



دانشگاه شهرداری و منابع طبیعی

نشریه پژوهش‌های حفاظت آب و خاک  
جلد بیست و یکم، شماره سوم، ۱۳۹۳  
<http://jwsc.gau.ac.ir>

## تحلیل مقایسه‌ای مدل‌های سری‌های زمانی داده‌های دبی کل، دبی پایه و جریان سطحی (مطالعه موردنی: ایستگاه هیدرومتری ارازکوسه)

**\*لیلا رحیمی<sup>۱</sup>، امیراحمد دهقانی<sup>۲</sup>، خلیل قربانی<sup>۳</sup> و محمد عبدالحسینی<sup>۴</sup>**

دانشآموخته کارشناسی ارشد گروه مهندسی منابع آب، دانشگاه علوم کشاورزی و منابع طبیعی گرگان، دانشیار گروه مهندسی آب، دانشگاه علوم کشاورزی و منابع طبیعی گرگان، استادیار گروه مهندسی آب، دانشگاه علوم کشاورزی و منابع طبیعی گرگان  
تاریخ دریافت: ۹۲/۰۴/۰۲؛ تاریخ پذیرش: ۹۲/۱۱/۲۹

### چکیده

پیش‌بینی متغیرهای هیدرولوژیک ابزاری بسیار کارآمد در مدیریت منابع آب به حساب می‌آید. بنابراین مدل‌های سری زمانی به عنوان ابزاری کارآمد در مدل‌سازی از دیرباز مورد توجه متخصصین هیدرولوژی بوده است. در این پژوهش با استفاده از داده‌های دبی جریان اندازه‌گیری شده در یک دوره ۳۵ ساله (۱۳۵۹-۸۵) ایستگاه هیدرومتری ارازکوسه در رودخانه چهل‌چای، سری زمانی به دست آمده از دبی رودخانه مورد مطالعه قرار گرفته و مدل‌های سری زمانی فصلی بر داده‌های دبی کل، دبی پایه و رواناب مستقیم برآش داده شد. مدل‌های برآش داده شده و دقت هر کدام در پیش‌بینی مقادیر آتی دبی توسط آماره‌های نیکوبی برآش مانند معیار اطلاعات آکائیک، جذر میانگین مربعات خطأ موردن بررسی قرار گرفت. بر این اساس، مدل آماری فصلی (۱، ۰، ۰، ۰) ARIMA به عنوان بهترین مدل برای پیش‌بینی مقادیر دبی کل، مدل (۱، ۰، ۰، ۰) به عنوان ARIMA به عنوان بهترین مدل برای پیش‌بینی وضعیت دبی پایه و (۱، ۰، ۰، ۰) ARIMA به عنوان بهترین مدل برای پیش‌بینی وضعیت رواناب در سال‌های آتی انتخاب شد. در نهایت پیش‌بینی مقادیر دبی کل، دبی پایه و رواناب مستقیم برای یک دوره پنج ساله (۱۳۸۵-۹۰) با استفاده از مدل‌های نامبرده انجام گردید. مقادیر RMSE و  $R^2$  برای پیش‌بینی دبی کل، ۳/۴۶ و ۰/۴۷، دبی پایه ۲/۶۱ و ۰/۴۸ و رواناب ۰/۲۳ و ۰/۸۳ به دست آمد. نتایج بیانگر آن است که دبی کل حاصل شده از مجموع پیش‌بینی دبی پایه و رواناب مستقیم مقدار واقعی‌تری نسبت به دبی کل پیش‌بینی شده از مدل (۱، ۰، ۰، ۰) ARIMA ارایه می‌دهد.

**واژه‌های کلیدی:** سری زمانی، رواناب، دبی پایه، پیش‌بینی، مدل فصلی

\* مسئول مکاتبه: rahimi.leila0093@gmail.com

## مقدمه

تحلیل روند و پیش‌بینی دبی رودخانه به خصوص دبی پایه رودخانه‌ها از اهمیت ویژه‌ای در مدیریت بهینه منابع آب برخوردار است. تحلیل و مدل‌سازی سری‌های زمانی به‌دلیل توانایی در تحلیل داده‌ها از کاربرد گسترده‌ای در پژوهش‌های هیدرولوژی و منابع آب برخوردار بوده است. از آن‌جا که متغیرهای تعیین‌کننده بیشتر سری‌های زمانی از عوامل طبیعی تأثیر می‌پذیرند، این سری‌ها به‌طور عمده نوعی مؤلفه فصلی را نشان می‌دهند. مثلاً سری‌های هیدرولوژی همچون بارندگی، درجه حرارت، دبی رودخانه‌ها و چشممه‌ها دارای مؤلفه تناوب فصلی با دوره ۱۲ ماهه هستند (چیت‌سازان و کشکولی، ۲۰۰۲). تحلیل سری‌های زمانی ابزاری قدرتمند در طراحی و مدیریت بهینه منابع آب است که بررسی نوسانات اقلیمی را ممکن ساخته و بیشتر برای تولید داده، پیش‌بینی، برآورد داده‌های مفقوده و تطویل داده‌ها به کار برده می‌شود (نیرومند، ۲۰۰۷). تاکنون مطالعات متعددی با هدف مدل‌سازی داده‌های هواشناسی و هیدرولوژی صورت گرفته است که در این زمینه می‌توان به موارد ذیل اشاره نمود:

سامانی و همکاران (۱۹۹۴) با به کارگیری سری‌های زمانی به مدل‌سازی استوکاستیک و پیش‌بینی مقادیر دبی چند رودخانه در استان فارس پرداختند. مشکاتی (۱۹۹۷) به بررسی پیش‌بینی خشکسالی در غرب ایران با استفاده از مدل‌های ترکیبی ضربی فصلی پرداخت. مدرس (۲۰۰۷) برای پیش‌بینی خشکسالی هیدرولوژیک، مدل‌های سری زمانی فصلی SARIMA را برای پیش‌بینی ۴ شاخص آستانه خشکسالی از جمله متوسط جریان ماهانه، خشکسالی ماهانه با دوره بازگشت ۲، ۵، ۱۰ و ۲۰ سال و نیز شاخص بارش استاندارد به کار گرفت. همچنین سلطانی و همکاران (۲۰۰۷)، برای گروه‌بندی اقلیم بارندگی کشور از مدل‌های سری زمانی ARIMA و داده‌های سری زمانی بارندگی ماهانه ۲۸ شهر اصلی ایران استفاده کردند. پرویز و همکاران (۲۰۰۹) به منظور پیش‌بینی جریان سالانه در برخی از ایستگاه‌های حوضه آبریز دریاچه ارومیه از مدل‌های سری زمانی ARIMA استفاده نمودند. خلیلی و همکاران (۲۰۱۰) به بررسی روند و ایستایی جریان رودخانه به‌منظور مدل‌سازی سری‌های زمانی هیدرولوژیکی پرداختند و پس از حذف روند، ایستایی سری‌های ایجاد شده را با آزمون‌های مختلف مورد بررسی قرار دادند. بشري و وفاخواه (۲۰۱۰) به مقایسه روش‌های مختلف تحلیل سری‌های زمانی در پیش‌بینی دبی ماهانه حوضه آبریز دریاچه ارومیه از مدل‌های ARMA با مرتبه بالا، دقت بالاتری هیدرومتری را مورد بررسی قرار داده و نشان دادند که مدل‌های ARMA با مرتبه بالا، دقت بالاتری

