۰/۱۸	۰/۰۸	۰/۰۳	۰/۰۲	۰/۰۱	۰/۰۱	۰/۰۱	۰/۰۱	۰/۰۱	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰
آبگرم	۶/۷۲	۵/۱۹	۴/۱۵	۲/۷۵	۲/۰۱	۱/۱۳	۰/۹۰	۰/۸۵	۰/۸۰	۰/۷۰	۰/۶۰	۰/۶۰	۰/۶۰
آتشگاه	۰/۴۷	۰/۲۶	۰/۱۸	۰/۱۳	۰/۱۰	۰/۰۷	۰/۰۶	۰/۰۴	۰/۰۲	۰/۰۱	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰
عموقین	۰/۷۴	۰/۴۴	۰/۲۲	۰/۲۲	۰/۱۴	۰/۰۷	۰/۰۶	۰/۰۴	۰/۰۲	۰/۰۱	۰/۰۰	۰/۰۰	۰/۰۰
احمدکندی	۰/۳۴	۰/۲۹	۰/۲۷	۰/۲۲	۰/۱۱	۰/۰۸	۰/۰۶	۰/۰۵	۰/۰۳	۰/۰۲	۰/۰۱	۰/۰۱	۰/۰۱



شکل (۳): منحنی های تداوم جریان روزانه تعدادی از ایستگاه های هیدرومتری مورد مطالعه

دسته‌بندی حوضه‌ها برای واسنجی و اعتبارسنجی مدل انتخاب حوضه‌ها برای اعتبارسنجی مدل به‌وسیله دسته‌بندی داده‌ها بر اساس مقادیر دبی و مساحت انجام شد. بهنحوی که از داده‌های ایستگاه‌های مختلف با مقادیر دبی کم، متوسط و زیاد برای ارزیابی اعتبار روابط رگرسیونی و واسنجی مدل استفاده شد. در شکل (۴) نمایی از تفکیک ایستگاه‌ها بر حسب مساحت نشان داده شده است.



شکل (۴): ایستگاه‌های منتخب برای واسنجی و اعتبارسنجی بر اساس مساحت

شاخص‌های ارزیابی خطأ

برای ارزیابی خطأ و صحت مدل‌های برآورده شده طبق جدول (۳)، سه شاخص موردمحاسبه قرار گرفت. هر چه مقدار عددی آماره‌های RMSE، MAE و خطای میانگین (ME) به عدد صفر نزدیک‌تر باشد، بهتر بوده و به معنی آن است که مدل برآورد شده کارایی بالایی دارد (رضائی و همکاران، ۱۳۹۶، ۲۰۲۰). (Burgan & Aksoy, 2020).

جدول (۳): شاخص‌های برآورده صحت مدل

نام فارسی	نام انگلیسی (اختصار)	دامنه تغییرات	رابطه	شماره رابطه
میانگین قدر مطلق خطأ	Mean Absolute Error (MAE)	$0 \leq MAE \leq \infty$	$MAE = \frac{\sum Q_o - Q_m }{N}$	(۷)
ریشه مربعات خطأ	Root Mean Square Error (RMSE)	$0 \leq RMSE \leq \infty$	$RMSE = \sqrt{\frac{\sum (Q_o - Q_m)^2}{N}}$	(۸)
خطای میانگین	Mean Error (ME)	$-\infty \leq ME \leq \infty$	$ME = \frac{1}{n} \sum_{i=1}^n (Q_o - Q_m)$	(۹)

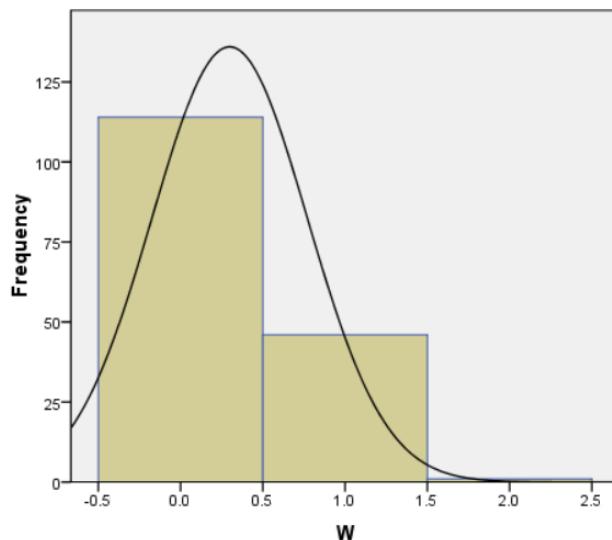
نتایج

منحنی تداوم جریان (FDC) با استفاده از داده‌های بارش، مساحت و شبیه به روش رگرسیون غیرخطی برای حوضه‌های استان اردبیل مدل‌سازی شده است. جزئیات نتایج مدل‌سازی برای ایستگاه آلاذرگه به عنوان نمونه ارائه شده است (جدول ۴).

