

تخمین دبی سیل با تناوب مختلف در حوضه آبخیز زاینده رود طبق روش منطقه‌ای هیبرید

ستار چاوشی بروجنی و سید سعید اسلامیان*

چکیده

مطالعه تناوب سیلاب در مناطق خشک به دلیل تعداد کم ایستگاه‌های هیدرومتری، کمبود آمار و وجود داده‌های پراکنده ناشی از وقوع جریانهای نادر، بسیار مشکل می‌باشد. تحلیل منطقه‌ای سیلاب یکی از روش‌های مناسب جهت غلبه بر چنین مشکلاتی می‌باشد. در این تحقیق یکی از روش‌های تحلیل منطقه‌ای سیلاب به نام روش هیبرید مورد بررسی قرار گرفته است. منطقه مورد مطالعه شامل ۱۷ حوضه همگن واقع در استانهای اصفهان و چهار محال و بختیاری می‌باشد.

نخست با استفاده از رگرسیون چندگانه بین دبی سیلاب با دوره‌های مختلف بازگشت، به عنوان عامل وابسته و خصوصیات فیزیکی و اقلیمی حوضه، به عنوان عوامل مستقل، مهم‌ترین عوامل فیزیکی و اقلیمی مرتبط با سیلاب که عبارت از سطح و ارتفاع متوسط حوضه بودند تعیین گردید. مدل‌های تناوب سیل هیبرید مرتبط با این دو عامل تعیین و با مدل‌های رگرسیون چندگانه در این منطقه مقایسه گردید. مقایسه مقادیر نسبی خطای مدل‌های هیبرید و رگرسیون نشان می‌دهد که در دوره‌های بازگشت کوتاه، دقت مدل هیبرید بیشتر از روش رگرسیون بوده ولی در دوره‌های بازگشت بالا، دقت مدل رگرسیون بیشتر از روش هیبرید می‌باشد.

واژه‌های کلیدی - تحلیل منطقه‌ای سیلاب، آزمون همگنی حوضه‌های آبخیز، روش‌های برآورده دبی اوج سیلاب

مقدمه

روشهای برآورده میزان آب قابل استحصال، راهکارهای مناسب جهت بهره‌برداری بهینه از منابع آب در این مناطق ارائه گردد. روش‌های متعددی جهت کنترل سیلاب ارائه شده است که از جمله می‌توان به پخش سیلاب و انحراف جریان و هدایت آن به مخازن نگهداری اشاره نمود. یکی از پارامترهای مورد نیاز جهت

یکی از مشکلات اساسی در مدیریت مناطق خشک، کمبود آب می‌باشد که تقریباً برنامه‌های توسعه را تحت الشعاع خود قرار داده، به طوری که برنامه‌ریزی توسعه در این مناطق بر محور استفاده بهینه از منابع آب استوار است. در این راستا، تحقیقات متعددی در زمینه‌های مختلف انجام گرفته تا ضمن ارائه

*- به ترتیب کارشناس ارشد بیابان‌زادایی مرکز تحقیقات منابع طبیعی و امور دام اصفهان و استادیار گروه آبیاری، دانشکده کشاورزی، دانشگاه صنعتی اصفهان

واریانس به مقایسه روش‌های مختلف تحلیل منطقه‌ای سیلاب در ایالت انتاریو جنوبی پرداختند و چنین نتیجه گرفتند که تفاوت معنی‌داری بین روش‌های فوق وجود ندارد.

در ایران اکثر تحقیقات انجام شده محدود به روش رگرسیون چندگانه بوده است (۲، ۶ و ۷). همچنین مقایسه روش‌های ساختاری سیلاب و رگرسیون چندگانه در حوضه آبخیز مرکزی انجام گرفته است (۸). باقی (۲) به منظور تعیین روابطی جهت تخمین دبی اوج لحظه‌ای با دوره‌های مختلف بازگشت برای حوضه‌های آبخیز فاقد آمار دبی سد زاینده رود، چند حوضه آبریز دارای آمار در منطقه را مورد مطالعه قرار داده و مدل‌های تناوب سیل منطقه‌ای را ارائه نمود که مبتنی بر سطح حوضه و متوسط بارش سالانه منطقه می‌باشد. روان بخش (۶) در بررسی سیستم رودخانه کارون، به تجزیه و تحلیل سیلابهای لحظه‌ای در ساختهای اصلی رودخانه کارون، خرسان، بازفت، ونک و دز پرداخته و از چند روش تحلیل منطقه‌ای جهت تعیین پارامترهای هیدرولوژیک هر حوضه استفاده کرد. اسدی (۱) به منظور بررسی وضعیت هیدرولوژیک سرشاخه‌های کارون از خصوصیات آب و هوایی منطقه استفاده کرد. او با مطالعه بارش منطقه و تغییرات جریانات سطحی حوضه‌های کوهنگ، بازفت، ماریان و ارمند پارامترهای هیدرواقلیم حوضه رودخانه کارون را تعیین کرد. جلالی (۳) در تحقیق خود به بررسی همبستگی حداقل دبی متوسط روزانه و دبی اوج سالانه رودخانه‌های دز، کارون و مارون پرداخت و مدل منطقه‌ای تناوب سیل دراین منطقه را ارائه نمود. دستورانی (۵) در پژوهشی به بررسی تأثیر طول آمار در پیش‌بینی سیل در آبخیزهای ایران پرداخته، نتیجه گرفت که با افزایش طول آمار دقت پیش‌بینیها با روند خاصی افزایش می‌یابد. در این تحقیق به منظور تخمین دبی‌های اوج لحظه‌ای سیلاب با دوره‌های مختلف بازگشت در منطقه مرکزی ایران، از تحلیل منطقه‌ای سیلاب (روش هیبرید) استفاده شده است. این روش برای نخستین بار توسط جالمارسون و توماس (۱۰) جهت تحلیل منطقه‌ای سیلاب در مناطق خشک ایالات نوادا، یوتای غربی،

