

مقایسه روش‌های رگرسیون آماری و فازی جهت برآورد رسوب معلق رودخانه تلوار*

بهارک معتمدوزیری

دانشجوی دکتری رشته آبخیزداری دانشگاه آزاد اسلامی واحد علوم و تحقیقات تهران

bmvaziri@yahoo.com

حسن احمدی

استاد گروه احیاء مناطق خشک و نیمه خشک دانشکده منابع طبیعی دانشگاه تهران

محمد مهدوی

استاد گروه احیاء مناطق خشک و نیمه خشک دانشکده منابع طبیعی دانشگاه تهران

فروود شریفی

استادیار سازمان جنگلها، مراتع و آبخیزداری کشور

چکیده:

یکی از مهمترین مسائل در طراحی سازه‌های آبی، بررسی کیفیت آب، تعیین تأثیرات مدیریت آبخیز و حفاظت زیستگاه ماهیان، تعیین مقدار رسوبات معلق رودخانه‌ها می‌باشد. جهت برآورد بار معلق رودخانه‌ها از دو روش تجربی و رگرسیون آماری استفاده می‌شود؛ اما به دلیل تعدد روابط تجربی ارائه شده و ضرورت اصلاح آنها و ارائه ضرایب واسنجی جدید، در بیشتر موارد روش‌های رگرسیون آماری مورد استفاده قرار می‌گیرند. در روش‌های رگرسیون آماری، با برآذش یک تابع مناسب توانی از میان داده‌ها، رابطه بین دبی جریان و دبی رسوب محاسبه و بر این اساس مقادیر رسوبات حمل شده توسط جریان محاسبه می‌گردد. این روش‌ها توان تفکیک ویژگی‌های خاص داده‌های جمع آوری شده را نداشته و از این جهت، نه تنها برآورد چندان دقیقی از میزان رسوبات حمل شده توسط جریان ارائه نمی‌دهند، بلکه امکان بررسی تغییرات زمانی رسوبات حمل شده توسط جریان نیز در آنها وجود ندارد. با توجه به این مشکلات، امروزه بسیاری از محققین به روش‌های نوین پردازشی نظری منطق فازی روی آورده‌اند. در تحقیق حاضر، ضمن برآورد رسوب معلق ایستگاه‌های هیدرومتری واقع بر روی رودخانه تلوار با دو روش معمول رگرسیون آماری USBR و FAO، با استفاده از مدل طراحی شده بر اساس اصول منطق فازی نیز مقدار رسوب معلق ایستگاه‌ها برآورد شده است. نتایج حاکی از این می‌باشد که با استفاده از منطق فازی، امکان بررسی تغییرات زمانی میزان رسوبات حمل شده توسط جریان وجود داشته و این روش نسبت به روش‌های USBR و FAO برآورد نسبتاً دقیق‌تری از میزان رسوبات حمل شده ارائه می‌نماید.

واژگان کلیدی: بار معلق، منطق فازی، USBR، FAO، رودخانه تلوار

* این مقاله برگرفته از رساله دکترایی است که با راهنمایی دکتر حسن احمدی و دکتر محمد مهدوی تهیه شده است.

مقدمه

هر ساله بالغ بر ۲۰ میلیارد تن رسوب توسط رودخانه‌های جهان حمل می‌شود که بخش عمده آن را رسوبات معلق تشکیل می‌دهد. رسوبات معلق به رسوبات اطلاق می‌شود که درون آب و بالاتر از لایه بستر در حرکت هستند و به دلیل وزن کم شان و مؤلفه‌های رو به بالای جریانهای متلاطم، برای مدت زمان قابل ملاحظه‌ای به حالت معلق باقی می‌مانند. رسوبات معلق، مشکلات زیادی از جمله رسوبگذاری در مخازن سدها، تغییر مسیر رودخانه‌ها به دلیل رسوبگذاری در بستر آنها، کاهش ظرفیت آبگذری کانال‌ها و تأسیسات انتقال آب و تغییر کیفیت آب به لحاظ مصارف شرب و کشاورزی را به وجود می‌آورند. بنابراین برآورد دقیق بار رسوب معلق، در مسائل متعددی از جمله طراحی مخازن سدها و تعیین عمر مفید آنها، طراحی کانال‌ها، حفاظت زیستگاه ماهیان، برآورد میزان فرسایش حوزه‌های آبخیز و تعیین تأثیرات مدیریت آبخیز مورد نیاز می‌باشد.

علی‌رغم اهمیت رسوب معلق، اطلاعات دقیق و صحیح از این پدیده در کشور ما بسیار کم است و بین اندازه‌گیری‌ها و برآوردهای انجام شده نیز اختلافات زیادی مشاهده می‌شود. به عنوان مثال می‌توان به گزارش جاماب (۱۳۶۷) و شفیعی علویجه و همکاران (۱۳۷۵) اشاره کرد که در آنها تولید رسوب معلق رودخانه آجی چای در ایستگاه نیار به ترتیب نهصد هزار و نه میلیون تن در سال برآورد شده که ده برابر اختلاف نشان می‌دهد. از جمله علل وجود این اختلافات، می‌توان به فقدان اندازه‌گیری‌های دراز مدت در زمینه رسوب معلق در ایران و همچنین به کاربردن روش‌های متفاوت جهت برآورد بار معلق اشاره نمود.

جهت برآورد بار معلق رودخانه‌ها اصولاً از دو روش تجربی و رگرسیون آماری استفاده می‌شود. در روش‌های تجربی، برای برآورد بار معلق از یک سری روابط تجربی استفاده می‌گردد که این روابط مبنی بر مفاهیم فیزیکی می‌باشند و معمولاً به داده‌های متنوعی نیاز دارند. تعدد روابط تجربی ارائه شده، لزوم اصلاح این روابط و ارائه ضرایب واسنجی جدید، لزوم دستیابی به اطلاعات گستره‌ده و عدم وجود روش تحلیلی یا تجربی مناسبی که بر اساس آن بتوان به تخمین درستی از میزان رسوبات حمل شده توسط جریان دست یافت، از مهمترین محدودیتهای روش‌های تجربی برآورد بار رسوبی به شمار می‌آیند؛ به همین دلیل عموماً بین نتایج اخذ شده در روش‌های مختلف تجربی اختلافات قابل توجهی وجود دارد. با عطف به این مشکلات، بسیاری از محققان به روش‌های دوم یعنی روش‌های رگرسیون آماری روی می‌آورند. در روش‌های رگرسیون آماری مقادیر اندازه‌گیری شده دبی جریان و دبی رسوب در مقابل یکدیگر رسم شده و سپستابع مناسبی بر داده‌ها برآش داده می‌شود. تجربیات محققین مختلف نشان می‌دهد که رابطه همبستگی $Q_s = aQ_w^b$ مناسب ترین رابطه برای بیان تغییرات دبی و رسوب در ایستگاه‌های اندازه‌گیری است که در این رابطه Q_s دبی رسوب و Q_w دبی آب می‌باشد. a و b ضرایب ثابت رابطه هستند که از طریق ایجاد همبستگی بین داده‌ها محاسبه می‌شوند و عواملی نظیر شرایط محیطی، شرایط هیدرولیکی رودخانه و نوع رسوبات بر میزان آنها تأثیر می‌گذارد. با توجه به این قضیه، استفاده از این روابط منوط به ثابت ماندن شرایط کلی حوضه است که خود از مهمترین محدودیت‌های استفاده از آنها در تخمین و برآورد رسوب می‌باشد. علاوه بر این، در این روش‌ها امکان بررسی تغییرات زمانی رسوبات حمل شده توسط جریان نیز

وجود ندارد. بنابراین با توجه به مشکلات موجود، امروزه بسیاری از محققین به روش‌های نوین پردازشی روی آورده‌اند.