جدول (۴): داده های ماهانه با بعد (مترمکعب بر ثانیه) و بدون بعد دبی جریان ایستگاه آلادیزگه

سال	ماه	داده های ماهانه (Q)	داده های ماهانه بدون بعد (q)
۱۳۸۰	۱	۰/۳۷	۱/۴۸
۱۳۸۰	۲	۰/۲۱۸	۰/۶۹
.	.	.	.
.	.	.	.
۱۳۹۲	۱۲	۰/۰۰۲	۰/۰۰۸

بر اساس نتایج حاصل از نرمال سازی با آزمون وخطا، میزان θ با مقدار $۰/۳۰۹$ بهترین شرایط را برای نرمال کردن داده ها به وجود آورده است. شکل (۵) هیستوگرام داده ها را در مراحل قبل و پس از نرمال سازی نشان می دهد. در جدول (۵)، داده های جریان ماهانه بدون بعد برای ایستگاه آلادیزگه به عنوان نمونه آورده شده است.



شکل (۵): هیستوگرام توزیع نرمال داده های دبی جریان ایستگاه آلادیزگه قبل (راست) و پس (چپ) از نرمال سازی

جدول (۵): نتایج حاصل از نرمال سازی داده های ماهانه دبی جریان ایستگاه آلادیزگه

سال	ماه	داده های ماهانه بدون بعد (q)	داده های ماهانه (W)
۱۳۸۰	۱	۵۵	۱/۱۳
۱۳۸۰	۲	۶۰	۰/۸۹
.	.	.	.
.	.	.	.
۱۳۹۲	۱۲	.	۰/۴۷

متغیر نرمال استاندارد برای احتمالات مختلف D در جدول (۶) ارائه شده است. با توجه به این که میانگین و انحراف معیار در دسترس هستند، دبی جریان برای هر احتمال D به دست آمده است. بر همین اساس، نتایج محاسبه دبی بدون بعد با چارک d (qd) بدون بعد در جدول (۷) نشان داده شده است.

جدول (۶): محاسبه کمیت‌های معمولی

W _D	Z _D	D%	W _D	Z _D	D%
۰/۹۱	-۰/۱۳	۵۵	۱/۲۰	۱/۶۴	۵
۰/۸۹	-۰/۲۵	۶۰	۱/۵	۱/۲۸	۱۰
۰/۸۷	-۰/۳۹	۶۵	۱/۱۰	۱/۰۴	۱۵
۰/۸۵	-۰/۵۲	۷۰	۱/۰۷	۰/۸۴	۲۰
۰/۸۲	-۰/۶۷	۷۵	۱/۰۵	۰/۶۷	۲۵
۰/۸۰	-۰/۸۴	۸۰	۱/۰۲	۰/۵۲	۳۰
۰/۷۶	-۱/۰۴	۸۵	۱/۰۰	۰/۳۹	۳۵
۰/۷۲	-۱/۲۸	۹۰	۰/۹۸	۰/۲۵	۴۰
۰/۶۶	-۱/۶۴	۹۵	۰/۹۶	۰/۱۳	۴۵
-	-	-	۰/۹۳	۰/۰۰	۵۰

جدول (۷): محاسبه q_D منحنی تداوم جریان بدون بعد (FDC) برای ایستگاه آلادیزگه

q _D	D%	q _D	D%
۰/۴۷	۵۵	۲/۹۵	۵
۰/۴۲	۶۰	۲/۱۸	۱۰
۰/۳۲	۶۵	۱/۷۵	۱۵
۰/۲۵	۷۰	۱/۴۵	۲۰
۰/۱۹	۷۵	۱/۲۳	۲۵
۰/۱۴	۸۰	۱/۰۴	۳۰
۰/۰۹	۸۵	۰/۸۹	۳۵
۰/۵	۹۰	۰/۷۶	۴۰
۰/۰۱۵	۹۵	۰/۶۵	۴۵
-	-	۰/۵۵	۵۰

با به دست آوردن نتایج ارائه شده برای ایستگاه آلادیزگه برای سایر ایستگاه‌های مورد مطالعه، نسبت به ورود داده‌های نهایی حاصل از مدل‌سازی اولیه و نیز متغیرهای بارش، مساحت و شیب نسبت به برقراری روابط رگرسیون غیرخطی اقدام شد. بر همین اساس، معادلات جدول (۸) برای محاسبه میانگین دبی جریان ایستگاه‌های استان اردبیل به دست آمده است.