طراحی سازه‌های آبی، دبی اوج لحظه‌ای سیلاب می‌باشد. روش‌های متعددی جهت برآورد دبی اوج لحظه‌ای سیلاب ارائه شده است که به عنوان مثال می‌توان به تحلیل منطقه‌ای سیلاب اشاره نمود. تحلیل منطقه‌ای سیلاب شامل دو بخش می‌باشد. نخست حوضه‌های آبخیزی که از لحاظ هیدرولوژیک همگن باشند تعیین و سپس مدل‌های تناوب سیل برای هر منطقه همگن به دست می‌آید (۱۳). ریگز (۱۴) ده روش تحلیل منطقه‌ای سیلاب را در ایالات متحده آمریکا مورد بررسی قرار داد و به تعیین مهم‌ترین پارامترهای مؤثر بر دبی سیلاب پرداخته و نتیجه گرفت که سطح حوضه مهم‌ترین و مؤثرترین پارامتر در تولید سیلاب است. پس از آن، دو عامل شبیه آبراهه اصلی و متوسط بارندگی سالانه حوضه از اهمیت بیشتری نسبت به دیگر خصوصیات حوضه برخوردار می‌باشند. همچنین ریگز در تحقیقی دیگر مدل‌های منطقه‌ای سیلاب را در دوره‌های بازگشت ۲، ۲۵ و ۵۰ ساله برای حوضه‌های استوهو می‌ش آمریکا ارائه نمود که توسط آنها دبی اوج سیلاب از روی سطح حوضه و متوسط بارندگی سالانه حوضه برآورد گردید (۱۵). استامی و هس (۱۶) روش‌های مختلف تخمین دبی‌های سیلابی با دوره‌های مختلف بازگشت را برای رودخانه‌های ایالت جورجیای آمریکا به کار بردن و چنین نتیجه گرفتند که سطح حوضه معنی‌دارترین متغیر مرتبط با دبی سیلاب می‌باشد. در نتیجه منطقه مورد مطالعه از لحاظ سطح به چهار گروه نسبتاً همگن طبقه‌بندی و روابط تناوب سیل برای هر منطقه تعیین گردید. مور (۱۲) در تحقیق خود از ترکیب تحلیل منطقه‌ای سیلاب و روش رگرسیون جهت ارائه مدلی منطقه‌ای برای حوضه‌های آبخیز بریتانیا استفاده کرد و نتیجه گرفت که می‌توان با ترکیب این دو روش، مدل مناسبی برای تخمین سیل در حوضه‌های فاقد آمار بریتانیا به دست آورد. کنتی و مویسلو (۹) مدلی را برای تخمین تناوب سیل برخی از حوضه‌های کشور ایتالیا ارائه کرده، از خصوصیات فیزیکی حوضه، حداقل سالانه دبی متوسط روزانه و دبی اوج لحظه‌ای سالانه در مدل‌های خود استفاده کردند. کنده و همکاران (۱۰) با استفاده از روش تحلیل

جدول ۱- مشخصات ایستگاه‌های هیدرومتری و زیرحوضه‌های مورد مطالعه

مساحت (کیلومترمربع)	ارتفاع (متر)	موقعیت جغرافیایی عرض طول	رودخانه	ایستگاه هیدرومتری
۱۶۴۲	۲۱۳۰	۳۲°۴۸'	۵۰°۲۵'	پلاسجان اسکندری
۱۴۲۷	۲۱۰۰	۳۲°۴۰'	۵۰°۲۷'	شاخه اصلی زاینده‌رود قلعه شاهرخ
۷۱۷	۲۱۷۰	۳۲°۵۲'	۵۰°۲۳'	سواران سواران
۳۲۷	۲۱۰۰	۳۲°۴۷'	۵۰°۳۹'	سمندگان مندرجان
۲۶۷	۲۲۷۰	۳۱°۳۸'	۵۱°۰۵'	زرچشمہ تنگ اسفرجان
۱۱۱۵	۲۱۵۰	۳۱°۳۸'	۵۱°۲۶'	آب ونک تنگ زردآلو
۱۲۷۳	۲۰۵۰	۳۱°۳۹'	۵۱°۱۶'	آب ونک سولگان
۳۸۲۰	۱۶۷۰	۳۲°۰۲'	۵۰°۳۸'	بهشت آباد بهشت آباد
۳۹۴	۲۴۸۸	۳۳°۲۱'	۵۰°۲۱'	گلپایگان وانشان
۹۷۲	۱۹۲۰	۳۲°۰۶'	۵۰°۳۹'	جونقان تنگ درکش
۲۶۸	۲۴۰۰	۳۲°۲۸'	۵۰°۰۷'	کوهرنگ چهلگرد
۶۱۹	۲۱۵۰	۳۱°۴۳'	۵۱°۱۴'	آب ونک گدارکبک
۳۰۵۹	۲۳۲۱	۳۱°۱۱'	۵۱°۱۵'	ماربر کتا
۱۲	۲۲۶۰	۳۲°۲۰'	۵۰°۱۲'	ماربره ماربران
۷۱۲	۲۵۶۷	۳۱°۱۳'	۵۱°۴۶'	حنا حنا
۷۹۲	۲۲۱۲	۳۳°۲۱'	۵۰°۰۰'	گلپایگان سراب هنده
۱۲۷	۲۱۵۰	۳۲°۱۷'	۵۰°۲۸'	سراب بابا‌حیدر