یکی از روش‌های نوظهور در حل مسائل مهندسی، منطق فازی (Fuzzy Logic) می‌باشد. منطق فازی راه ساده‌ای را برای رسیدن به یک نتیجه قطعی و معین بر پایه اطلاعات ورودی ناقص و مبهم و دوپهلو فراهم می‌نماید. اگرچه منطق فازی پدیده‌های غیر قطعی و نامشخص را توصیف می‌کند، با این حال تئوری فازی یک تئوری دقیق می‌باشد.

سابقه تحقیق

منطق فازی، اولین بار در سال ۱۹۶۵ میلادی در مقاله‌ای تحت عنوان "مجموعه‌های فازی" توسط پرسور لطفی زاده استاد دانشگاه برکلی کالیفرنیا به جامعه علمی معرفی شد که انگیزه اصلی ارائه آن، ابراز عدم رضایت از ناتوانی و ضعف منطق سنتی دوگانه و ریاضیات بسیار دقیق در برخورد با دنیای واقعی و نادقيق بود. در سال ۱۹۷۴ ابراهیم مدانی برای نخستین بار منطق فازی را در زمینه کنترل یک موتور بخار ساده به کار برد. در سال ۱۹۸۰ منطق فازی برای کنترل کوره سیمان استفاده شد و سپس توسط مؤسسه هیتاچی برای کنترل اتوماتیک قطار در ژاپن مورد استفاده قرار گرفت. در سال ۱۹۸۹ انجمن سیستم‌ها و نظریه فازی (SOFT) پایه گذاری شد و آزمایشگاه بین‌المللی فازی (LIFE) در ژاپن تاسیس شد. سیستم‌های فازی از اوایل دهه ۱۹۹۰ در ساخت محصولات الکتریکی مورد استفاده قرار گرفت و کم کم دامنه کاربرد آن در جامعه توسعه یافت. بردوسی و همکاران (Bardossy et al., 1990) روش فازی را برای محاسبات رگرسیونی در هیدرولوژی بکار گرفتند. کیندلر (Kindler, 1992) از منطق فازی در برنامه ریزی منابع آب استفاده نمود. کاپرا (Capra, 1994) از منطق فازی برای طبقه‌بندی نوع خشکسالی‌ها استفاده نمود. راسل (Russel, 1996) منطق فازی را برای بهره برداری بهینه سدهای مخزنی تولید کننده انرژی بکار گرفت و نتایج را با روش‌های سازی خطی مقایسه نمود. این بررسی تفاوت قابل توجهی را بین دو روش نشان نداد. شرستا و همکاران (Shrestha et al., 1996) نیز از منطق فازی برای مدلسازی بهره برداری از مخزن استفاده نمود. روش خاص استفاده شده در این مدل شرایط بهره برداری آسانتر و مناسبتری از مخزن را نشان داد. برایان و لینگیردی (Brion & Lingireddy, 1999)، هوریکاوا و همکاران (Horikawa et al., 1992)، کاسکو (Kosko, 1992) و جانگ (Jang, 1993)، از روش فازی برای شناسائی الگوهای طبقه‌بندی استفاده نمودند. بزدک (Bezdak) به منظور وارد نمودن مسائل عدم قطعیت در تعلق داده‌ها به گروه‌ها، تئوری فازی یا تعلق نسبی را با الگوریتم خوش سازی K-میانگین ترکیب و الگوریتمی تحت عنوان آلگوریتم فازی C-MIANGIN ارائه نمودکه به دو صورت هدایت شده و هدایت نشده قابل کاربرد است.

عرضه تحقیق

حوزه آبخیز رودخانه تلوار یکی از زیرحوضه‌های حوزه آبخیز قزل اوزن می‌باشد که در منتهی‌الیه جنوبی این حوضه و در شمال شرق سندنج واقع شده است. این حوضه به طور عمده توسط رودخانه تلوار که خود آن از به

هم پیوستن رودخانه‌های چم تلوار، قوری چای، چم آسیاب، چشمه ختن و شور، قرافلو، نشور و اوزن دره غربی به وجود می‌آید، زهکشی می‌شود.

طول رودخانه اصلی تا نقطه خروجی حوضه تلوار برابر با ۸۲ کیلومتر بوده و شبی تندی دارد. این حوضه تقریباً گرد بوده و ضریب گراولیوس آن $1/13$ می‌باشد. نزدیک به ۵۰ درصد از جریان آب سالانه این رودخانه در بهار و ۳۲ درصد نیز در زمستان جریان دارد. حداکثر ارتفاع آن ۳۲۵۰ متر و حداقل آن ۱۶۵۰ متر است و ارتفاع متوسط برابر ۲۰۰۰ متر می‌باشد. ۵۱٪ از مساحت حوضه دارای ارتفاعی کمتر از ۲۰۰۰ متر است. دبی متوسط سالانه این رودخانه $8/65$ متر مکعب بر ثانیه طی یک دوره شاخص ۲۰ ساله بدست آمده و وزن مواد رسوبی سالانه بطور متوسط حدود ۹۴۲۰۰۰ تن برآورد گردیده است. رودخانه تلوار دارای چهار ایستگاه هیدرومتری دهگلان، سنگ سیاه، فرج آباد و سلامت آباد است که آخرین ایستگاه آن، نقطه خروجی زیرحوزه تلوار محسوب می‌شود و مساحت تحت کنترل آن ۶۵۲۵ کیلومتر مربع است. (جدول ۱)