جدول (۸): روابط به دست آمده از رگرسیون غیرخطی برای برآورد شاخص‌های منحنی تداوم جریان (FDC)

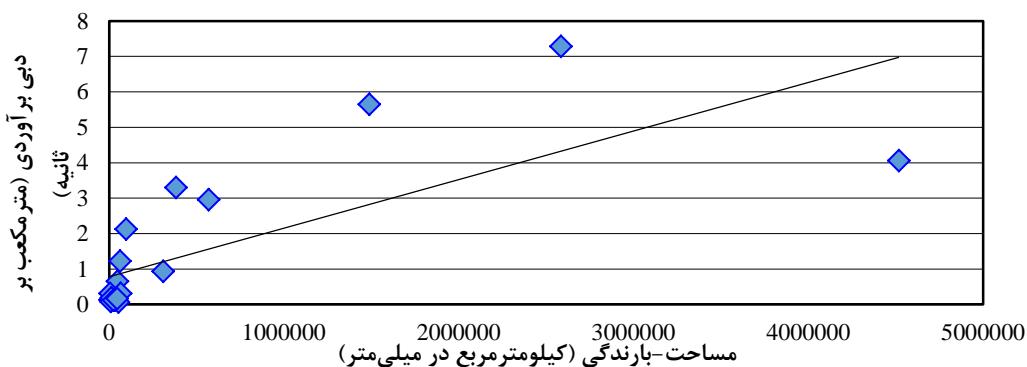
R ²	رابطه	شماره رابطه
۰/۷۱۲	$Q = 0.033A^{0.589}$	۱۰
۰/۷۱۲	$Q = 0.004A^{0.595} + P^{0.347}$	۱۱
۰/۷۲۳	$Q = 0.001(AP)^{0.600}$	۱۲
۰/۷۸۶	$Q = 0.005A^{0.559} * S^{0.844}$	۱۳
۰/۷۸۹	$Q = 0.00002385(AP)^{0.571}S^{0.845}$	۱۴

در محاسبه میانگین جریان در مرحله واسنجی، رابطه (۱۴) به دلیل مشارکت هر سه متغیر مورد استفاده در مدل‌سازی و همچنین بر اساس ضریب تعیین (R²) و ریشه مربعات خطأ (RMSE) بهترین رابطه در نظر گرفته شد. رابطه (۱۰) بر اساس میانگین خطای مطلق (MAE) بهترین عملکرد را نشان داد (جدول ۹). با این حال، برای مرحله اعتبارسنجی، رابطه (۱۲)

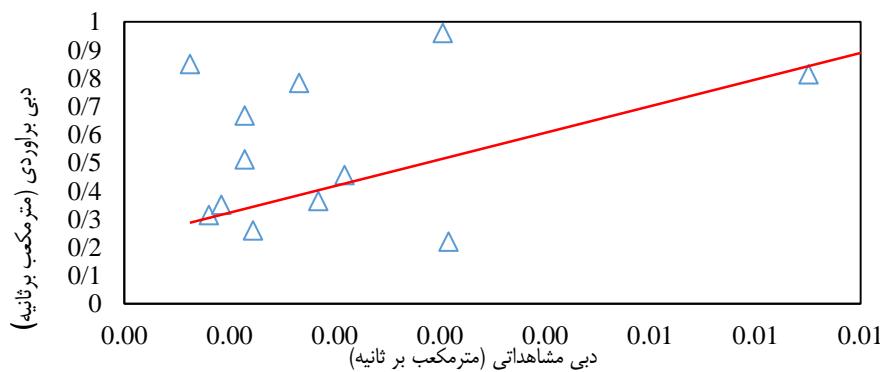
باوجود معیارهای کم عملکرد بهتری نسبت به بقیه داشت. از طرفی، به دلیل این که تفاوت چشمگیری در نتایج کلی ایجاد نمی‌کرد به عنوان مدل اصلی در نظر گرفته نشد، در عوض ساده‌ترین رابطه رگرسیونی از نظر پارامتر سازی در بازتولید میانگین دبی جریان، رابطه (۱۰) است که می‌تواند موفق عمل کند ولی به دلیل در نظر گرفتن تنها یک متغیر در اولویت قرار نگرفت. رابطه (۱۴) به دلیل ساختار پایدار آن از نظر پارامترها و تعداد ورودی‌های بیشتر در این مطالعه ترجیح داده شد. رابطه میان دبی متوسط جریان و مساحت حوضه-بارندگی در سطح کل ایستگاه‌های مورد مطالعه در شکل (۶) نشان داده شده است. همچنین، منحنی برآش شده بر اساس رابطه (۱۴) برای جریان‌های محاسبه شده در ایستگاه آزادیگه به عنوان نمونه مشاهده‌ای در شکل (۷) ترسیم شده است. از طرف دیگر بیشترین R^2 مربوط به رابطه (۱۰) و کمترین آن مربوط به رابطه (۱۴) بود. از لحاظ RMSE بیشترین و کمترین مقدار به ترتیب برای رابطه‌های (۱۲) و (۱۰) به دست آمده آمد.