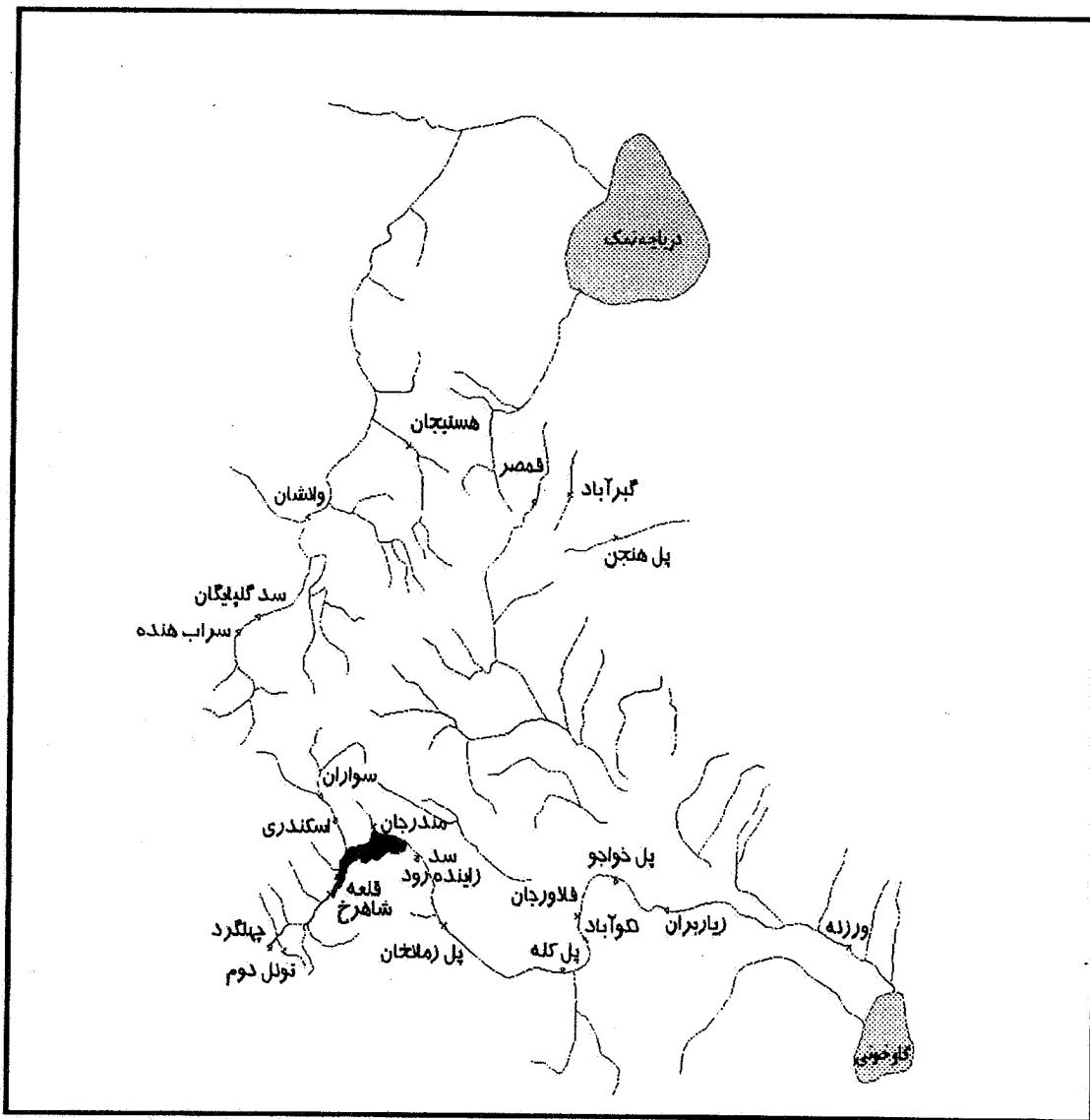
مورد استفاده قرار گرفته است (جدول ۱ و شکل‌های ۱ و ۲). به منظور تعیین مدل‌های تناوب سیل در این مناطق از روش هیبرید استفاده شده است. تحلیل سیلاب در این مناطق همواره با مشکلاتی همچون کمبود تعداد ایستگاه‌های هیدرومتری، تعداد کم سالهای ثبت شده جریان، عدم تطابق زمانی گزارش‌های موجود ایستگاه‌ها، وجود سالهای فاقد جریان و وقوع داده‌های پراکنده در گزارشها، ناشی از جریانهای نادر مواجه بوده است. روش هیبرید جهت غلبه بر این مشکلات پیشنهاد گردیده است. در این روش همانند روش ایستگاه- سال، گزارش‌های ایستگاه‌های موجود ترکیب شده، یک گزارش واحد دراز مدت برای منطقه به دست می‌آید.

کالیفرنیای شرقی و آریزونای غربی در آمریکا به کار گرفته شده است.

مواد و روشها

منطقه مورد مطالعه شامل دو حوضه بزرگ گاوخرنی (واقع در استان اصفهان) و کارون شمالی (واقع در استان چهارمحال و بختیاری) می‌باشد. مساحت حوضه گاوخرنی ۴۱۳۴۷ کیلومترمربع و مساحت حوضه کارون شمالی ۱۴۴۷۶ کیلومترمربع است.