در مدل سازی دارند. منجوشی و همکاران (۲۰۱۱) با استفاده از مدل های سری زمانی ARIMA به پیش بینی دبی ماهانه رودخانه کنگ ساباتی در هند پرداختند و نشان دادند مدل های ARIMA(۲،۱،۲) و ARIMA(۲،۱،۱) اتورگرسیو میانگین متحرک، دارای خطای کمتری نسبت به مدل های دیگر می باشند و با مقایسه این دو مدل نسبت به یکدیگر نشان دادند مدل ARIMA-X(۲،۱،۲) برای پیش بینی دارای دقت بالاتری می باشد. خلیلی و همکاران (۲۰۱۱) به بررسی غیرخطی بودن فرآیند جریان رودخانه شهرچای ارومیه به وسیله آزمون های غیرخطی پرداختند و بیان نمودند معمولاً فرآیند حاکم بر جریان رودخانه پیشتر ماهیت غیرخطی دارد. نیک منش و بیدختی (۲۰۱۲)، به مقایسه بین توانایی تئوری موجک و سری زمانی در مدل سازی داده های بارندگی ماهانه مناطق سعادت شهر و ارسنجان استان فارس پرداختند و نشان دادند که تئوری موجک نسبت به مدل سازی سری زمانی دارای خطای کمتری می باشد و پیش بینی دقیق تری را حاصل می نماید. دودانگه و همکاران (۲۰۱۲) به بررسی کاربرد مدل های سری زمانی به منظور تعیین روند پارامترهای اقلیمی در آینده در راستای مدیریت منابع آب پرداختند و مدل های مختلف سری زمانی را بر روی پارامترهای رطوبت نسبی، تبخیر، دمای هوا و سرعت باد طی سال های ۱۹۵۰-۲۰۰۵ منطقه اصفهان برآش دادند و مقادیر را برای سال های آینده پیش بینی نمودند و در نهایت به منظور بررسی تغییر اقلیم، روند مقادیر پیش بینی شده را با استفاده از مدل غیرخطی سری زمانی (دو خطی) در رودخانه های باران دوز چای و شهرچای ارومیه پرداختند و نشان دادند مدل های غیرخطی (۱،۲،۱،۱) BL دارای خطای کمتری نسبت به مدل های ARIMA می باشند.

چنانچه رودخانه در اثر بارندگی های قبلی رواناب بوده یا حوضه بالادست در مرحله فروکش سیلان قبل باشد و در همین هنگام بارندگی رخ دهد، رواناب جدید به رودخانه اضافه می شود. در این حالت برای تعیین هیدروگراف سیلان لازم است تا ابتدا دبی قبلی رودخانه که تحت عنوان دبی پایه شناخته می شود از آن کسر گردد. این فرآیند را مجزا کردن یا جداسازی هیدروگراف گویند. در ادامه پژوهش هایی که در زمینه جداسازی دبی پایه از هیدروگراف جریان، به خصوص به روش فیلتر عددی بازگشتی<sup>۲</sup> صورت گرفته، آمده است.

1- ARIMA

2- Recursive Digital Filtering

قنبپور و همکاران (۲۰۰۸)، به منظور تشخیص مناسب‌ترین روش اتوماتیک تفکیک جریان و برآورد دبی پایه در حوضه آبخیز کارون روش‌های مختلف جداسازی دبی پایه و روش فیلتر بازگشتی با ضرایب  $0/۹۷۵$ - $۰/۹۰$  را مورد بررسی قرار داده و نشان دادند که روش فیلتر عددی بازگشتی با ضریب  $۰/۹۲۵$  به عنوان دقیق‌ترین روش به منظور استخراج دبی پایه در منطقه مورد مطالعه می‌باشد. همچنین تیموری و همکاران (۲۰۱۱)، برای تشخیص مناسب‌ترین روش تفکیک هیدروگراف جریان و برآورد دبی پایه در تعدادی از رودخانه‌های استان آذربایجان غربی، به مقایسه بین روش‌های متداول خودکار تجزیه هیدروگراف جریان پرداخته و نشان دادند اگرچه روش فیلتر رقومی دو پارامتره از نظر هیدرولوژیک انعطاف‌پذیرتر از دیگر روش‌ها است، ولی روش فیلتر رقومی تک‌پارامتره نیز مشروط به انتخاب پارامتر فیلتر مناسب در این منطقه می‌باشد که عدد  $۰/۹۲۵$ ، برآورد مناسب را نشان می‌دهد. تمکنی (۲۰۱۲)، روش‌های مختلف جداسازی هیدروگراف جریان در حوضه آبخیز گرگان‌رود را بررسی نمود و نتیجه گرفت روش فیلتر بازگشتی با ضریب فیلتر  $۰/۹$  به عنوان مناسب‌ترین روش تفکیک هیدروگراف جریان در این حوضه می‌باشد و نشان داد که این نتیجه با پژوهش نatan و مکماهان (۱۹۹۰)، که بیان نمودند نتایج قابل قبول در روش فیلتر BFLOW هنگامی است که پارامتر فیلتر در دامنه  $۰/۹۵$ - $۰/۹۰$  تغییر نماید مطابقت دارد.

هدف از انجام این پژوهش ارزیابی مدل‌های سری زمانی بر داده‌های دبی کل، دبی پایه و رواناب مستقیم ایستگاه هیدرومتری ارازکوسه بر روی رودخانه چهل‌چای استان گلستان می‌باشد.

## مواد و روش‌ها

**منطقه مطالعاتی:** منطقه مورد مطالعه این پژوهش، ایستگاه هیدرومتری ارازکوسه بر روی رودخانه چهل‌چای از شاخه‌های فرعی گرگان‌رود در مجاورت شهر گنبد می‌باشد. موقعیت جغرافیایی ایستگاه شامل  $۵۵$  درجه و  $۸$  دقیقه طول شرقی و  $۳۷$  درجه و  $۱۳$  دقیقه عرض شمالی است. ارتفاع ایستگاه از سطح آب‌های آزاد  $۳۴/۵$  متر و مساحت حوضه  $۱۶۷۸/۱$  کیلومترمربع بوده و دارای تجهیزات اشل، لیمینوگراف و پل تلفریک می‌باشد. جدول ۱ خلاصه مشخصات آماری داده‌های دبی ایستگاه ارازکوسه را نشان می‌دهد.