جدول (۹): شاخص‌های ارزیابی خطای محاسبه شده برای میانگین دبی جریان تخمینی (مترمکعب بر ثانیه)

شاخص رابطه					شاخص‌های ارزیابی
۱۴	۱۳	۱۲	۱۱	۱۰	خطا
۰/۷۸۸	۰/۷۸۳	۰/۷۸۵	۰/۸۰	۰/۸۱۲	R^2
۰/۰۲۱	۰/۰۲۳	۰/۰۱۸	۰/۰۲۱	۰/۰۱۶	MAE
۲/۵۵	۲/۵۵	۱/۴۲	۰/۴۷	۲/۵۵	ME
۱/۳۰	۱/۲۸	۱/۵۴	۱/۴۸	۰/۹۴	RMSE

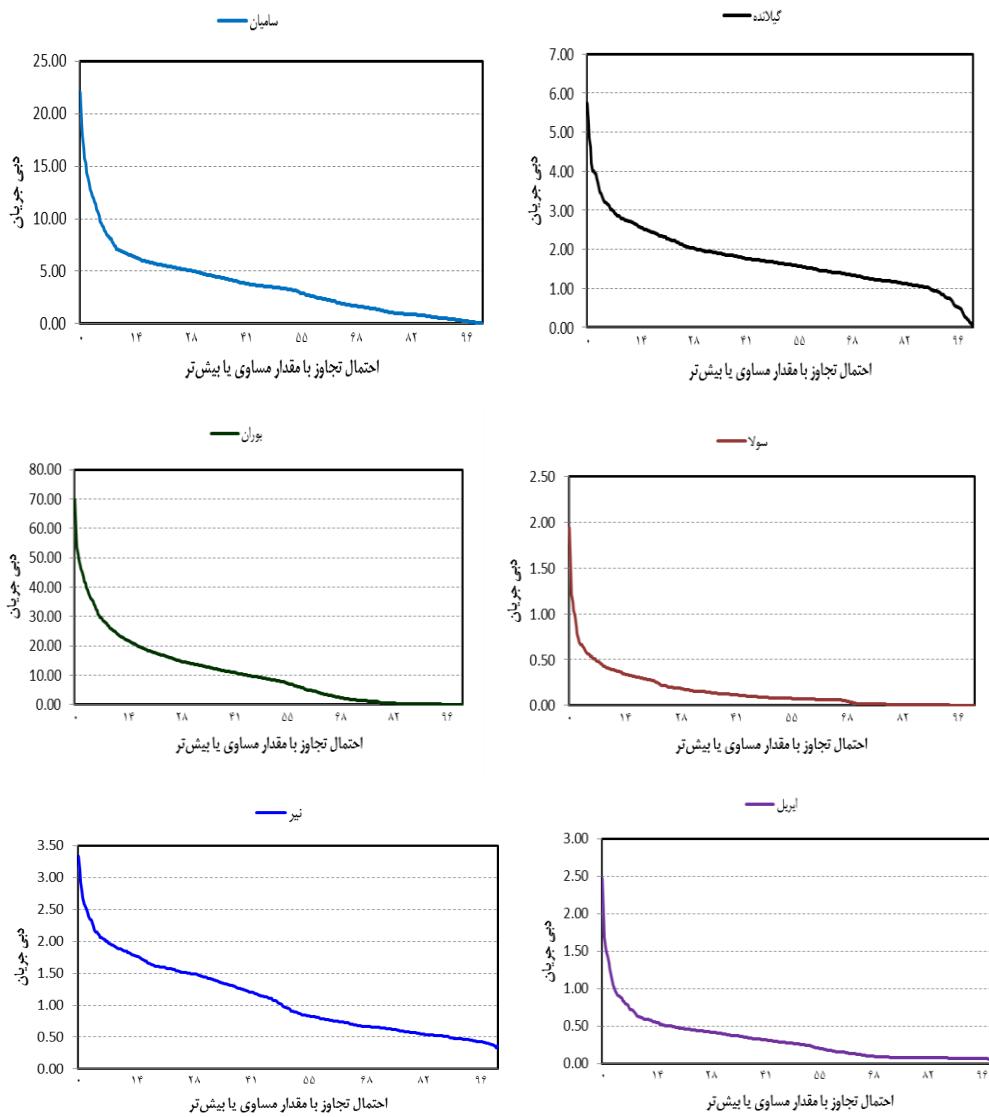


شکل (۶): رابطه میان دبی متوسط جریان و مساحت حوضه-بارندگی (رابطه ۱۴)