جدول ۱- ایستگاه‌های هیدرومتری واقع بر روی رودخانه تلوار

نام رودخانه	کد ایستگاه	نام ایستگاه هیدرومتری	طول جغرافیایی	عرض جغرافیایی	ارتفاع از سطح دریا (متر)	مساحت تحت تأثیر (کیلومتر مربع)	آمار رسوب	آمار دبی روزانه
	۱۷-۰۰۳	سنگ سیاه	۴۷°۲۷'	۳۵°۱۱'	۱۸۵۰	۲۶۵	۱۳۴۵-۷۹	۸۰-۸۱ تا ۱۳۵۵-۵۶
	۱۷-۰۰۵	فرج آباد *	۴۷°۳۷'	۳۵°۲۵'	۱۷۳۰	۱۸۲۲	--	۶۴-۶۵ تا ۱۳۵۴-۵۵
	۱۷-۰۰۷	سلامت آباد	۴۷°۵۱'	۳۵°۴۰'	۱۶۵۰	۶۵۲۵	۱۳۴۵-۸۱	۸۰-۸۱ تا ۱۳۴۰-۴۱
	۱۷-۰۸۳	دهگلان	۴۷°۲۳'	۳۵°۱۵'	۱۸۵۵	۲۴۵	۱۳۶۳-۸۱	۸۰-۸۱ تا ۱۳۵۳-۵۴

* با توجه به این مسئله که ایستگاه فرج آباد دارای آمار رسوب نمی‌باشد، بنابراین جهت برآورد بار معلق رودخانه قابل استفاده نبوده و بررسی‌ها با توجه به داده‌های ایستگاه‌های هیدرومتری سنگ سیاه، سلامت آباد و دهگلان صورت گرفته است.

روش تحقیق

۱- روش‌های رگرسیون آماری

۱-۱- روش USBR

به منظور محاسبه دبی رسوبات در محل ایستگاه‌های هیدرومتری، از منحنی سنجه رسوب (Sediment Rating Curve) استفاده می‌شود؛ منحنی سنجه رسوب، منحنی است که با ایجاد همبستگی بین دبی جریان روزانه و دبی رسوب محاسبه می‌گردد. برای کاربرد این روش، ابتدا با استفاده از نرم افزار Excel بین دبی رسوب اندازه گیری شده و دبی جریان متناظر با آن رابطه برقرار شده و داده‌ها در محیط نمایشی لگاریتمی پلاس شده است. سپس بهترین خط با ارزش توانی از بین آنها عبور داده شده و منحنی سنجه ترسیم گردیده است. با تعیین معادله منحنی سنجه رسوب و ضرایب آن و با استفاده از داده‌های موجود دبی روزانه اندازه گیری شده Q_s ، مقادیر رسوب حمل شده توسط جریان به صورت روزانه Q_s^R محاسبه شده و با جمع مقادیر رسوبات روزانه محاسبه شده در یک سال با استفاده از رابطه زیر، رسوبات انتقال یافته سالانه برآورد گردیده است.

$$Q_{S-annual} = \sum_{j=1}^{365} Q_S^j \quad (1)$$

FAO-۲-۱ روش

در این روش، پس از برازش منحنی سنجه رسوب، معادله سنجه رسوب تعیین می شود ولی از معادله این خط که از نقطه میانگین عبور می کند، استفاده نمی شود و به جای آن از معادله خطی موازی که از میانگین دبی آب و دبی رسوب عبور می کند، استفاده می شود. بنابراین معادله جدید به صورت زیر خواهد بود:

$$Q_s = a' Q_w^b \quad (2)$$

از تقسیم میانگین دبی های رسوب بر دبی های آب متناظر اندازه گیری شده، ضریب فائق (a') به دست می آید:

$$a' = \frac{\bar{Q}_s}{\bar{Q}_w} \quad (3)$$

پس از تعیین ضریب فائق و قرار گیری آن در معادله سنجه رسوب، داده های مربوط به دبی روزانه ایستگاهها در معادله سنجه رسوب قرار گرفته و بار معلق همان روز برآورد شده است. بر این اساس برای هر سال ۳۶۵ رقم بار معلق روزانه برآورد شده است که مجموع آنها بار معلق حمل شده در طول سال می باشد.

۲- روش فازی

در بررسی انتقال رسوب رودخانه‌ها، شناخت الگوی واقعی انتقال رسوب و تغییرات زمانی آن در ماهها، فصول و یا سالهای مختلف با توجه به دبی جریان دارای اهمیت ویژه‌ای است. این موضوع زمانی اهمیت می‌یابد که تعداد نقاط مشاهداتی به خصوص در نقاط دارای اهمیت زیاد (سیلابها) به مرتب کمتر از سایر نقاط است. الگوریتم خوش سازی فازی با دسته بندی داده های اندازه گیری شده بر اساس دبی، امکان تفکیک نقاط مربوط به دبی پایه یا سیلابی و دوره‌های پر آبی یا کم آبی رودخانه را فراهم می آورد. در شرایطی که عامل زمان نیز در محاسبات فازی وارد شود، تغییرات زمانی غلظت رسوبات و دبی نظری ماهانه، فصلی و سالانه نیز فراهم می گردد. تفسیر این نتایج میتواند تاثیر سیاست های مختلف بهره برداری را ارزیابی نماید.

به منظور محاسبه میزان رسوبات حمل شده با استفاده از روش فازی، از فرایند خوش سازی فازی C-میانگین هدایت شده (Supervised Fuzzy C-mean Clustering Method) که در حقیقت فرایندی برای شناخت الگوی واقعی مربوط به پارامتر های مختلف است استفاده گردیده است. نتایج کاربرد این روش در برآورد محاسبات رسوب و الگوریتم نحوه محاسبات برای رسوبات انتقال یافته توسط جریان با استفاده از الگوپذیری کاربرد این روش در سایر زمینه‌ها به خصوص در زمینه کنترل و هدایت سیستم‌های الکترومکانیکی اخذ شده است.

در این روش ابتدا تعداد خوش‌های مشخص می‌شود. تعداد خوش‌های با توجه به دامنه پراکنش داده‌های مشاهداتی تعیین می‌گردد که معمولاً تعداد آنها (C) بین ۱۵ تا ۳۰ خوش در نظر گرفته می‌شود. فاصله خوش‌های نیز معمولاً طوری انتخاب می‌شود که امکان بررسی تغییر الگوی انتقال رسوب با استفاده از داده های جریان وجود داشته باشد.

تابع تعیین درجه تعلق در این روش یک تابع ۲ بعدی است که یک بعد آن دبی جریان و بعد دیگر آن زمان اندازه‌گیری است. چنانچه تاریخ ثبت دبی - دبی رسوب i ام به ترتیب سال - ماه - روز به صورت $(y - m - d)$ نشان داده شود، پارامتر کمی زمان به این صورت تعیین می‌شود:

$$t_i = y_i + \frac{(m_i - 1 + di/30)}{12} \quad (4)$$

برای این اساس تابع درجه تعلق فازی مربوط به دبی j در زمان t_j به مرکز خوشه Q_i به صورت زیر محاسبه می‌شود.

$$w_{ij} = e^{-\alpha_1(Q_j - Q_i)^2 - \alpha_2(t_j - t_i)^2} \quad (5)$$

ضرایب α_1 و α_2 ، ضرایبی هستند که دامنه فازی بودن سیستم را نشان می‌هند و به شرح زیر تعیین می‌شوند.