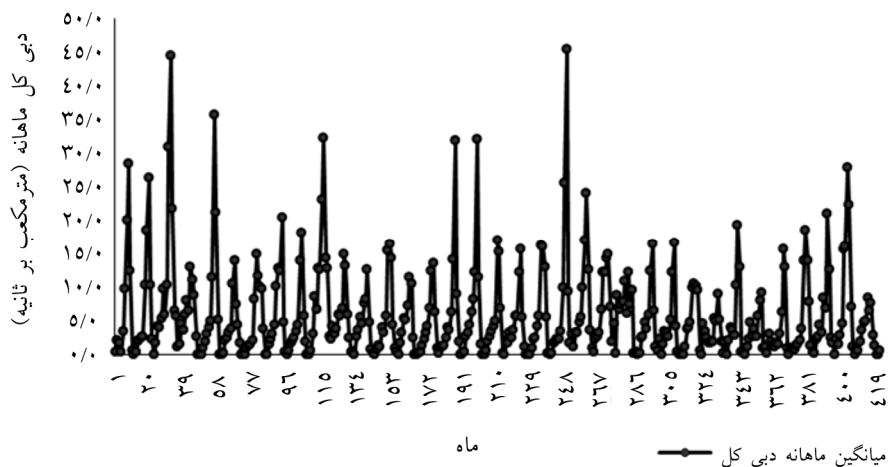
## لیلا رحیمی و همکاران

**جدول ۱- خلاصه وضعیت آماری داده‌های دبی (مترمکعب بر ثانیه) ایستگاه ارازکوسه.**

ماه	میانگین سالانه	میانگین	انحراف معیار	چولگی
فروردین	۱۷/۰۲	۸/۸۴	۱/۱۰	
اردیبهشت	۱۰/۱۹	۸/۲۷	۲/۲۴	
خرداد	۳/۰۲	۳/۲۶	۱/۷۱	
تیر	۰/۷۹	۱/۳۰	۲/۵۵	
مرداد	۰/۸۴	۱/۱۰	۱/۶۰	
شهریور	۱/۱۸	۱/۶۴	۲/۸۷	
مهر	۲/۲۳	۱/۲۴	۱/۵۲	
آبان	۲/۸۹	۱/۵۵	۲/۰۱	
آذر	۳/۹۹	۱/۸۶	۰/۹۱	
دی	۴/۶۶	۳/۲۰	۱/۸۶	
بهمن	۷/۳۳	۲/۹۳	۰/۶۵	
اسفند	۱۳/۴۷	۵/۳۰	۱/۳۱	
میانگین سالانه	۵/۶۳	۲/۰۹	۱/۲۴	

**سری زمانی:** داده‌های دبی روزانه (مترمکعب بر ثانیه) ایستگاه هیدرومتری ارازکوسه، از بانک اطلاعاتی آب منطقه‌ای استان گلستان اخذ شده است و پس از اخذ داده برای انجام تحلیل سری زمانی، دبی پایه روزانه از دبی کل روزانه کسر گردید و رواناب مستقیم روزانه تعیین شده است. با توجه به این‌که منطقه مورد مطالعه (ایستگاه هیدرومتری ارازکوسه) در حوضه آبخیز گرگان‌رود می‌باشد و با استناد به نتایج تمسکنی (۲۰۱۲) برای جداسازی دبی پایه از دبی کل از روش فیلتر عددی با ضریب فیلتر ۰/۹ استفاده شد. به‌منظور انجام فرایند تعیین دبی پایه از نرم‌افزار BFI (زیر شاخه‌ای از نرم‌افزار HydroOffice) استفاده شد. پس از جداسازی مقادیر دبی پایه از مقادیر دبی کل روزانه، ارزیابی مدل‌های سری زمانی بر روی داده‌های میانگین ماهانه دبی کل، دبی پایه و رواناب مستقیم صورت گرفت. در این پژوهش مدل‌سازی بر روی داده‌های دبی کل، دبی پایه و رواناب مستقیم در یک دوره ۳۵ ساله (۱۳۵۹-۸۵) انجام شده است و سپس مدل برای یک دوره ۵ ساله (۱۳۸۶-۹۰) مورد صحبت‌سنگی قرار گرفته است.

نمودار سری زمانی داده‌های میانگین ماهانه دبی کل در دوره ۳۵ ساله مدل‌سازی، در شکل ۱ آمده است.



شکل ۱- نمودار سری زمانی داده‌های خام میانگین ماهانه دبی کل.

باکس و جنکینز (۱۹۷۶)، در فراهم آوردن یک روش کلی برای پیش‌بینی سری‌های زمانی سهم به‌سزایی داشته‌اند. باکس و کاکس (۱۹۶۴)، گزارش کردند که یکی از شرایط اولیه استفاده از داده‌ها برای مدل‌سازی سری زمانی، ایستایی داده‌هاست، در غیر این صورت باید ابتدا نایستایی داده‌ها رفع گردد. طبق تعریف، یک سری زمانی در صورتی ایستا یا مانا است که مشخصه‌های آماری آن مانند میانگین و واریانس در طول زمان ثابت بماند. یک سری نایستا در میانگین در واقع دارای روند بوده و مقدار میانگین داده‌ها همراه با زمان در حال افزایش یا کاهش است. نایستایی سری در واریانس به معنای آن است تغییرپذیری یک سری با زمان در حال تغییر است. به‌منظور مدل‌سازی سری زمانی، ابتدا باید سری از نظر ایستایی و نایستایی مورد بررسی قرار گرفته و در صورت نایستا بودن، باید سری را از نظر واریانس و سپس میانگین ایستا نموده و سپس مدل‌سازی انجام گیرد. برای از بین بردن نایستایی واریانس از تبدیلهای باکس-کاکس (۱۹۶۴)، استفاده می‌شود.