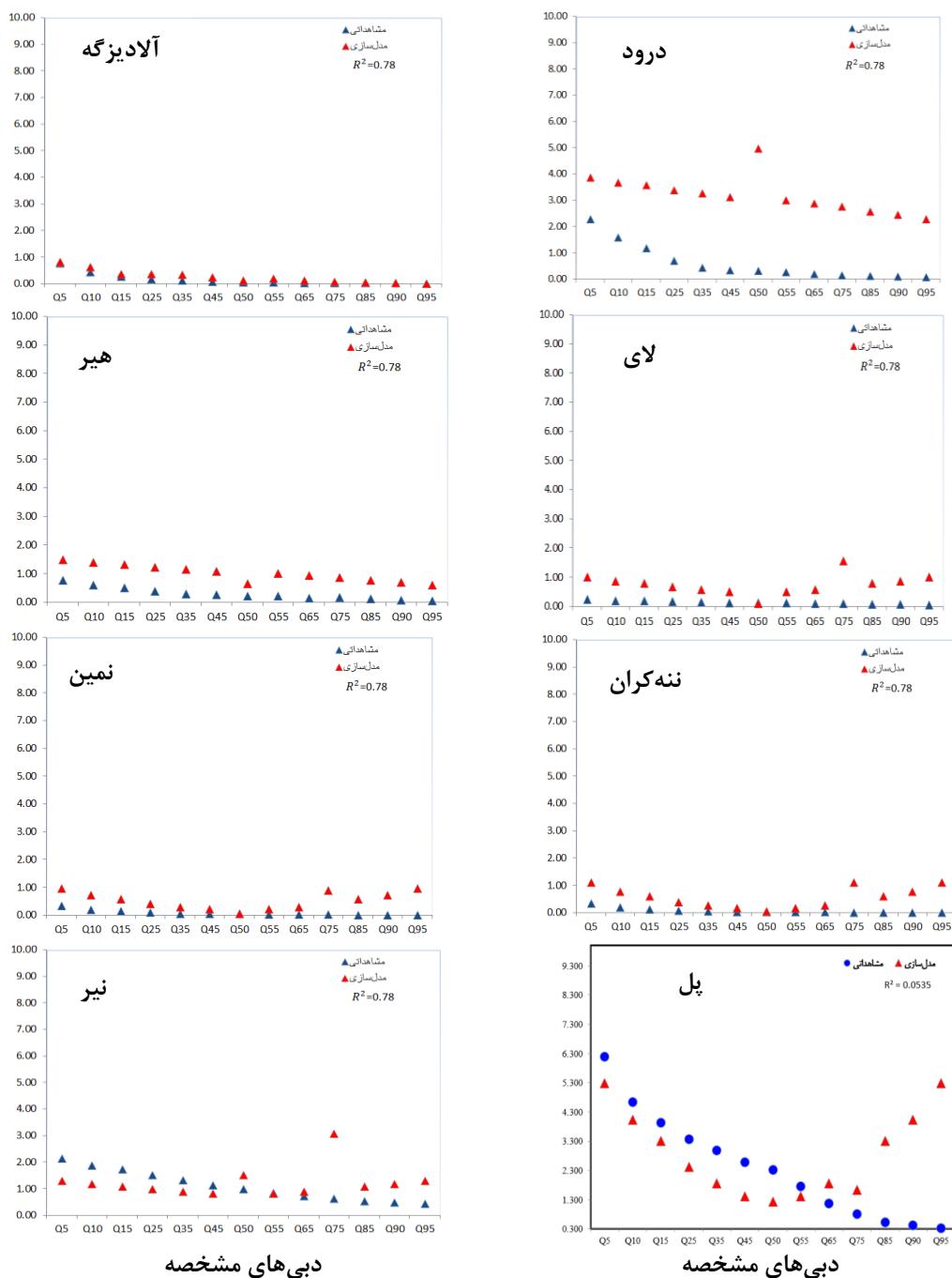
شکل (۷): رابطه مقدار مشاهده شده و برآورده شده دبی متوسط برای ایستگاه آزادیگه

(و) نتایج حاصل از محاسبه شاخص‌های FDC برای برخی از ایستگاه‌ها در شکل (۸) نشان داده شده است.