$$\text{اگر } w_{ij} = 1 \text{ باشد آنگاه } t_j = t_i \text{ و } Q_j = Q_i$$

اگر $Q_j = Q_i \pm \Delta Q$ یا $t_j = t_i \pm \Delta t$ باشد آنگاه $w_{ij} \cong 0$ ، اما از آنجا که رسیدن به عدد صفر در تابع نمائی مذکور امکان پذیر نیست، عددی نزدیک به صفر مثلاً 10^{-5} برای تعیین ضریب α مورد استفاده قرار می‌گیرد. با توجه به کوچکی نسبی این عدد در مقابل ضریب تعلق یک، این عدد تاثیری بر تغییر خوشه‌های فازی و نتایج محاسبات نخواهد داشت زیرا به این ترتیب درجه تعلق در مرکز هر خوشه فازی 10^{-5} برابر بیشتر از درجه تعلق در فاصله ΔQ یا Δt است. به این ترتیب:

$$e^{-\alpha_1(Q_j - Q_i)^2} = 10^{-5} \quad (6)$$

$$e^{-\alpha_2(t_j - t_i)^2} = 10^{-5} \quad (7)$$

بنابراین مقادیر α_1 و α_2 به شرح زیر محاسبه می‌شوند.

$$\alpha_1 = \frac{5}{\Delta Q}, \quad \alpha_2 = \frac{5}{\Delta t} \quad (8)$$

مقادیر ΔQ و Δt براساس تعداد خوشه‌های انتخابی در جهت‌ها Q و t تعیین می‌شوند. کاربرد این روش موجب می‌شود تا جستجو برای یافتن نقاطی که Q^s_j بر اساس آنها تخمین زده می‌شود در محدوده $Q_j \pm \Delta Q$ و $t_j \pm \Delta t$ محدود می‌گردد. در واقع الگوهای تغییرات رسوب ناشی از تغییر دبی و با گذشت زمان تعیین خواهد شد. با تعیین مقادیر α ، مقادیر w_{ij} برای هر j در کلیه نقاط مشاهداتی ($i = 1, \dots, n$) تعیین و مقادیر آن نرمال می‌شود.

$$\text{Sum } w_j = \sum_{l=1}^C w_{jl} \quad (9)$$

$$w_{jl}^N = w_{jl} / \text{Sum } w_j \quad (10)$$

به این ترتیب مقدار رسوب تخمینی برای دبی j در زمان t از رابطه ذیل تعیین می‌گردد.

$$Q^s_j = \sum_{i=1}^n W_{ij}^N Q_{si} \quad (11)$$

سپس میزان رسوبات انتقال یافته در هر سال با جمع مقادیر رسوبات هر روز در یک سال آماری محاسبه می‌گردد.

نتایج تحقیق

جدول (۲) نتایج روش های USBR و FAO را در ایستگاه های تحت بررسی نشان می دهد. همان گونه که از جدول (۲) مشاهده می شود، ضریب a بین $1/695$ تا $7/093$ ، ضریب a' بین $3/560$ تا $15/230$ و ضریب b بین $1/775$ تا $2/106$ متغیر است. ضریب همبستگیتابع رگرسیون (R^2) نیز از $0/961$ تا $0/938$ متغیر است که با توجه به مقادیر ضریب تبیین (CI) محاسبه شده برای آنها، همگی معنی دار بوده و در نتیجه نشان دهنده همبستگی مناسب تا بسیار خوب بین داده ها دبی و رسوب اندازه گیری شده می باشند.

جدول ۲- نتایج روش های USBR و FAO در ایستگاه های حوضه

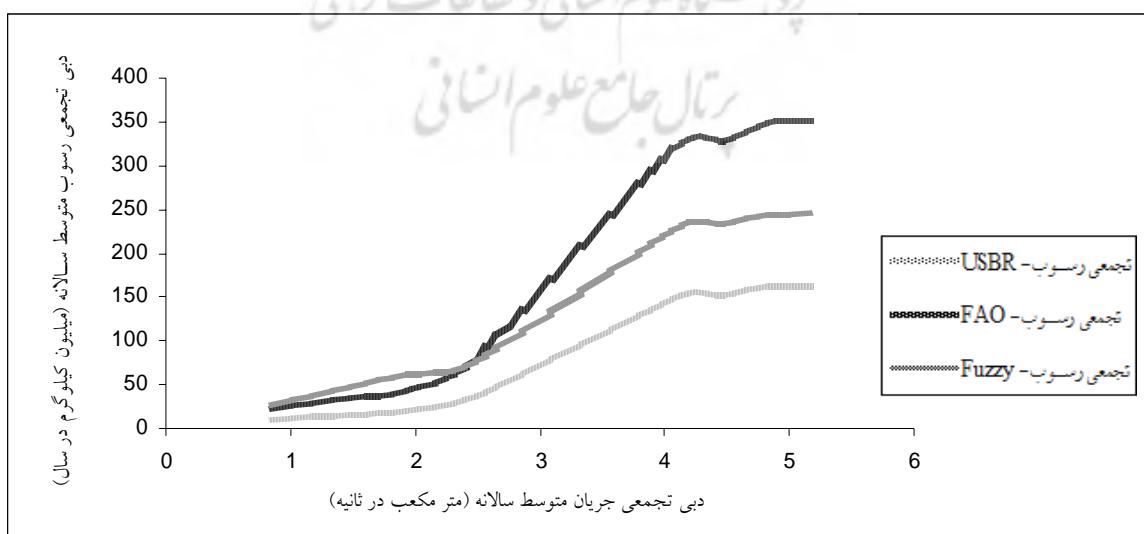
ایستگاه	a	a'	b	R^2	CI
سنگ سیاه	7/093	15/230	2/106	0/938	0/219
سلامت آباد	5/059	8/7665	1/775	0/961	0/198
دهگلان	1/695	3/560	1/966	0/898	0/229

پس از محاسبه ضرایب مذکور، مقادیر رسوب سالانه حمل شده توسط جریان با روش های ذکر شده محاسبه گردید.