برای از بین بردن نایستایی در میانگین لازم است تا داده‌های سری زمانی تفاضلی گردد برای تفاضلی کردن لازم است تفاوت هر گام زمانی نسبت به گام زمانی قبل تر محاسبه گردد و سری جدید ایجاد شده از نظر ایستایی بررسی شود و این عمل تا زمانی که ایستایی در میانگین در سری ایجاد گردد ادامه خواهد داشت، با توجه به حذف نایستایی فصلی و غیرفصلی، ممکن است لازم باشد تا اختلاف با چند گام زمانی قبل تر تعیین گردد و در واقع مرتبه‌های تفاضلی کردن مشخص می‌شود. با توجه به اینکه نایستایی داده‌ها از نوع فصلی یا غیرفصلی باشد می‌توان با تفاضلی نمودن فصلی یا غیرفصلی، داده‌ها را در میانگین ایستا نمود.

$$\nabla^d = (1 - B)^d \quad (1)$$

$$\nabla_S^D = (1 - B^S)^D \quad (2)$$

که در آن‌ها،  $B$ : عملگر پسرو،  $d$ : مرتبه تفاضلی کردن غیرفصلی،  $D$ : مرتبه تفاضلی کردن فصلی و  $S$ : تعداد داده‌های از دست رفته با تفاضلی نمودن فصلی داده‌ها است.

با استفاده از نرم‌افزارهای آماری می‌توان نایستایی در واریانس و میانگین را بر طرف نمود. بررسی و مدل‌سازی سری‌های زمانی در واقع مدل نمودن وابستگی بین متغیرها می‌باشد. برای بررسی این وابستگی‌ها و برازش مدل مناسب بر سری زمانی از توابع خودهمبستگی (ACF)<sup>۱</sup> و خودهمبستگی جزئی (PACF)<sup>۲</sup> استفاده می‌شود. به کمک این توابع، خواص ایستایی و فصلی بودن داده‌ها مورد بررسی قرار می‌گیرند. در سری زمانی سعی می‌گردد تا با بررسی وضعیت سری داده‌ها در گذشته، الگوی احتمالی مولد داده‌ها شناسایی شده و بر مبنای این الگو درباره رفتار آینده سری اظهار نظر گردد. برای مدل‌سازی سری زمانی داده‌ها، مقدار متغیر در گام موجود را یا به صورت ترکیبی خطی از مقادیر متغیر در گام‌های قبلی (مدل خود همبسته) یا به صورت ترکیبی خطی از مقادیر خطای مدل در گام‌های قبلی (مدل میانگین متحرک) در نظر می‌گیرند. به علاوه، از ادغام دو مدل خود همبسته و میانگین متحرک نیز مدل خود همبسته- میانگین متحرک به دست می‌آید. برای استفاده از این مدل‌ها باید شرط ایستایی برقرار باشد. شکل کلی مدل خود همبسته- میانگین متحرک به صورت زیر در نظر گرفته شد:

1- Autocorrelation Function

2- Partial Autocorrelation Function

$$x_t = \theta_0 + \alpha_1 x_{t-1} + \dots + \alpha_p x_{t-p} + Z_t + \beta_1 Z_{t-1} + \dots + \beta_q Z_{t-q} \quad (3)$$

زمانی که سری داده‌ها در میانگین نایستا باشد از روش تفاضلی کردن با مرتبه تفاضلی  $d$  برای ایستا کردن آن استفاده می‌شود.

$$\phi(B)\nabla^d x_t = \theta_0 + \theta(B)Z_t \quad (4)$$

که در آن، عملگر تفاضلی ( $\nabla$ ) و عملگر پسرو ( $B$ ) به صورت زیر تعریف می‌شوند ( $d$  مرتبه تفاضل را نشان می‌دهد):

$$\begin{cases} \nabla x_t = x_t - x_{t-1} \\ Bx_t = x_{t-1} \end{cases} \Rightarrow \nabla = 1 - B \Rightarrow \nabla^d = (1 - B)^d \quad (5)$$

و  $\theta(B)$  به ترتیب چندجمله‌های از درجه  $p$  و  $q$  هستند:

$$\phi(B) = 1 - \alpha_1 B - \alpha_2 B^2 - \dots - \alpha_p B^p \quad (6)$$

$$\theta(B) = 1 - \theta_1 B - \theta_2 B^2 - \dots - \theta_q B^q \quad (7)$$

در صورت استفاده از عملگر تفاضل فصلی با تأخیر  $w$  و برازش آنها با مدل‌های ARIMA( $P, D, Q$ )<sub>w</sub> مدل‌های فصلی ARIMA(p,d,q) به وجود می‌آیند. ترکیبی از مدل‌های فصلی و غیرفصلی، مدل‌های مرسوم به آریمای مکثراً<sup>۱</sup> را تشکیل می‌دهند.

$$\Phi(B^w)\phi(B)(1 - B^w)^D(1 - B)^d x_t = \Theta(B^w)Z_t \quad (8)$$

که در آن،  $Z_t$ : متغیر تصادفی (اغتشاش خالص) با میانگین صفر و انحراف معیار یک،  $B$ : عملگر تفاضل،  $(1 - B^w)^D$ : معادل  $D$  امین تفاضل فصلی به اندازه  $w$ ،  $(1 - B)^d$ : معادل  $d$  امین تفاضل

1- Multiplicative ARIMA

غیرفصلی،  $p$ : مرتبه مدل خودهمبسته غیرفصلی،  $q$ : مرتبه مدل میانگین متحرک غیرفصلی،  $P$ : مرتبه مدل خودهمبسته فصلی،  $Q$ : مرتبه مدل میانگین متحرک فصلی،  $\phi$ : پارامتر مدل خودهمبسته غیرفصلی،  $\theta$ : پارامتر مدل میانگین متحرک غیر فصلی،  $\Phi$ : پارامتر مدل خودهمبسته فصلی و  $\Theta$ : پارامتر مدل میانگین متحرک فصلی می‌باشد. با توجه به توضیحات بالا، دو شکل کلی مدل خودهمبسته- میانگین متحرک (ARIMA)، عبارتند از مدل ARIMA(p,d,q) غیرفصلی و ARIMA(p,d,q)  $\times$  (P,D,Q) فصلی- ضربی، که  $p$  و  $q$  به ترتیب پارامترهای خودهمبسته و میانگین متحرک غیرفصلی بوده و  $P$  و  $Q$  به ترتیب پارامترهای اتورگرسیو و میانگین متحرک فصلی است و دو پارامتر  $d$  و  $D$  پارامترهای تفاضلی برای ایستاکردن سری زمانی است. در یک سری باید وجود یا نبود روند قطعی بررسی گردد. بعد از ایستایی در واریانس و میانگین، به منظور بررسی روند قطعی در سری جدید، آماره  $T$  (بی‌بعد)، از تقسیم میانگین سری جدید بر انحراف معیار آن محاسبه می‌گردد و اگر مقدار قدر مطلق آماره از  $2\sqrt{2}$  بیشتر باشد وجود روند در سری را پذیرفته و بنابراین  $\theta$  موجود در رابطه ۳ مخالف صفر خواهد بود (نیرومند، ۲۰۰۷).