شکل (۸): منحنی‌های تداوم جریان روزانه تعدادی از ایستگاه‌های مورد مطالعه

منحنی‌های تداوم جریان روزانه تعدادی از ایستگاه‌های مورد مطالعه در شکل (۸) برای نمایش وضعیت تداوم جریان در رودخانه‌های استان اردبیل آورده شده است. از لحاظ تئوری اگر R^2 برابر یک شود، تمامی مقادیر مشاهده شده با مقادیر برآشش شده یکسان خواهند بود و همه نقاط داده‌ها بر خط برآشش شده قرار خواهند گرفت. برای مقادیر دیگر شاخص‌ها هم تقریباً مقادیر برآشش شده نسبت به خط برآشش فاصله کمتری دارند. همچنین برای ارزیابی صحت و توانایی پیش‌بینی مدل، نمودارهای مقایسه‌ای برای مقادیر مختلف شاخص‌های استخراج شده از منحنی تداوم جریان برای چند ایستگاه به عنوان نمونه رسم شد که در شکل (۹) نمایش داده شده است.



شکل (۹): تغییرات مقادیر مشاهداتی و شبیه‌سازی تعدادی از ایستگاه‌های مورد مطالعه

بحث و نتیجه‌گیری

در این مطالعه، کاربرد مدل سازی منحنی تداوم جریان (FDC) در ۳۰ حوضه استان اردبیل مورد بررسی قرار گرفت و مدل‌های ماهانه FDC به صورت پنج رابطه رگرسیونی ارائه شد. در تحقیقات مختلف در رابطه با تحلیل منطقه‌ای FDC، در بیشتر موارد از ویژگی‌های فیزیوگرافی، زمین‌شناسی و اقلیمی حوضه استفاده شده است (Claps & Fiorentino, 1997).

(Castellarin et al., 2004). در این تحقیق نیز برای انجام مدل‌سازی از داده‌های جریان ماهانه نرمال شده استفاده شد که دارای رابطه رگرسیون تجربی با متغیرهای بارش، مساحت و شیب برای محاسبه میانگین دبی جریان هستند. این نتیجه با زارع چاهوکی و همکاران (۱۳۹۲) که در مطالعه خود در حوضه‌های بدون آمار مناطق خشک ایران مرکزی از میان ۱۱ متغیر مستقل فیزیوگرافی و اقلیمی، چهار عامل مساحت حوضه، طول و شیب آبراهه اصلی و بارندگی متوسط سالانه را به عنوان عوامل مهم و اختلاف ارتفاع حوضه را به عنوان متغیر کمکی مؤثر معرفی کردند، همخوانی دارد. همچنین بابایی (۱۳۹۸) در بررسی مدل‌سازی FDC و شاخص‌های جریان کمینه در حوضه‌های فاقد آمار استان اردبیل محیط، شیب، ارتفاع، و بارندگی را به عنوان پارامتر تأثیرگذار گزارش کردند و متوسط $R^2 = 0.8$ را برای مدل‌های برآورده ارائه کردند که نزدیک به میزان همبستگی به دست آمده در پژوهش حاضر ($0.8 / 0.7$) می‌باشد. در پژوهش صورت گرفته توسط Ridolfi و همکاران (۲۰۲۰) که با استفاده از داده‌های بارش به برآورد منحنی تداوم جریان در حوضه‌های دیگر پرداخته شده است. مقایسه بین FDC برآورده شده، منطقی بودن این روش را به ویژه برای صدک‌های متوسط نشان داده است که با نتایج حاکی از مدل انتخابی پیشنهاد شده برای حوضه‌های استان در ایستگاه‌ها مانند لای، هیر، ننه‌کران، پل الماس، بخش‌های میانی منحنی (با احتمال ۴۵ تا ۶۵) به خوبی مدل‌سازی شده و همخوانی دارد اما در مقادیر پایین منحنی‌ها میزان جریان مقداری بیشتر از مقدار واقعی تخمین زده شده است. این امر در ایستگاه‌های موردنظری با مقادیر کم جریان بیشتر نمایان بود، که این انحراف قابل چشم‌پوشی است و در ایستگاه‌های هیر، درود، دوست‌بیگلو و نمین تقریباً تمام احتمالات موردنظری به خوبی مدل‌سازی شده و رضایت‌بخش هستند. تقریباً معیارهای ارزیابی عملکرد مدل به جز در تعدادی از ایستگاه‌ها (اپریل، سولا و گیلانده) قابل قبول به دست آمدند. اگرچه در برخی از ایستگاه‌های موردنظری عملکرد پایینی دارد، به ویژه این مورد هنگامی مشاهده می‌شود که ایستگاه اندازه‌گیری از نظر رفتار هیدرولوژیک از حالت نرمال حوضه منحرف شده باشد. بنابراین پیشنهاد می‌شود که علاوه بر استفاده از روش آزمون شده در این پژوهش از سایر روش‌های مدل‌سازی مانند شبکه عصبی مصنوعی، FDC بی‌بعد-مساحت و FDC بی‌بعد-دبی استفاده شود.