از مجموع ۳۶ ایستگاه هیدرومتری موجود در این دو حوضه، ۱۷ ایستگاه از لحاظ هیدرولوژیک همگن بوده (۴) و



شکل ۱- موقعیت ایستگاه‌های مورد مطالعه در حوضه‌های گاوخونی و دریاچه نمک

مدل‌هایی است که معمولاً در تحلیل تناوب سیل مورد استفاده قرار می‌گیرد:

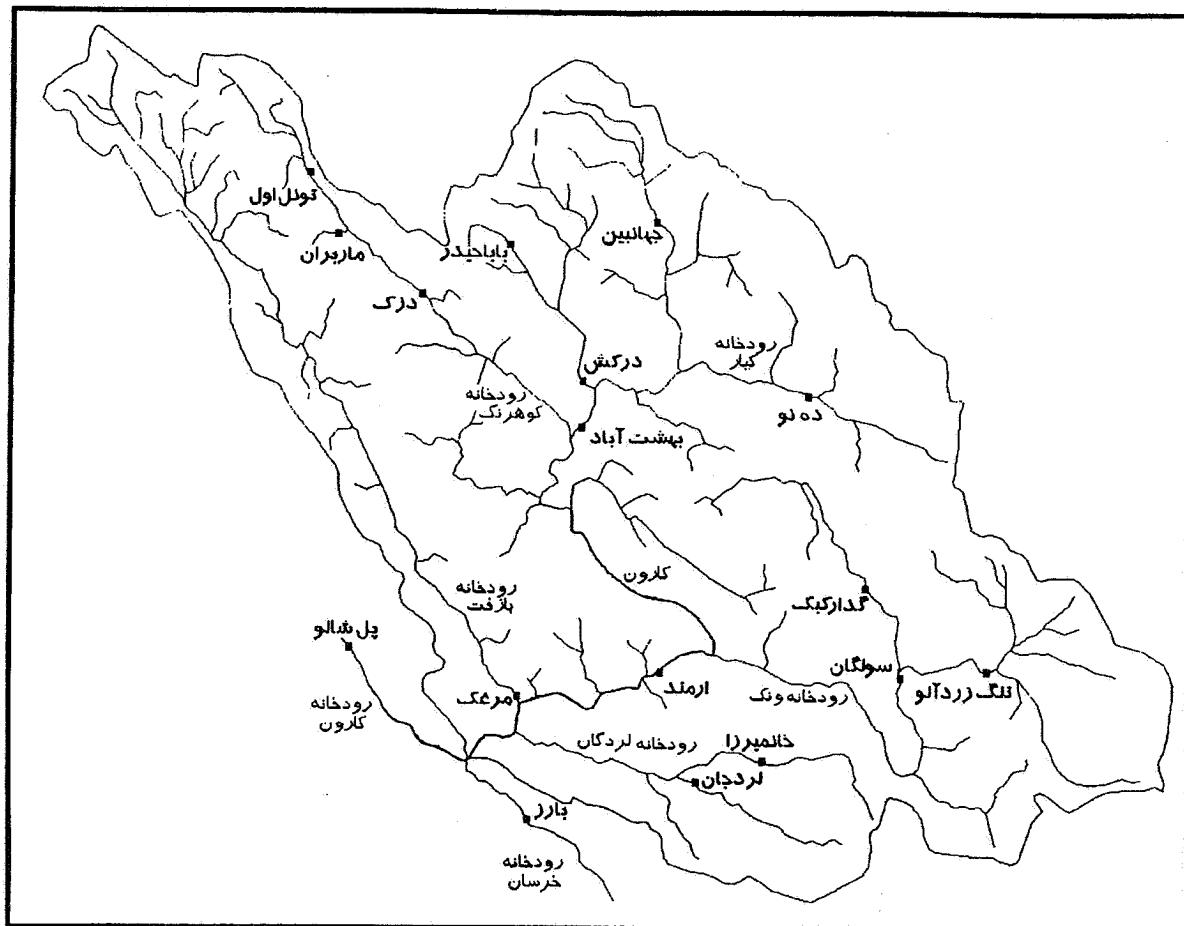
$$Q_t = a A^b B^c C^d \quad [1]$$

که در آن :

A و B و C = پارامترهای مستقل فیزیکی و اقلیمی مورداستفاده

بدین ترتیب ضمن استفاده از کلیه داده‌های موجود، همچون
داده‌های پراکنده، برآش توزیعهای آماری به گزارش ترکیبی به
دست آمده با دقت بیشتری انجام می‌گیرد. همچنین در صورتی
که گزارش موجود دارای حداقل صد ایستگاه-سال داده باشد
نیازی به برونویابی برای برآورد دبی صد ساله نمی‌باشد و
برآورد دبی‌های نادر نیز با دقت بیشتری انجام می‌گیرد.

مدل عمومی، مورد استفاده در روش هایی همانند انواع



شکل ۲- موقعیت ایستگاه‌های مورد مطالعه در حوضه کارون شمالی

$$J \leq Nf / 100 \quad [2]$$

که در آن :

J = حداقل تعداد طبقات

Nf = مجموع تعداد ایستگاه-سال آمار موجود

میانگین وزنی سطح حوضه در هر طبقه طبق رابطه زیر به دست

$$\bar{A}_i = \text{antilog} \left[\frac{\sum_{j=1}^g \sum_{k=1}^h \text{Log } A_{ijk}}{gh} \right] \quad [2]$$

که در آن :

\bar{A}_i = میانگین وزنی سطح حوضه در طبقه i

A_{ijk} = سطح حوضه در ایستگاه j در طبقه i و در

a, b, c و d = مؤلفه‌های رگرسیون

در این تحقیق با توجه به همبستگی زیاد سطح و متوسط ارتفاع حوضه با دبی اوج سیلاب (۴)، از این دو پارامتر در ساخت مدل مذکور استفاده گردیده، رابطه فوق به صورت زیر درآمده است:

$$Q = a A^b H^c \quad [2]$$

که در آن A و H به ترتیب سطح و متوسط ارتفاع حوضه می‌باشد.