پس از برآشش مدل مناسب بر روی سری ایستا، باید مناسبت مدل مورد بررسی قرار گیرد. مدلی مناسب خواهد بود که باقی مانده‌های به دست آمده از برآشش مدل، دارای خواص متغیرهای تصادفی نرمال مستقل هم توزیع با میانگین صفر و واریانس ثابت باشند. همچنین نمودار باقی مانده‌ها در طول زمان نمایانگر یک فرآیند تصادفی محض باشد.

به منظور بررسی خودهمبستگی باقی مانده‌ها از آزمون پرت- مانتو استفاده می‌شود:

$$H_0 = \rho_1 = \rho_2 = \rho_3 = \rho_4 = \rho_5 = \dots = 0 \quad (9)$$

$$Q = n(n+2) \sum_{h=1}^k (n-h)^{-1} \hat{p}_h^2 \quad (10)$$

که در آن،  $n$  تعداد مشاهده‌ها می‌باشد. این آماره تحت فرض  $H_0$  تقریباً دارای توزیع  $\chi_{m-k}^2$  است که تعداد پارامترهای برآورده شده در مدل می‌باشد و  $k$  تعداد گام‌های تأخیر را نشان می‌دهد. هر گاه مقدار آماره از مقدار متناظر از جدول  $\chi_2$  بیشتر باشد فرض صفر رد می‌شود و باقی مانده‌ها خودهمبسته بوده و مدل مناسب نخواهد بود.

پس از بررسی باقی مانده‌های مدل برازش یافته، به منظور بررسی بهتر مدل، مدل‌های جامع‌تر بر سری برازش داده می‌شود. اگر برآوردهای پارامترهای اضافی تفاوت معنی‌داری با صفر نداشته و برآوردهای پارامترهای مشترک با برآوردهای پارامترهای اولیه آن‌ها اختلاف معنی‌داری نداشته باشد، نشان‌دهنده مناسب بودن مدل پیش‌بینی شده خواهد بود. البته این امر الزاماً نشان‌دهنده مناسب‌ترین مدل نخواهد بود و چنان‌چه چند مدل قابل قبول برای مجموعه وجود داشته باشد، انتخاب بهترین مدل از روی معیارهایی مانند معیارهای دقت و معیار اطلاعات آکائیک انجام خواهد شد. هرچه این معیارها کوچک‌تر باشد مدل مورد نظر مناسب‌تر خواهد بود.

$$AIC = n \ln(MSE) + 2(p + q) \quad (11)$$

علاوه‌بر معیار عددی آکائیک از دیگر معیارهای عددی نیکویی برازش برای تعیین بهترین مدل استفاده می‌شود که در ادامه هر یک تشریح می‌گردد:

#### میانگین قدر مطلق انحرافات

$$MAD = \frac{\sum_{i=1}^n |S_i - O_i|}{n} \quad (12)$$

#### میانگین مربع انحرافات

$$MSD = \frac{\sum_{i=1}^n (S_i - O_i)^2}{n} \quad (13)$$

#### میانگین قدر مطلق درصد خطأ

$$MAP = \frac{\sum_{i=1}^n \left( \frac{|S_i - O_i|}{S_i} \right)}{n} \quad (14)$$

### ضریب کارایی یا ناش- ساتکلیف

$$CE = 1 - \frac{\sum_{i=1}^n (S_i - O_i)^2}{\sum_{i=1}^n (O_i - \bar{O})^2} \quad (15)$$

هرچه مقادیر میانگین قدرمطلق انحرافات، میانگین مربع انحرافات و میانگین قدرمطلق درصد خطای کمتر باشند برآذش مدل مناسب‌تر خواهد بود و در مورد ضریب کارایی یا ناش- ساتکلیف هرچه این ضریب به یک نزدیک‌تر باشد مدل مربوطه برآذش بهتری خواهد داشت.

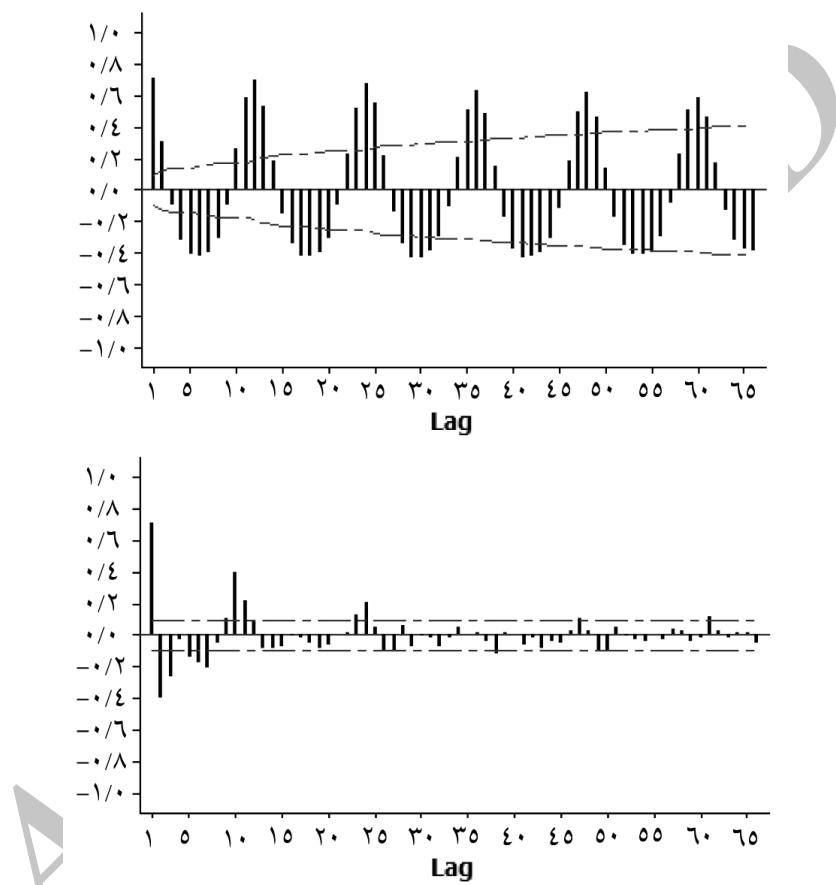
### نتایج و بحث

برای جدادسازی دبی پایه از هیدروگراف جریان در ایستگاه مورد مطالعه (ایستگاه ارازکوسه)، روش فیلتر عددی بازگشتی با ضریب  $0/9$ ، به عنوان مناسب‌ترین روش جدادسازی دبی پایه انتخاب و به‌منظور جدادسازی دبی پایه روزانه از نرم‌افزار 2010 HydroOffice و از زیر رویه BFI3 استفاده شد. (تمسکنی، ۲۰۱۲) به این منظور از داده‌های دبی روزانه ایستگاه ارازکوسه در دوره آماری ۴۰ ساله (سال‌های آبی ۱۳۵۰-۵۱ تا ۱۳۸۹-۹۰) استفاده گردید و پس از جدادسازی دبی پایه از دبی روزانه رودخانه، مدل‌های تصادفی سری زمانی بر داده‌های میانگین دبی کل، دبی پایه و رواناب مستقیم برآذش داده شد. در این قسمت پس از ایستایی سری داده‌های ماهانه دبی کل، توابع خودهمبستگی و خودهمبستگی جزئی، سری ایستا شده ترسیم شد که نشان‌دهنده فصلی بودن سری بوده و لازم است تا تفاضل فصلی صورت گیرد (شکل ۲).