منابع

۱. بابایی، ل. (۱۳۹۸) مدل‌سازی منحنی تداوم جریان و شاخص‌های جریان کمینه در حوضه‌های فاقد آمار استان اردبیل. پایان‌نامه کارشناسی ارشد، دانشکده کشاورزی و منابع طبیعی، دانشگاه محقق اردبیلی، ۱۱۵ ص.
۲. حسینی، ا.، م. گلابی، ص. معروفی، ن. خالدیان و م. سلطانی (۱۳۹۸) ارزیابی مدل شبکه عصبی توسعه‌یافته با فیلتر کالمون و برنامه‌ریزی بیان ژن در مدل‌سازی بارش. مهندسی و مدیریت آبخیز، ۱۲(۳): ۷۷۱-۷۸۴.
۳. خسروپیگی بزلچلویی، س. و م. وفاخواه (۱۳۹۳) تحلیل منطقه‌ای منحنی تداوم جریان در حوزه آبخیز دریاچه نمک، پژوهشنامه مدیریت حوزه آبخیز، ۷(۱۴): ۲۲۸-۲۳۶.
۴. زارع چاهوکی، ا. ع. سلاجمقه، م. مهدوی، و ش. خلیقی سیگارودی و س. اسدی (۱۳۹۲) مدل منطقه‌ای منحنی تداوم جریان حوضه‌های بدون آمار مناطق خشک (مطالعه موردی: ایران مرکزی)، مرتع و آبخیزداری، ۶(۲): ۲۵۱-۲۶۵.
۵. رضائی، ل.، س. ع. موسوی، . دوات‌گر و م. شعبانپور شهرستانی (۱۳۹۶) مقایسه مدل‌های مختلف منحنی مشخصه آب خاک در ارزیابی شاخص کیفیت خاک‌های شالیزاری. پژوهش‌های خاک، ۳۱(۴): ۵۰۹-۵۲۳.
۶. فتح‌آبادی، ا. و آنامرادی (۱۳۹۹) بررسی کارایی توابع هدف مبتنی بر منحنی تداوم جریان و معیارهای ارزیابی آماری در واسنجی مدل‌های هیدرولوژیک. مهندسی و مدیریت آبخیز، ۱۳(۳): ۵۴۸-۵۶۲.
۷. کاظمی، ر. و ب. قرمزچشمه (۱۴۰۰) بررسی تأثیر خشکسالی بر منحنی تداوم جریان در آبخیزهای کارستی (مطالعه موردی؛ آبخیز کاکارضا). محیط زیست و مهندسی آب، ۷(۳): ۴۳۳-۴۴۳.