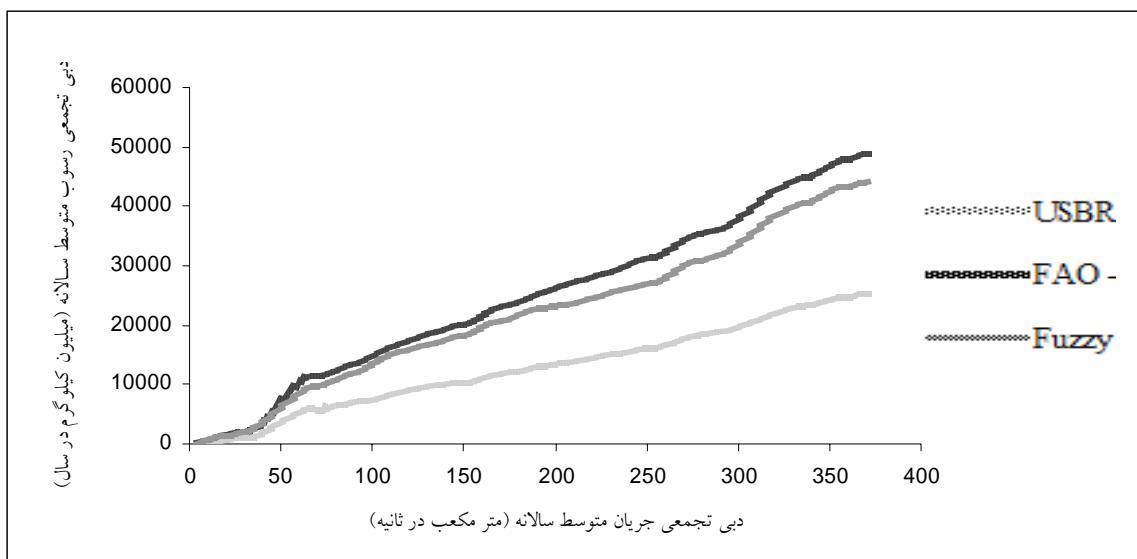
برای محاسبه مقادیر رسوب حمل شده توسط جریان با روش خوش سازی هدایت شده فازی، یک برنامه کامپیوتری (مدل Sediment) در محیط نرم افزار Visual Basic 6.0 تهیه و محاسبات مربوط به مقادیر رسوب سالانه حمل شده توسط جریان توسط این برنامه انجام گردید.

با توجه به آنکه میزان انتقال رسوبات سالانه تابع میزان جریان عبوری بوده که خود عاملی متغیر است، برای بررسی بیان رسوب و تغییرات زمانی آن و تفسیر نتایج محاسبات از منحنی جرم مضاعف استفاده شده و مقادیر دبی تجمعی در مقابل مقادیر رسوب تجمعی محاسبه شده با روش های USBR، FAO و فازی ترسیم شده است.

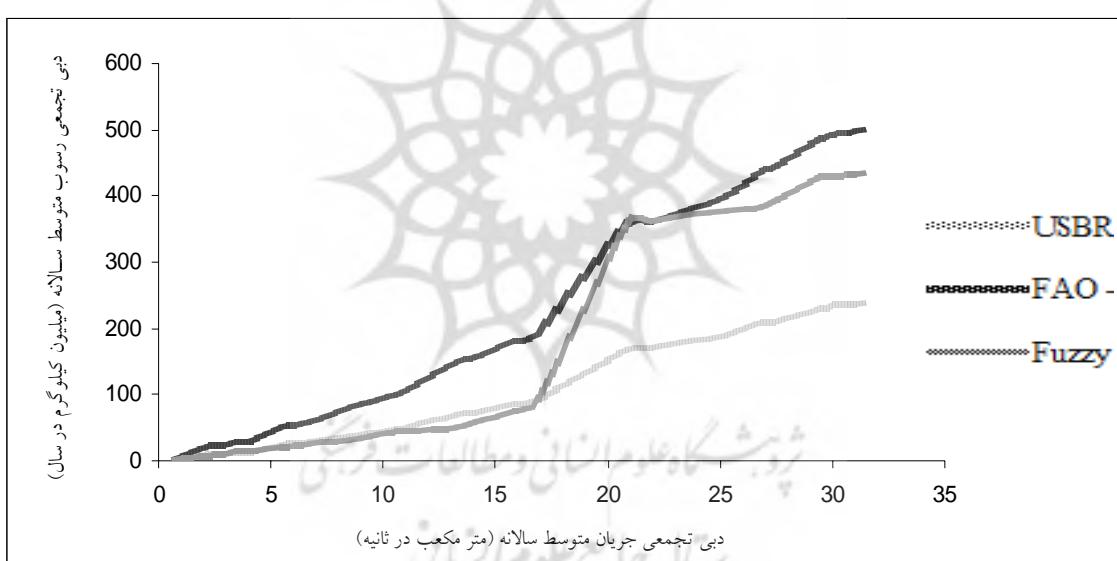
(اشکال ۱ تا ۳)



شکل ۱- منحنی جرم مضاعف مقادیر تجمعی دبی رسوب در مقابل مقادیر تجمعی دبی جریان ایستگاه سنگ سیاه



شکل ۲- منحنی جرم مضاعف مقادیر تجمعی دبی رسوبر در مقابل مقادیر تجمعی دبی جریان ایستگاه سلامت آباد



شکل ۳- منحنی جرم مضاعف مقادیر تجمعی دبی رسوبر در مقابل مقادیر تجمعی دبی جریان ایستگاه دهگلان

جهت مقایسه آماری روش‌های مورد استفاده و تعیین بهترین روش جهت برآورد بار معلق رودخانه تلوار نیز از روش‌های آماری نظری ضریب تبیین ، درصد خطا و مجموع مربعات خطای استفاده شده است.