جدول ۲ مقایسه مدل‌های مختلف سری زمانی برآذش یافته بر داده‌های ایستا شده میانگین ماهانه دبی کل در طول دوره آماری ۳۵ ساله (۱۳۵۰-۸۵) را نشان می‌دهد.

با توجه به جدول ۲ تنها در مدل  $(1, 1, 0, 0, 0)$  ARIMA، مقدار قدرمطلق آماره  $T$  در تمامی پارامترها بیش از ۲ بوده و  $p\text{-value}$  کمتر از  $0/05$  می‌باشد. مقدار معیار اطلاعات آکائیک نیز در این مدل از سایر مدل‌ها کمتر است. بنابراین این مدل به عنوان مدل مناسب برای پیش‌بینی داده‌های دبی کل انتخاب شد.

نتایج مربوط به نبود خودهمبستگی باقی‌مانده با توجه به آماره پرت-مانتو در جدول ۳ آمده است. با توجه به این‌که مقدار  $p\text{-value}$  در تمامی تأخیرها بیشتر از  $0.05$  می‌باشد، این نتایج بیانگر نبود خودهمبستگی باقی‌مانده‌ها است.



شکل ۲- توابع خودهمبستگی و خودهمبستگی جزیی سری زمانی میانگین ماهانه  
دبی کل ایستگاه اراز کوسه بر روی رودخانه چهل چای پس از ایستادن.

## لیلا رحیمی و همکاران

جدول ۲- برآورد مدل‌های تصادفی بر سری داده‌های ایستا شده میانگین ماهانه دبی کل.

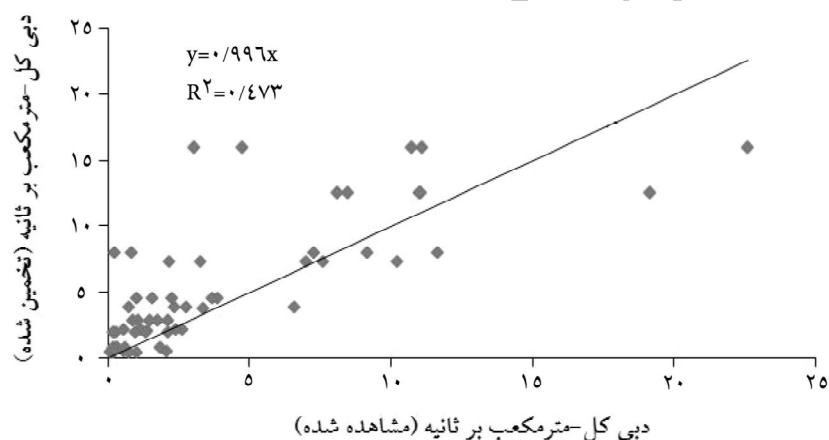
AIC	MSD	MAD	MAPE	MSE	P	T	پارامتر	مدل
-۷۸/۲۶	۳۱/۹۴	۳/۲۱۰	۱۹۸/۲۴	۰/۸۳۹	۰/۰۰۰	۱۲/۳۶	۱AR	ARIMA (۱,۰,۰)
					۰/۰۰۰	۳۹/۴۷	۱۲SMA	(۰,۱,۱)
-۷۵/۱۲	۳۱/۹۴	۳/۲۱۰	۱۹۸/۱۴	۰/۸۴۱	۰/۰۰۰	۱۰/۴۹	۱AR	ARIMA (۲,۰,۰)
					۰/۰۰۰	۳۹/۴۸	۱۲SMA	(۰,۱,۱)
-۷۱/۹۸	۳۱/۹۴	۳/۲۱۲	۱۹۸/۳۰	۰/۸۴۳	۰/۰۰۰	۱۰/۴۸	۱AR	ARIMA (۳,۰,۰)
					۰/۷۱۹	۰/۳۶	۲AR	(۰,۱,۱)
					۰/۵۸۷	-۰/۵۴	۲AR	(۰,۰,۰)
					۰/۰۰۰	۳۹/۴۳	۱۲SMA	
-۶۷/۷۶	۳۱/۹۱	۳/۲۱۳	۱۹۸/۳۸	۰/۸۵۴	۰/۰۰۰	۱۲/۱۳	۱AR	ARIMA (۱,۰,۰)
					۰/۰۰۰	۱۸/۰۷	۱۲SMA	(۰,۱,۲)
					۰/۳۹۴	۰/۸۵	۲۴SMA	(۰,۰,۰)
-۳۸/۳۳	۳۲/۰۵	۳/۲۲۸	۲۰۱/۴۰	۰/۹۰۸	۰/۰۰۰	۷/۸۴	۱AR	ARIMA (۱,۰,۰)
					۰/۴۴۳	۰/۷۷	۱MA	(۰,۱,۱)
					۰/۰۰۰	۲۱/۷۷	۱۲SMA	(۰,۰,۰)
-۷۱/۴۱	۳۱/۹۲	۳/۲۱۲	۲۰۰/۶۵	۰/۸۴۴	۰/۰۰۰	۷/۰۳	۱AR	ARIMA (۱,۰,۰)
					۰/۶۴۶	۰/۴۶	۱۲SAR	(۱,۰,۰)
					۰/۹۲۴	۰/۰۹	۱MA	(۰,۰,۰)
					۰/۰۰۰	۳۵/۴۵	۱۲SMA	
-۴۳/۴۰	۳۱/۷۵	۳/۲۰۲	۲۰۰/۱۶	۰/۸۹۱	۰/۰۰۰	۱۰/۷۰	۱AR	ARIMA (۱,۰,۰)
					۰/۸۲۷	-۰/۲۲	۱۲SAR	(۰,۱,۱)
					۰/۰۰۰	۱۲۰/۷۴	۱MA	(۰,۰,۰)
					۰/۰۰۰	۲۸/۷۴	۱۲SMA	

### نشریه پژوهش‌های حفاظت آب و خاک جلد (۲۱)، شماره (۳) ۱۳۹۳

جدول ۳- نتایج آزمون پرت مانو مدل  $(1, 1, 0, 0)$  بر روی داده‌های ایستاده میانگین ماهانه دبی کل.