در مرحله نخست منطقه مورد مطالعه طبق رابطه زیر و براساس معیار سطح حوضه به چند طبقه تقسیم می‌گردد:

$$b_t = \frac{\sum_{i=1}^f \bar{A}_i Q_{t_i} - \left[\sum_{i=1}^f \bar{A}_i \sum_{i=1}^f Q_{t_i} \right]}{\sum_{i=1}^f \bar{A}_i^2 - \left[\sum_{i=1}^f \bar{A}_i \right]^2} \quad [7]$$

مراحل بعدی فرایند هیبرید با قراردادن b حاصل از رابطه فوق در معادله ۵ آغاز می‌شود و این فرایند آنقدر تکرار می‌شود تا مقدار b ثابت شود. معمولاً مؤلفه b پس از یک یا دو تکرار ثابت می‌شود.

ایستگاه-سال k

 $i =$ تعداد طبقات (f...و ۲ و ۱) ($i=1$) $j =$ تعداد ایستگاه‌های موجود در طبقه i (g...و ۲ و ۱) ($j=1$) $k =$ تعداد سالهای ایستگاه j در طبقه i (h...و ۲ و ۱) ($k=1$)

اولین مرحله از فرایند تکراری هیبرید برای پارامتر اول (سطح حوضه)، با استاندارد کردن دبی‌های اوج سالانه شروع می‌شود. طبق رابطه زیر با تقسیم هر دبی بر سطح حوضه مربوطه، دبی‌های اوج سالانه استاندارد می‌شوند:

$$S_{ijk} = \frac{Q_{ijk}}{A_{ijk}^{-b}} \quad [8]$$

که در آن:

 S_{ijk} = دبی اوج استاندارد k در ایستگاه j و طبقه i Q_{ijk} = دبی اوج سالانه k در ایستگاه j و طبقه i \bar{A}_{ijk} = میانگین وزنی سطح k در ایستگاه j و طبقه i

مقدار اولیه b برای تکرار اول معادل با یک در نظر گرفته می‌شود.

مقادیر S_{t_i} (دبی استاندارد سیلاب با دوره بازگشت t) در هر طبقه، با برآش منحنی‌های تناوب سیل با دبی‌های اوج استاندارد شده و یا با استفاده از یک فرمول توزیع تجربی تعیین می‌شود. جهت به دست آوردن مقادیر دبی اوج در دوره بازگشت t در هر طبقه می‌بایستی مقادیر S_{t_i} به دست آمده، طبق رابطه زیر غیر استاندارد شود:

$$Q_{t_i} = S_{t_i} (\bar{A}_i)^b \quad [6]$$

که در آن:

 Q_{t_i} = دبی سیلاب با دوره بازگشت t در طبقه i S_{t_i} = دبی اوج استاندارد طبقه i در دوره بازگشت t \bar{A}_i = میانگین وزنی سطح طبقه i

متغیر وابسته Q_{t_i} در هر مرحله از فرایند تکراری هیبرید تغییر می‌کند، تا زمانی که مؤلفه b به مقدار ثابت برسد. مؤلفه جدید b برای دوره بازگشت مورد نظر عبارتست از:

منطقه مورد مطالعه شامل ۱۷ زیر حوضه همگن با وسعت بین ۱۲ تا ۳۸۲۰ کیلومترمربع است. زیر حوضه‌های مذکور در دو حوضه اصلی گاو خونی و کارون شمالی واقع بوده و مجموعاً دارای ۳۱۱ ایستگاه-سال آمار ثبت شده می‌باشند (شکل ۱ و ۲). بنابراین طبق رابطه ۳، حداقل تعداد نواحی مطالعاتی ۳ ناحیه بوده که به شرح زیر می‌باشد:

ناحیه ۱- با وسعت ۱۲ تا ۶۱۹ کیلومترمربع شامل زیر حوضه‌های آبخیز ایستگاه‌های ماریران، باباحدیر، تنگ اسفرجان، چهلگرد، متبرجان، وانشان و گدارکبک

ناحیه ۲- با وسعت ۷۱۲ تا ۱۴۲۷ کیلومترمربع شامل زیر حوضه‌های آبخیز ایستگاه‌های حنا، سواران، سراب هنده، تنگ درکشن، تنگ زردآلو و قلعه شاهرخ

ناحیه ۳- با وسعت ۱۶۴۲ تا ۳۸۲۰ کیلومترمربع شامل زیر حوضه‌های آبخیز ایستگاه‌های سولگان، اسکندری، کتا و

بهشت آباد

با استفاده از رابطه ۴، میانگین وزنی پارامترهای مورد بررسی در رابطه ۲ (H و A) تعیین می‌گردد. مقادیر میانگین وزنی سطح و ارتفاع نواحی مورد مطالعه در جدول ۲ نشان داده شده است.