جدول ۳- نتایج آزمون آماری مقادیر رسوب معلق برآورده شده در ایستگاه سنگ سیاه

زمان	دبي	دبی رسوب مشاهده ای	دبی رسوب FUZZY-	درصد خطأ	مجموع مریعات خطأ	دبی رسوب - USBR	درصد خطأ	مجموع مریعات خطأ	دبی رسوب FAO -	درصد خطأ	مجموع مریعات خطأ
۱۳۵۱,۰۷۹	۱,۸۱۰	۳۰۴,۴۶۰	۳۲۴,۴۸۵	۶,۱۷۱		۱۸,۸۷۴	۱۵۱۳,۰۷۸		۴۴,۴۶۲	۵۸۴,۷۶۳	
۱۳۵۲,۰۳۵	۱,۷۰۰	۳۰۸,۶۸۰	۳۰۴,۷۶۵	۱,۲۸۵		۱۶,۷۴۹	۱۷۴۲,۹۹۹		۳۹,۷۰۳	۶۷۷,۴۷۶	
۱۳۵۲,۰۹۱	۱,۷۱۰	۲۴۵,۶۵۰	۳۰۶,۵۵۸	۱۹,۸۶۸		۱۶,۹۳۷	۱۳۵۰,۳۷۱		۴۰,۱۲۶	۵۱۲,۲۰۳	
۱۳۵۲,۰۳۲	۱,۵۱۰	۳۹,۰۱۰	۲۷۰,۷۰۲	۸۵,۰۸۹		۱۳,۳۶۳	۱۹۱,۹۳۳		۳۲,۰۵۴	۲۱,۷۰۲	
۱۳۵۳,۰۷۹	۳۶,۰۰۰	۷۳۴۸,۸۴۰	۶۴۵۶,۸۸۵	۱۳,۸۱۴		۵۶۳۱,۹۹۹	۳۰,۴۸۶		۹۸۳۸,۱۹۳	۲۵,۳۰۳	
۱۳۶۰,۰۵۵	۱,۷۷۰	۲۹۰,۸۲۰	۳۱۷,۳۱۴	۸,۳۵۰		۱۸,۰۸۸	۱۵۰۷,۸۴۷		۴۲,۷۰۴	۵۸۱,۰۱۹	
۱۳۶۱,۱۰۵	۱۴,۱۰۰	۲۴۱۲,۱۲۰	۲۵۲۸,۱۸۵	۴,۵۹۱		۹۴۳,۸۰۸	۱۵۵,۰۷۳		۱۸۱۰,۶۹۳	۳۳,۲۱۵	
۱۳۶۱,۰۹۰	۳,۷۸۰	۲۳۱,۲۷۰	۷۷۷,۷۷۳	۶۱,۶۶۶		۷۷,۱۷۹۷	۲۴۰,۲۱۰		۱۶۸,۰۶۵	۵۰,۶۰۸	
۱۳۶۳,۰۴۱	۲,۲۶۰	۳۵۰,۰۵۰	۴۰۵,۱۶۱	۱۳,۶۰۲		۲۸,۸۱۷	۱۱۱۴,۷۵۵		۶۶,۳۹۲	۴۲۷,۲۵۰	
۱۳۶۳,۰۶۶	۱,۹۹۰	۳۱۰,۳۸۰	۳۵۶,۷۵۶	۱۲,۹۹۹		۲۲,۶۱۲	۱۲۷۲,۶۲۷		۵۲,۷۶۴	۴۸۸,۲۴۰	
۱۳۶۴,۰۲۵	۴,۹۲۰	۳۰۵,۰۷۰	۸۸۲,۰۶۵	۶۵,۴۱۴		۱۲۷,۹۱۰	۱۴۰,۳۸۴		۲۷۰,۰۵۹	۱۲,۷۷۶	
۱۳۶۴,۰۷۸	۳۲,۹۰۰	۵۴۸۳,۷۰۰	۵۹۰۹,۵۸۱	۷,۲۰۷		۴۷۵۷,۶۶۶	۱۰,۲۶۰		۸۳۸۴,۷۷۵	۳۴,۰۵۹۹	
۱۳۶۴,۱۰۳	۲۱,۴۰۰	۳۰۲۷,۶۱۰	۳۸۳۷,۴۸۴	۲۱,۱۰۴		۲۰۹۰,۱۹۳	۴۴,۸۴۸		۳۸۴۶,۱۶۶	۲۱,۲۸۲	
۱۳۶۴,۰۵۷	۱,۶۸۰	۲۰۰,۹۵۰	۳۰۱,۱۷۹	۳۳,۲۷۹		۱۶,۳۷۵	۱۱۲۷,۱۵۴		۳۸,۸۶۳	۴۱۷,۰۶۷	
۱۳۶۵,۱۰۸	۹,۶۴۰	۱۵۶۹,۳۰۰	۱۷۲۸,۳۸۴	۹,۲۰۴		۴۵۷,۲۷۰	۲۴۳,۱۸۹		۹۱۱,۲۷۲	۷۷,۲۱۰	
مجموع		۲۲۴۸۴,۷۸۰	۲۵۰۴۲,۸۱۶	۱۰,۲۱۵	۳۸۸,۸۱۱	۱۴۲۶۹,۰۵۶	۵۷,۵۷۲	۷۲۱,۳۶۹	۲۵۶۶۲,۴۲۱	۱۲,۳۸۲	۱۰۱۰,۷۲۱

جدول ۴- نتایج آزمون آماری مقادیر رسوب معلق برآورده شده در ایستگاه سلامت آباد

زمان	دبي	دبی رسوب مشاهده ای	دبی رسوب FUZZY-	درصد خطأ	مجموع مریعات خطأ	دبی رسوب USBR-	درصد خطأ	مجموع مریعات خطأ	دبی رسوب FAO -	درصد خطأ	مجموع مریعات خطأ
۱۳۵۱,۱۸۳	۶,۸۲۰	۲۹۸,۷۹۰	۳۹۲,۴۶۰	۲۲,۸۷۷		۱۰۳,۱۰	۹۰,۲۷۵		۲۶۰,۱۰۹	۱۲,۶۸۴	
۱۳۵۱,۹۵۲	۷۳,۵۰۰	۶۱۷۰,۴۷۰	۷۴۴۹,۵۷۹	۱۷,۱۷۰		۱۰۳۹,۷۹۱	۴۰,۴۹۵		۱۷۹۷۰,۲۰۹	۶۵,۶۶۳	
۱۳۵۲,۴۹۳	۱,۲۷۰	۶۱,۹۶۰	۷۱,۴۴۴	۱۳,۲۷۵		۷,۷۳۱	۷۰۱,۴۴۳		۱۲,۳۹۸	۳۶۲,۴۷۲	
۱۳۵۳,۰۵۲	۳,۶۸۰	۱۵۷,۶۰۰	۲۰۷,۰۴۳	۲۲,۸۸۰		۵۱,۰۶۶	۲۰۸,۶۱۷		۸۸,۴۹۶	۷۸,۰۸۷۳	
۱۳۵۳,۰۵۷	۶,۵۳۰	۲۹۳,۵۷۰	۳۷۵,۲۱۷	۲۱,۷۶۰		۱۴۱,۲۸۷	۱۰۷,۷۸۳		۲۴۴,۸۴۴	۱۹,۹۰۱	
۱۳۶۰,۰۵۳	۳,۱۹۰	۱۵۶,۹۱۰	۱۷۹,۴۷۲	۱۲,۰۷۱		۳۹,۷۲۹	۲۹۰,۹۴۵		۶۸,۶۷۶	۱۲۸,۴۷۹	
۱۳۶۰,۷۳۲	۸,۴۷۰	۱۱۵,۲۶۰	۴۸۶,۷۳۸	۷۶,۳۲۰		۲۲۴,۱۶۵	۴۸,۵۸۳		۳۸۸,۴۶۸	۷۰,۳۲۹	
۱۳۶۲,۹۰۰	۷,۳۸۰	۱۹۰,۸۶۰	۴۲۴,۰۷۸	۵۶,۹۹۴		۱۷۰,۰۵۲	۸,۷۲۰		۳۰۴,۲۲۳	۳۷,۲۶۳	
۱۳۶۳,۸۹۱	۱۱,۰۵۰	۲۹۸,۳۵۰	۶۳۵,۰۸۰	۵۳,۰۲۲		۳۵۹,۳۲۳۲	۱۶,۹۷۹		۶۲۲,۶۹۱	۵۲,۰۸۷	
۱۳۶۴,۱۶۹	۳,۱۳۰	۱۱۹,۸۳۰	۱۷۶,۰۹۶	۳۱,۹۵۲		۳۸,۳۱۶	۲۱۲,۷۴۰		۶۶,۴۰۰	۸۰,۴۶۶	
۱۳۶۵,۱۰۵	۱۷,۱۷۰	۲۱۷۵,۷۸۰	۱۹۸۷,۱۰۷	۹,۴۹۵		۷۸۰,۴۸۷	۱۷۶,۹۹۸		۱۳۶۱,۲۱۳	۵۹,۸۴۱۳	
۱۳۷۶,۸۵	۸,۲۸۰	۴۸۵,۳۰۰	۴۷۵,۸۲۰	۱,۹۹۲		۲۱۵,۳۲۰	۱۲۰,۳۸۶		۳۷۳,۱۳۹	۳۰,۰۵۸۶	
۱۳۷۶,۹۹۳	۱۹۷,۰۰۰	۱۳۱۷۰۰,۱۴۰	۱۳۳۵۱۸,۳۶۸	۱,۳۶۲		۵۹۶۴۴,۳۴	۱۲۰,۰۸۹		۱۰۳۳۶۰,۹۶۵	۲۷,۴۱۸	
۱۳۷۷,۰۵۷	۰,۱۴۰	۱۴۲,۰۱۰	۲۹۰,۳۳۲	۵۱,۹۱۵		۹۲,۳۹۴	۵۳,۷۰۱		۱۶۰,۱۱۴	۱۱,۳۰۷	
۱۳۸۰,۹۰۷	۷,۵۴۰	۱۰۴۰,۱۶۰	۱۴۳۳,۲۸۱	۲۷,۴۲۸		۱۸۲,۳۶۲	۴۷۰,۳۸۲		۳۱۶,۰۲۵	۲۲۹,۱۳۸	
۱۳۸۱,۱۲۴	۴,۹۴۰	۲۵۱,۸۲۰	۲۸۳,۸۳۹	۱۱,۲۸۱		۸۶,۱۱۰۷۵	۱۹۲,۴۳۷		۱۴۹,۲۲۶	۶۸,۷۵۱	
مجموع		۱۴۷۴۹۹,۹۹۰	۱۰۳۷۷۷,۶۷۹	۴,۰۸۲	۵۰۹,۳۰۵	۷۵۸۱۳,۰۲	۹۴,۰۵۶	۱۴۴۴۰,۰۵۶	۱۳۱۳۸۱,۴۲	۱۲,۲۶۹	۶۱۴۷,۹۴۴