کام تأخیر	۴۸	۳۶	۲۴	۱۲	
آماره مربع کای	۴۹/۶	۳۹/۶	۲۲/۷	۱۵/۱	
درجه آزادی	۴۶	۳۴	۲۲	۱۰	
P-Value	۰/۳۳۳	۰/۲۳۳	۰/۳۶۱	۰/۱۲۹	

با توجه به مدل برآش داده شده بر داده‌های میانگین ماهانه دبی کل، مقدار دبی کل برای ۵ سال آماری (۱۳۸۵-۹۰) پیش‌بینی شده است که شکل ۳ نمودار مقایسه مقادیر مشاهده شده و پیش‌بینی شده توسط مدل را نشان می‌دهد. مقدار ضرایب ناش-ساتکلیف و ریشه میانگین مربعات خطأ در این مدل برای پیش‌بینی مقادیر به ترتیب برابر  $0/۴۶$  و  $۰/۴۶$  می‌باشد.



شکل ۳- نمودار داده‌های دبی کل- مشاهداتی و تخمین شده توسط مدل  $(1, 1, 0, 0)$

سری داده‌های میانگین ماهانه دبی پایه نیز در واریانس نایستا بوده و پس از ایستایی سری، به‌منظور برآش مدل‌های تصادفی، مدل‌های مختلفی به‌منظور انتخاب مدل مناسب به سری برآش داده شده است که نتایج در جدول ۴ ارایه شده است. با توجه به جدول ۴ تنها در مدل برآش یافته  $(1, 1, 0, 0)$  ARIMA، مقدار آماره  $T$  در تمامی پارامترها بیش از مقدار ۲ بوده و p-value کمتر از  $0/۰۵$  می‌باشد و مقدار معیار اطلاعات آکائیک در این مدل از سایر مدل‌ها کمتر بوده و بنابراین این مدل به عنوان مدل مناسب انتخاب شد.

## لیلا رحیمی و همکاران

جدول ۴- برآورد مدل‌های تصادفی بر سری داده‌های ایستا شده میانگین ماهانه دبی پایه.

ACI	MSD	MAD	MAPE	MSE	P	T	پارامتر	مدل
-۳۳۷/۳۹	۰/۴۸۴	۰/۵۱۰	۲۶/۴۶	۰/۴۸۹	•/•••	۱۶/۴۹	۱AR	ARIMA (۱,۰,۰)
					•/•••	۴۰/۸۸	۱۲SMA	(۰,۱,۱)
-۳۳۷/۳۶	۰/۴۸۱	۰/۵۰۹	۲۶/۳۹	۰/۴۸۷	•/••۵	-۱/۹۲	۲AR	ARIMA (۲,۰,۰)
					•/•••	۴۰/۶۴	۱۲SMA	(۰,۱,۱)
-۳۳۴/۳۷	۰/۴۸۱	۰/۵۱۰	۲۶/۳۸	۰/۴۸۸	•/•••	۱۲/۹۱	۱AR	ARIMA (۰,۱,۰)
					•/۱۴۴	-۱/۴۷	۲AR	(۳,۰,۰)
					•/۰۳۹	-۰/۲۰	۳AR	(۰,۱,۱)
					•/•••	۴۰/۴۵	۱۲SMA	
-۳۲۹/۵۴	۰/۴۸۸	۰/۵۱۳	۲۶/۲۱	۰/۴۹۵	•/•••	۱۶/۱۳	۱AR	ARIMA (۱,۰,۰)
					•/۰۳۱	۰/۹۵	۲۴SMA	(۰,۱,۲)
					•/•••	۱۶/۲۲	۱AR	ARIMA (۰,۰,۰)
-۳۳۱/۴۳	۰/۴۸۲	۰/۵۰۹	۲۶/۸۷	۰/۴۹۱	•/•••	۱۷/۹۰	۱۲SMA	(۱,۰,۰)
					•/۰۹۰	۱/۰۷	۲۴SMA	(۰,۱,۳)
					•/۰۰۲	-۱/۲۸	۳۶SMA	
					•/•••	۸/۵۸	۱AR	ARIMA (۰,۰,۰)
-۳۳۷/۳۶	۰/۴۸۱	۰/۵۰۹	۲۶/۴۴	۰/۴۸۷	•/••۸	-۱/۷۶	۱MA	(۰,۱,۱)
					•/•••	۴۰/۴۹	۱۲SMA	(۰,۱,۱)
-۳۳۵/۳۶	۰/۴۸۰	۰/۵۰۹	۲۶/۵۱	۰/۴۸۷	•/•••	۸/۴۵	۱AR	ARIMA (۰,۰,۱)
					•/۴۶۷	۰/۷۳	۱۲SAR	(۱,۰,۱)
					•/۰۷۲	-۱/۸۰	۱MA	(۱,۱,۱)
					•/•••	۳۷/۶۰	۱۲SMA	
-۳۰۸/۳۹	۰/۵۳۲	۰/۵۳۰	۲۷/۲۸	۰/۵۱۳	•/•••	۱۴/۸۶	۱AR	ARIMA (۱,۱,۱)
					•/۷۰۷	۰/۳۸	۱۲SAR	(۱,۱,۱)
					•/•••	۲۷۷/۰۵	۱MA	(۱,۱,۱)
					•/•••	۳۱/۸۸	۱۲SMA	

نتایج مدل مبنی بر نبود خودهمبستگی باقیمانده با توجه به آماره آزمون پرت-مانتو در جدول ۵ آمده است که بیانگر نبود خودهمبستگی باقیمانده‌ها بوده و مقدار p-value در تمامی تأثیرها بیشتر از ۰/۰۵ می‌باشد.

جدول ۵- نتایج آزمون پرت مانتو مدل (۱، ۱، ۰، ۰) ARIMA بر سری داده‌های ایستا شده میانگین ماهانه دبی پایه.

گام تأثیر	۴۸	۳۶	۲۴	۱۲	
آماره مریع کای	۵۷/۷	۴۲/۳	۲۴/۶	۱۴/۷	
درجه آزادی	۴۶	۳۴	۲۲	۱۰	
P-Value	۰/۱۱۶	۰/۱۵۵	۰/۳۱۸	۰/۱۴۳	

پس از تعیین مدل‌های مناسب برای دبی کل و دبی پایه، سری زمانی رواناب مستقیم در محل ایستگاه مورد بررسی قرار گرفت. جدول ۶ نتایج برآذش مدل‌های تصادفی بر روی سری داده‌های رواناب مستقیم ایستا شده را ارایه می‌نماید.