۸. کاظمی، ر، ج. پرهمت و ف. شریفی (۱۳۹۷) بررسی و ارائه روابط منطقه‌های شاخص‌های منحنی تداوم جریان، در مناطق نیمه‌خشک. مهندسی و مدیریت آبخیز، ۱۱(۳): ۶۷۶-۶۹۰.
۹. جیدری‌زاده، م.، ۵. رحمتی، ج. پرهمت، ف. شریفی و پ. دانشکاراهسته (۱۳۸۹) تخمین آبدی و همگن‌بندی حوضه‌های آبخیز فاقد آمار شمال غرب کشور با استفاده از منحنی رشد منطقه‌ای در مناطق نیمه‌خشک. مهندسی آبیاری و آب، ۱(۱): ۴۵-۵۶.
۱۰. مهدوی، م. (۱۳۹۵) هیدرولوژی کاربردی (جلد اول)، انتشارات دانشگاه تهران. نوبت چاپ ۱۱. ۳۴۲ ص.
۱۱. مهری، س.، ر. مصطفی‌زاده، ا. اسماعلی‌عوری و ا. قربانی (۱۳۹۶) تغییرات زمانی و مکانی جریان پایه در رودخانه‌های استان اردبیل. فیزیک زمین و فضا، ۴۳(۳): ۶۲۳-۶۳۴.
12. Burgan H.I. and Aksoy H. (2020). *Monthly flow duration curve model for ungauged river basins*. Water, 12(2), 338.
13. Costa V. and Fernandes W. (2021). *Regional modeling of long-term and annual flow duration curves: reliability for information transfer with evolutionary polynomial regression*. Journal of Hydrologic Engineering, 26(2): 04020067.
14. Castellarin A., Vogel R. and Brath M. (2004). *Stochastic index flow model of flow duration curves*. Water Resource Research, 40: W03104.
15. Claps P. and Fiorentino M. (1997). *Probabilistic flow duration curves for use in environmental planning and management*. Natural Hazards and Earth System, In: Harmancioglu N.B., Alpaslan M.N., Ozkul S.D., Singh V.P. (eds) Integrated Approach to Environmental Data Management Systems. NATO ASI Series (Series: 2: Environment), Springer, Dordrecht. 255-266.
16. Książek L., Woś A., Florek J., Wyrębek M., Młyński D. and Wałęga A. (2019). *Combined use of the hydraulic and hydrological methods to calculate the environmental flow: Wisłoka river, Poland: case study*. Environmental Monitoring and Assessment, 191(4): 254.
17. Mateo-Lázaro J., Castillo-Mateo J., Sánchez-Navarro J. Á., Fuertes-Rodríguez V., García-Gil A. and Edo-Romero V. (2018). *New analysis method for continuous base-flow and availability of water resources based on parallel linear reservoir models*. Water, 10(4): 465.
18. Ridolfi E., Kumar H. and Bárdossy, A. (2020). *A methodology to estimate flow duration curves at partially ungauged basins*. Hydrology and Earth System Sciences, 24(4): 2043-2060.
19. Smakhtin V.U. (2001). *Low flow hydrology: A review*. Journal of Hydrology, 240: 147-186.
20. Over T. M., Farmer W. H. and Russell A. M. (2018). *Refinement of a regression-based method for prediction of flow-duration curves of daily streamflow in the conterminous United States*. Scientific Investigations Report 2018-5072, US Geological Survey, 44 p.
21. Verma R.K., Murthy S., Verma S. and Mishra S.K. (2017). *Design flow duration curves for environmental flows estimation in Damodar River Basin, India*. Applied Water Science, 7(3): 1283-1293.

Modeling of monthly flow duration curve using nonlinear regression method for un-gauged watersheds of Ardabil Province

Leyla Babaei¹, Mohammad Hossein Jalili², Zeinab Aminzadeh², Freidoon Soleimani³, Zeinab Hazbavi^{*4}

1. Ph.D. Student Watershed Management Science and Engineering, Faculty of Natural Resources, Urmia University, Urmia, Iran.

2. B.Sc. Student, Department of Range and Watershed Management, Faculty of Agriculture and Natural Resources, Faculty of Agriculture and Natural Resources, University of Mohaghegh Ardabili, Ardabil, Iran.

3. Assistant Professor, Soil Conservation and Watershed Management Research Department, Khuzestan Agricultural and Natural Resources Research and Education Center, AREEO, Ahvaz, Iran.

4. Assistant Professor, Department of Range and Watershed Management, Faculty of Agriculture and Natural Resources, Water Management Research Center, University of Mohaghegh Ardabili, Ardabil, Iran.

Received: 2021/12

Accepted: 2022/04

Abstract

The flow duration curve (FDC) represents the frequency distribution of water flow over a period of time, which is widely used in hydrology to evaluate different ranges of river water flow applications. Therefore, it is necessary to develop a suitable estimation model and method in un-gauged watersheds. To this end, in the present study, a modeling method based on nonlinear regression, for the preparation of FDC based on water flow (Q) and precipitation (P) data in the statistical period 2002-2013, area (A) and mean slope (S) of upland watersheds of 30 stations of Ardabil Province were used. For nonlinear regression analysis, about 70 and 30% of the stations were considered for calibration and validation, respectively. The development of the FDC estimation model involved several steps, including nondimensionalization of flow data, normalization, definition of the parameters of nonlinear regression equations, and calculation of required quartiles. According to the results, after testing different equations, the equation $Q = 0.00002385(AP)^{0.571}S^{0.845}$ considering all input variables with a coefficient of determination (R^2) 0.78 and mean absolute error (MAE) 0.021, was introduced as the final equation for FDC modeling in watersheds without statistics.

Keywords: Nondimensionalization, River flow regime, Water resources management, Regional modeling.

*Corresponding Author Email:z.hazbavi@uma.ac.ir