جدول ۵- نتایج آزمون آماری مقادیر رسوب معلق برآورد شده در ایستگاه دهگلان

زمان	دبی	دبی رسوب مشاهده ای	دبی - رسوب - FUZZY	درصد خطای رسوب	مجموع مریعات خطای رسوب USBR-	دبی رسوب USBR-	درصد خطای رسوب	مجموع مریعات خطای رسوب FAO -	دبی رسوب FAO -	درصد خطای رسوب	مجموع مریعات خطای رسوب
۱۳۶۶,۹۰۷	۱,۱۹	۱۰,۰۱	۱۱,۰۸۵	۹,۷۰۱		۲,۳۸۶	۳۱۹,۰۹۶		۵,۰۱۱	۹۹,۷۴۴	
۱۳۶۷,۹۰۵	۱,۱۳	۱۰,۰۸	۱۰,۰۲۶	۳,۳۰۹		۲,۱۰۵	۴۰۴,۸۸۷		۴,۵۲۷	۱۴۰,۳۴۶	
۱۳۶۸,۹۶۰	۱,۶	۱۲,۱۲	۱۴,۹۰۵	۱۸,۶۸۴		۴,۲۶۹	۱۸۳,۰۹۰		۸,۹۶۸	۳۵,۱۴۳	
۱۳۶۹,۹۳۹	۱,۶۸	۲۳,۹۷	۳۴,۱۸۴	۰,۶۲۷		۴,۷۹۹	۶۲۲,۹۱۹		۹,۸۷۱	۲۴۴,۱۳۸	
۱۳۷۰,۰۲۷	۲,۰	۲۸,۲۳	۲۳,۲۸۹	۲۱,۲۱۷		۱۰,۲۶۵	۱۷۵,۰۰۹		۲۱,۰۶۴	۳۰,۹۱۵	
۱۳۷۲,۱۹۱	۱,۰۵	۷,۵۱	۷,۹۹۸	۶,۱۰۰		۱,۸۶۵	۳۰,۲۶۱۸		۳,۹۱۸	۹۱,۶۶۲	
۱۳۷۲,۶۹۷	۱,۲۲	۱۲,۸۵	۱۲,۲۹۶	۴,۰۵۲		۲,۹۲۵	۲۳۹,۳۲۵		۶,۱۴۴	۱۰۹,۱۳۶	
۱۳۷۲,۹۷۴	۶,۶	۵۹	۶۱,۴۸۴	۴,۰۴۰		۶۹,۲۰۷	۱۴۷۴۹		۱۴۵,۳۸۲	۵۹,۴۱۷	
۱۳۷۳,۱۰۵	۳,۲۲	۵۲,۷۷	۵۴,۰۵۷	۳,۴۰۶		۱۶,۸۸۲	۲۱۱,۹۸۰		۳۵,۴۶۴	۴۸,۵۱۵	
۱۳۷۳,۹۴۴	۲,۰۹	۱۲,۹۴	۱۰,۹۲۰	۱۸,۷۱۷		۷,۲۱۸	۷۹,۲۶۶		۱۵,۱۶۳	۱۴,۶۶۲	
۱۳۷۴,۱۱۳	۲,۰۷	۱۷,۸۴	۲۲,۹۴۱	۲۵,۴۸۳		۱۰,۰۳۸	۶۴,۶۱۰		۲۲,۷۶۷	۲۱,۶۳۹	
۱۳۷۵,۰۶۳	۱,۱۲	۱۰,۰۱	۱۰,۴۳۳	۰,۷۳۵		۲,۱۱۸	۳۹۶,۳۱۵		۴,۴۴۸	۱۳۶,۲۶۵	
۱۳۷۷,۰۲۲	۰,۳۶	۳۴,۵۶	۴۰,۰۸۲۹	۱۵,۳۵۴		۴۵,۹۷۱	۲۴,۸۲۲		۹۶,۵۷۰	۶۴,۲۱۲	
۱۳۸۱,۰۸۶	۲,۶۶	۱۶	۲۴,۷۷۹	۳۵,۴۳۰		۱۱,۰۹۶	۳۷,۹۷۳		۲۴,۳۶۰	۳۴,۳۱۹	
مجموع		۳۱۹,۰۹	۳۴۶,۱۹۷	۷,۸۳۰	۳,۷۰۷	۱۹۲,۳۹۵	۶۵,۸۵۱	۱۴,۰۸۹	۴۰۴,۱۵۸	۲۱,۰۴۸	۲۸,۸۶۴