فرایند تکراری هیبرید، با ترکیب آمار موجود در هر ناحیه و تهیه گزارش درازمدت برای هر ناحیه شروع و مقادیر استاندارد شده دبی در هر ناحیه طبق رابطه ۵ به دست آمد، به طوری که

جدول ۲- میانگین وزنی پارامترهای مورد بررسی در نواحی مطالعاتی

پارامتر	ناحیه	میانگین وزنی سطح (کیلومترمربع)	میانگین وزنی ارتفاع (متر)
	I	۲۴۲/۴۲	۲۵۸۸
	II	۹۲۸/۱۶	۲۴۴۷
	III	۱۰۱۰/۲۲	۲۴۴۴

جدول ۳- مقادیر تخمینی S_{ijk} در نواحی مطالعاتی و در تکرار اول

نواحی مطالعاتی				دوره بازگشت
۳	۲	۱		
۰/۱	۰/۰۶	۰/۰۷	۲	
۰/۳۸	۰/۱۴	۰/۲۱	۵	
۰/۷۸	۰/۲۱	۰/۳۸	۱۰	
۱/۶۹	۰/۳	۰/۶۹	۲۵	
۲/۸۱	۰/۳۶	۱/۰۲	۵۰	
۴/۴۴	۰/۴۲	۱/۴۵	۱۰۰	

جدول ۴- مقادیر تخمینی Q_t (m³/s) در نواحی مطالعه و در تکرار اول

نواحی مطالعاتی				دوره بازگشت
۳	۲	۱		
۱۰۱	۵۶	۱۷	۲	
۳۸۴	۱۳۰	۵۱	۵	
۷۸۸	۱۹۵	۹۲	۱۰	
۱۷۰۷	۲۷۹	۱۶۷	۲۵	
۲۸۳۹	۳۳۴	۲۴۷	۵۰	
۴۴۸۵	۳۹۰	۳۵۲	۱۰۰	

مریعات، کلموگرف اسیمرنوف و کاسکوئر، دبی‌های سیلابی با دوره‌های بازگشت ۲، ۵، ۱۰، ۲۵، ۵۰ و ۱۰۰ ساله استخراج گردید (جدول ۳).

به منظور تعیین دبی اوج t در هر ناحیه، مقادیر Q_t طبق رابطه ۶ تعیین می‌شود (جدول ۴). با استفاده از رابطه (۷) مقدار

مقدار اولیه b معادل یک در نظر گرفته شد. با استفاده از روش‌های متداول آماری، توزیعهای مختلف آماری (نممال، لوگ نرممال، پیرسون، لوگ پیرسون، گامبل، لوگ گامبل، گاما و لوگ گاما) به آمار ترکیبی برازش داده شده، پس از تعیین بهترین توزیع برای هر ناحیه، به سه روش متداول آزمون برازش یعنی حداقل

جدول ۵- مقادیر تخمینی b_1 در منطقه مورد مطالعه و در تکرار اول

دوره بازگشت (سال)	۲	۵	۱۰	۲۵	۵۰	۱۰۰
b_1	۰/۰۹۸	۰/۲۶۴	۰/۴۱۲	۰/۶۳۶	۰/۸۲۵	۱/۰۳

جدول ۶- مقادیر تخمینی b_1 در منطقه مورد مطالعه و در تکرار نهایی

دوره بازگشت (سال)	۱	۵	۱۰	۲۵	۵۰	۱۰۰
b_1	۰/۱	۰/۲۶۶	۰/۴۱۲	۰/۶۳۶	۰/۸۳	۱/۰۳

که در آنها:

 $Q_4 = \text{دبی اوج سیلاب با دوره بازگشت } t$ (مترمکعب بر ثانیه) $A = \text{سطح حوضه آبخیز (کیلومترمربع)}$ $H = \text{ارتفاع متوسط حوضه (متر)}$

وزنی b_1 (مؤلفه اول رابطه ۲) برای هر ناحیه و به منظور استفاده در تکرار دوم رابطه ۵ محاسبه گردید (جدول ۵). تکرار دوم فرایند هیبرید از رابطه ۵ آغاز می‌شود، به طوری که مقدار b_1 در این رابطه از جدول ۵ به دست می‌آید. فرایند فوق آنقدر تکرار می‌گردد تا مقدار b_1 ثابت شود (جدول ۶).

آزمون خطای

به منظور بررسی دقیق مدل‌های به دست آمده، نخست مدل‌های رگرسیون چند متغیره خطی تناوب سیل برای منطقه مورد مطالعه تعیین می‌گردد. لازم به ذکر است که سایر مدل‌های رگرسیون (همچون رگرسیون غیرخطی، رگرسیون چندگانه لگاریتمی) نیز مورد بررسی قرار گرفته، که از ضریب همبستگی پایین‌تری برخوردار بود. بدین منظور آمار مشاهداتی ایستگاه‌های مورد مطالعه با توزیعهای مختلف آماری برآش و مناسب‌ترین توزیع انتخاب و سپس مقادیر دبی اوج با دوره‌های بازگشت مختلف استخراج شد. با استفاده از رگرسیون چندگانه بین این مقادیر و پارامترهای سطح و متوسط ارتفاع حوضه، مدل‌های رگرسیون به صورت زیر می‌باشد:

$$Q_2 = ۰/۰۱۵ A + ۰/۰۱۶ H$$

$$R - S_q = ۰/۶۴ \quad SE = ۷۵ \quad n = ۱۷ \quad [۱۲]$$

$$Q_5 = ۰/۰۲ A + ۰/۰۳ H$$

$$R - S_q = ۰/۶۱ \quad SE = ۱۱۱ \quad n = ۱۷ \quad [۱۵]$$

$$Q_{10} = ۰/۰۳ A + ۰/۰۵ H$$

همان‌گونه که قبل ذکر شد، هر یک از مؤلفه‌های رگرسیون معادله ۲ به طور جداگانه تعیین می‌گردد. در گام بعد و به منظور تعیین مؤلفه c ، عامل دوم یعنی ارتفاع (H) مورد بررسی قرار گرفته و روند قبل تکرار می‌شود با این تفاوت که در رابطه ۵ به جای دبی‌های اوج ایستگاه‌های مورد مطالعه از مقادیر دبی‌های استاندارد، به دست آمده در آخرین تکرار مؤلفه قبل، استفاده می‌شود. مقدار ثابت مدل یعنی ضریب a نیز طی فرایند آخرین عامل مورد استفاده در مدل تعیین و نهایتاً تناوب سیل منطقه‌ای به صورت زیر به دست آمده است:

$$Q_2 = ۳۰ A^{۰/۱} H^{-۰/۰۳۷} \quad [۸]$$

$$Q_5 = ۳۵ A^{۰/۲۶۶} H^{-۰/۱۲۱} \quad [۹]$$

$$Q_{10} = ۳۰ A^{۰/۴۱۲} H^{-۰/۱۸۴} \quad [۱۰]$$

$$Q_{25} = ۲۰ A^{۰/۶۳۶} H^{-۰/۲۴۷} \quad [۱۱]$$

$$Q_{50} = ۲۲ A^{۰/۸۳} H^{-۰/۲۶۶} \quad [۱۲]$$

$$Q_{100} = ۱۰ A^{۱/۰۳} H^{-۰/۲۴۸} \quad [۱۳]$$

جدول ۷- مشخصات ایستگاه‌های هیدرومتری و زیروحوضه‌های ارمند و مرغک

مساحت (کیلومترمربع)	ارتفاع (متر)	موقعیت جغرافیایی		روندخانه	ایستگاه هیدرومتری
		عرض	طول		
۳۰۰	۱۰۶۰	۳۱°۴۰'	۵۰°۴۵'	کارون	ارمند
۲۱۴۸	۹۸۰	۳۱°۴۳'	۵۰°۳۰'	بازفت	مرغک

نسبی خطای مدل‌های فوق مقایسه گردید. بدین منظور از آمار دو ایستگاه واقع در منطقه، که قبلاً در معادلات هیبرید و رگرسیون مورد استفاده قرار نگرفته و تعداد داده‌های مشاهده‌ای کافی دارند، یعنی ایستگاه‌های ارمند و مرغک، استفاده شده است (جدول ۷). بدین ترتیب مقادیر تخمینی دبی در دو ایستگاه فوق طبق مدل‌های هیبرید و رگرسیون تعیین و با مقادیر مشاهده‌ای دبی ایستگاه‌های فوق مقایسه و طبق رابطه زیر مقادیر خطای مدل‌های فوق تعیین گردید (جدول ۸) :

$$\text{Bias} (\%) = [(Q_t - \hat{Q}_t) / Q_t] \times 100 \quad [20]$$

که در آن :

$Bias (\%)$ = درصد نسبی خطای

Q_t = مقادیر مشاهده‌ای دبی

\hat{Q}_t = مقادیر تخمینی دبی

همان‌گونه که در جدول ۸ دیده می‌شود برای دوره‌های بازگشت کم تا متوسط، مقادیر درصد نسبی خطای طبق روش هیبرید، در مقایسه با روش رگرسیون کمتر است، که بیانگر دقیق‌تر مدل هیبرید در مقایسه با مدل رگرسیون می‌باشد. بنابراین با توجه به آن که در مناطق خشک جریانهای آبی از لحاظ کمی کوچک و از لحاظ دوره زمانی کوتاه مدت هستند، نیازی به طراحی سازه‌های آبی بزرگ همچون سدهای مخزنی نمی‌باشد. در این مناطق جهت بهره‌برداری بهینه از منابع آب عمده‌ای از روش‌های آبخیزداری مثل استحصال آب، پخش سیلان یا انحراف جریان آب استفاده می‌شود. طراحی سازه‌های آبی در مناطق خشک مبتنی بر دوره‌های بازگشت کوتاه تا متوسط می‌باشد، لذا با توجه به دقیق خوب روش هیبرید و همچنین مزایای این روش

$$R - S_q = 0.60 \quad SE = 153 \quad n = 17 \quad [16]$$

$$Q_{25} = 0.03 A + 0.09 H \quad [17]$$

$$Q_{50} = 0.03 A + 0.16 H \quad [18]$$

$$R - S_q = 0.33 \quad SE = 66.0 \quad n = 17 \quad [19]$$

$$Q_{100} = 0.01 A + 0.23 H \quad [19]$$

$$R - S_q = 0.20 \quad SE = 90.7 \quad n = 17 \quad [19]$$

که در آن :

Q_t = دبی حداکثر لحظه‌ای در دوره بازگشت t (مترمکعب بر ثانیه)

A = سطح حوضه (کیلومتر مربع)

H = ارتفاع متوسط حوضه (متر)

$R - S_q$ = مجدور ضریب همبستگی

SE = خطای استاندارد

n = تعداد ایستگاه

معادلات ۱۴ تا ۱۹ نشان می‌دهد که در سطح معنی دار ۰/۰۵ و برای دوره‌های بازگشت کوتاه مدت، روابط نسبتاً معنی‌داری بین دبی حداکثر لحظه‌ای سیلان با سطح و متوسط ارتفاع حوضه‌های آبخیز وجود دارد و با افزایش طول دوره بازگشت ضریب همبستگی کاهش می‌یابد.