درصد خطای روش فازی در ایستگاه های مورد بررسی ۴/۰۸۲ تا ۱۰/۲۱۵ این اعداد در مورد روش‌های USBR و FAO به ترتیب ۵۷۲/۰۵۷۲ تا ۹۴/۰۵۵۶ و ۹۴/۰۵۵۶ تا ۱۲/۰۲۶۹ بوده است. مجموع مریعات خطای بدست آمده برای روش‌های USBR ، FAO و فازی نیز از الگوی مشابهی پیروی نموده است. ذکر این نکته لازم است که در تمامی موارد ، روش های FAO و فازی مقادیری بیشتر از واقعیت را برآورد نموده اند که در مورد روش FAO اختلاف فاحش بوده اما در روش فازی مقادیری بدست آمده اند که بیشتر از واقعیت بوده است. روش USBR عکس این دو روش بوده است یعنی در تمام موارد مقادیر کمتر از واقعیت برای ایستگاهها بدست آمد. (جداول ۳ تا ۵)

بحث و نتیجه گیری

کمبود آمار نمونه برداری در موقع پرآبی باعث می شود که عموماً ارقام برآورد شده از روش USBR به حداقل مشاهده شده در رودخانه نزدیکتر باشند ؛ زیرا در محاسبه ضرایب منحنی سنجه رسوب ، با کلیه نقاط مشاهداتی یکسان برخورد می شود. از آنجا که بیشتر نقاط اندازه گیری دبی جریان- دبی رسوب رودخانه ها در زمان اندازه گیری دبی پایه صورت گرفته و تعداد داده ها در زمان سیل به مراتب کمتر است؛ لذا نهایتاً روش USBR به سمت مقادیر پائین تمایل پیدا می کند. از طرفی با توجه به این نکته که بیشترین مقدار رسوب هنگام وقوع سیل از رودخانه عبور می کند، کاربرد این روش در محاسبه میزان رسوب حمل شده در شرایط سیلابی با خطا همراه خواهد بود. در روش FAO نیز محدود بودن تغییرات دبی آب نسبت به تغییرات بار معلق رودخانه، باعث بزرگ شدن ضریب a^*

و در نتیجه برآورده بیشتر بار معلق نسبت به روش USBR می‌گردد. از سوی دیگر روش‌های USBR و FAO، شرایط زمانی و فیزیکی خاص اندازه گیری داده‌ها را در نظر نمی‌گیرد. به عنوان مثال مشخص نیست که هر کدام از نقاط روی منحنی مربوط به دبی پایه یا سیلابی است و یا مشخص نیست داده‌ها مربوط به دوره‌های پرآبی یا کم آبی رودخانه است. این محدودیت زمانی بیشتر می‌شود که رودخانه از حالت رژیم طبیعی خارج و برداشت آب، احداث سد و یا سایر سازه‌های هیدرولیکی موجب تغییر در رژیم هیدرولوژیکی و هیدرولیکی جریان رودخانه گردد.

این در حالی است که در بررسی انتقال رسوب رودخانه‌ها، شناخت الگوی واقعی انتقال رسوب و تغییرات زمانی آن در ماه‌ها، فصول و یا سالهای مختلف با توجه به دبی جریان دارای اهمیت ویژه‌ای است. این موضوع زمانی اهمیت می‌یابد که تعداد نقاط مشاهداتی به خصوص در نقاط دارای اهمیت زیاد (سیلابها) به مراتب کمتر است. الگوریتم خوش سازی فازی با دسته بندهای داده‌های اندازه گیری شده بر اساس دبی، امکان تفکیک نقاط مربوط به دبی پایه یا سیلابی و دوره‌های پرآبی یا کم آبی رودخانه را فراهم می‌آورد. در شرایطی که عامل زمان نیز در محاسبات فازی وارد شود، تغییرات زمانی غلظت رسوبات و دبی نظیر ماهانه، فصلی و سالانه نیز فراهم می‌گردد.

بنابراین، روش فازی، به علت برآورده نزدیک به واقعیت مقادیر رسوب حوضه و توان تشخیص محدوده زمانی وقوع تغییرات رژیم رسوبی در رودخانه، مناسب ترین روش برای برآورده بار معلق رودخانه تلوار می‌باشد که می‌تواند در اتخاذ روش‌های صحیح مدیریت حوزه آبخیز، به خصوص در مورد مسایل رسوبگذاری و فرسایش مورد استفاده قرار گیرد.

منابع

۱. تاناکا، کازو (۱۳۸۱): مقدمه‌ای بر منطق فازی برای کاربردهای عملی آن. ترجمه علی و حیدریان کامیاد و حامدرضا طارقیان، مترجمین، انتشارات دانشگاه فردوسی مشهد.
۲. فرمتش مونس، علی (۱۳۸۰): روش‌های طراحی و تجزیه و تحلیل الگوریتم‌ها. انتشارات جهاد دانشگاهی صنعتی امیر کبیر.
۳. وانگ، لی (۱۳۷۸): سیستم‌های فازی و کنترل فازی. ترجمه محمد شنه لب، نیما صفار پور و داریوش افیونی، انتشارات دانشگاه صنعتی خواجه نصیر الدین طوسی.
4. Bardossy, A., Bogardi, I. and Duckstein, L. (1990): Fuzzy Regression in Hydrology, Journal of Water Resource Research, 26(7): 1497-1508.
5. Brion, G. M. and Lingireddy, S., (1999): A Neural network approach to identifying non-point sources of microbial contamination, Water Resource 33(14), 3099-3106.
6. Capra, A., (1994): Application of Fuzzy sets to Drought Classification, Advances in Water resource technology and management, Balkema Publication, ISBN: 9054103892, P 479- 483.

7. Horikawa, S., Furuhashi, T. and Uchikawa, Y., (1992): On fuzzy modeling using fuzzy networks with back-propagation algorithm, IEEE Trans. Neural Networks 3(5): 801- 806.
8. Jang, J. S. R., (1993): ANFIS; Adaptive a network based fuzzy inferencesystem, IEEE Trans.Sys., Man and Cybernetics, 23(3): 665-685.
9. Keller, J. M., Krishnapuram, R. and Rhee, F. C. H., (1992): Evidence aggregation networks for fuzzy logic interface, IEEE Trans. Neural Network, 3(5): 761-769.
10. Kindler, J., (1992): Rationalizing Water Requirements with Aid of Fuzzy Allocation Model, Journal of Water Resource Planning and Management, ASCE, 118 (3): 308-323.
11. Kosko, B., (1992): Fuzzy systems as universal approximators, Proc., IEEE Int. Conf. Fuzzy Sys., 1153-1162.
12. Mamdani, E. H., (1977): "Application of Fuzzy Logic to Approximate Reasoning using Linguistic Synthesis", IEEE Trans. on Computers, 26C (12): 1182-1191.
13. Russel, S.O., (1996): Reservoir Operating Rules with Fuzzy Programming, Journal of Water resource planning and management, ASCE, 122(3): 165-170.
14. Sherstha, B., Duckstein, L. and Stakhiv, E. Z., (1996): Fuzzy Rule based Modeling of Reservoir Operation, Journal of Water resource planning and management, ASCE, 122(4): 262-269.





پژوهشگاه علوم انسانی و مطالعات فرهنگی
پرستال جامع علوم انسانی