در ادامه، مقادیر خطای نسبی مدل‌های هیبرید با مقادیر

جدول ۸- مقایسه مقادیر نسبی خطای مدل‌های رگرسیون و هیبرید

دوره بازگشت (سال)							مدل انتخابی	ایستگاه
۱۰۰	۵۰	۲۵	۱۰	۵	۲			
۲۴۷	۱۲۷	۹۴	۷۲	۵۲	۳۴		رگرسیون	ارمند
۲۲۲	۱۶۵	۸۶	۶۷	۳۸	۲۳		هیبرید	
۲۲۵	۱۱۴	۷۸	۵۵	۳۷	۲۳		رگرسیون	مرغک
۲۹۴	۱۷۹	۸۹	۴۵	۳۲	۱۸		هیبرید	

دیگر تحلیل منطقه‌ای سیلاب به غیر از روش رگرسیون و هیبرید نیز مورد بررسی و با یکدیگر مقایسه گردد.

سپاسگزاری

از مسئولین و همکاران محترم مرکز تحقیقات منابع طبیعی و امور دام اصفهان به خاطر ایجاد تسهیلات لازم در جهت اجرای این تحقیق تشکر و قدردانی می‌شود.

که قبلًاً توضیح داده شد، می‌توان به منظور تحلیل منطقه‌ای سیلاب در مناطق خشک از این روش استفاده کرد. به علاوه همان گونه که در جدول ۷ دیده می‌شود، با افزایش طول دوره آماری، درصد خطای هر دو مدل افزایش می‌یابد که بیانگر نیاز به وجود تعداد بیشتر داده‌های مشاهداتی جهت تعیین دقیق تر دبی با دوره‌های بازگشت بالا می‌باشد. بنابراین پیشنهاد می‌شود به منظور تحلیل دقیق تر تناسب سیل در این مناطق، علاوه بر اتفاقه از تعداد بیشتری ایستگاه‌های هیدرومتری، روش‌های

منابع مورد استفاده

- ۱- اسدی، ع. ۱۳۷۶. بررسی هیدرولوژی سرشاخه‌های کارون. پایان نامه کارشناسی ارشد، رشته منابع اب، دانشگاه تهران.
- ۲- باقری، ر. ۱۳۷۲. تعیین دبی ماکزیمم لحظه‌ای در حوضه‌های آبریز فاقد آمار سد زاینده رود. پایان نامه کارشناسی ارشد، رشته آبیاری و زهکشی، دانشگاه صنعتی اصفهان.
- ۳- جلالی، ع. ۱۳۶۹. گزارش هواشناسی حوضه‌های کرخه، دز، کارون و زاینده‌رود. طرح جامع آب کشور.
- ۴- چاووشی، س. ۱۳۷۷. منطقه‌ای کردن برآورد دبی حداقل سیلاب در مناطق خشک طبق روش هیبرید. پایان نامه کارشناسی ارشد، رشته بیابانزدایی، دانشگاه صنعتی اصفهان.
- ۵- دستورانی، م. ۱۳۷۵. بررسی تأثیر طول آمار در پیش‌بینی سیل در ایران. پایان نامه کارشناسی ارشد، رشته آبخیزداری، دانشگاه تربیت مدرس.
- ۶- روان بخش، ع. ۱۳۶۷. بررسی هیدرولوژی حوضه آبریز کارون. پایان نامه کارشناسی ارشد، رشته منابع آب، دانشگاه تهران.
- ۷- موسوی، ه. ۱۳۶۶. تخمین دبی ماکزیمم روزانه در حوضه‌های آبریز فاقد آمار استان فارس. مجموعه مقالات اولین کنفرانس هیدرولوژی ایران، ص ۳۱۵-۲۸۴.
- ۸- هنریخش، ا. ۱۳۷۴. آنالیز منطقه‌ای سیلاب در حوضه آبخیز مرکزی. پایان نامه کارشناسی ارشد، رشته آبخیزداری، دانشگاه تهران.

- 9- Caanti, P. and U. Moisello. 1987. Methods for estimating the peak discharge through the records of mean daily discharge. Proceedings of the International Symposium on Flood Frequency and Risk Analysis, Louisiana State University, Baton Rouge, PP. 177-184.

- 10- Condie, R.P., J. Pilon, K.D. Harvey and H.Goertz. 1987. Comparison of regional flood frequency methods in southern Ontario using analysis of variance techniques. Proceedings of the International Symposium on Flood Frequency and Risk Analysis, Louisiana State University, Baton Rouge, PP. 213-222.
- 11- Hjalmarson, H.W. and B.E. Thomas. 1992. New look at regional flood frequency relations for arid lands. *J. Hyd. Eng.* 118(6):868-886.
- 12- Moore, R.J. 1987. Combined regional flood frequency analysis and regression on catchment characteristics by maximum likelihood estimation. Proceedings of the International Symposium on Flood Frequency and Risk Analysis, Louisiana State University, Baton Rouge, PP. 119-131.
- 13- Moseley, M.P. 1981. Delimitation of New Zealand hydrologic regions. *J. Hyd.* 49:173-192.
- 14- Riggs, H.C. 1973. Regional Analysis of Stream Flow Characteristics. Techniques of Water-Resources Investigations, USGS Publications, Book 4.
- 15- Riggs, H.C. 1990. Estimating flow characteristics at ungaged sites, IAHS Publication, No. 190, PP 159-170.
- 16- Stamey, T.C. and G.W. Hess. 1993. Techniques for estimating magnitude and frequency of floods in rural basins in Georgia. Water Resources Investigations Report 93-4016, USGS Publications, 94 P.