با توجه به جدول ۶، تنها در مدل برآذش (۱، ۱، ۰، ۰) ARIMA، مقدار آماره T در تمامی پارامترها بیش از مقدار ۲ بوده و p-value کمتر از ۰/۰۵ می‌باشد. مقدار معیار اطلاعات آکائیک نیز در این مدل از سایر مدل‌ها کمتر بوده و این مدل به عنوان مدل مناسب انتخاب شد.

نتایج مدل مبنی بر نبود خودهمبستگی باقیمانده با توجه به آماره آزمون پرت-مانتو در جدول ۷ آمده است که بیانگر نبود خودهمبستگی باقیمانده‌ها بوده و مقدار p-value در تمامی تأثیرها بیشتر از ۰/۰۵ می‌باشد.

## لیلا رحیمی و همکاران

جدول ۶- برآورد مدل‌های تصادفی بر سری داده‌های ایستا شده میانگین ماهانه رواناب مستقیم.

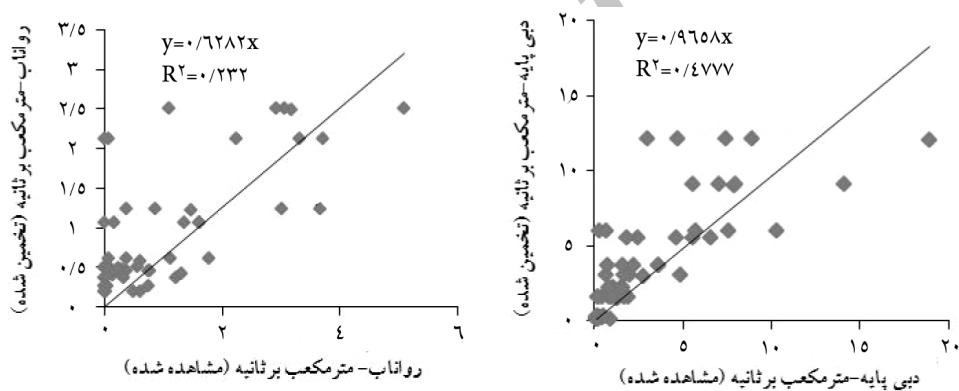
ACI	MSD	MAD	MAPE	MSE	P	T	پارامتر	مدل
-147/5	0/045	0/167	40/78	0/0451	0/000	2/60	1AR	ARIMA
					0/068	1/83	1MA	(0,0,1)
-1478/46	0/045	0/166	40/62	0/0450	0/000	35/44	12SMA	(0,1,1)
					0/947	-0/07	1AR	ARIMA
					0/057	1/91	2AR	
					0/735	-0/34	1MA	
-1445/55	0/048	0/170	40/80	0/0478	0/000	37/41	12SMA	ARIMA
					0/071	1/81	1AR	
					0/077	1/77	2AR	
					0/082	-0/25	3AR	
					226/34	1MA	(0,1,1)	
-1470/28	0/045	0/167	40/64	0/0454	0/000	28/05	12SMA	ARIMA
					0/488	-0/69	1AR	
					0/061	1/88	2AR	
					0/759	0/31	3AR	
					0/392	-0/86	1MA	(0,1,2)
					0/000	18/89	12SMA	
-1123/50	0/101	0/245	53/62	0/0935	0/000	0/910	-0/11	24SMA
					0/822	-0/23	1AR	ARIMA
					0/423	0/80	2AR	
					0/050	0/56	3AR	
					0/769	-0/29	1MA	(0,2,1)
-1447/56	0/048	0/169	42/75	0/0476	0/000	30/32	12SMA	ARIMA
					0/071	1/81	1AR	
					0/054	1/93	2AR	
					0/239	-1/18	12SAR	
					0/000	386/10	1MA	(0,1,1)
					0/000	27/80	12SMA	

## نشریه پژوهش‌های حفاظت آب و خاک جلد (۲۱)، شماره (۳) ۱۳۹۳

جدول ۷- نتایج آزمون پرت مانتو بر سری داده‌های ایستا شده میانگین ماهانه رواناب مستقیم.

گام تأخیر	۴۸	۳۶	۲۴	۱۲	
آماره مریع کای	۴۶/۵	۳۹/۲	۲۹/۲	۱۳/۵	
درجه آزادی	۴۵	۳۳	۲۱	۹	
P-Value	۰/۴۱۲	۰/۲۱۱	۰/۱۰۸	۰/۱۴۲	

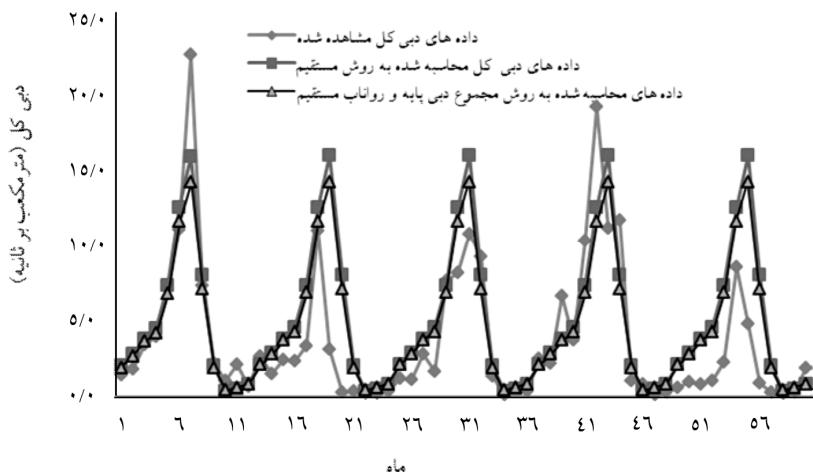
شکل ۴ نمودار مقادیر مشاهده شده در مقابل مقادیر پیش‌بینی شده داده‌های میانگین ماهانه دبی پایه و رواناب مستقیم توسط مدل‌های آماری برآش داده شده بر روی آنها را نشان می‌دهد. مقدار ضرایب ناش-ساتکلیف و ریشه میانگین مربعات خطأ در این مدل برای پیش‌بینی مقادیر رواناب مستقیم به ترتیب برابر  $0/50$  و  $0/83$ ، و برای مقادیر دبی پایه به ترتیب برابر  $0/50$  و  $2/61$  می‌باشد.



شکل ۴- نمودار داده‌های دبی پایه و رواناب مستقیم مشاهداتی و تخمین شده توسط مدل‌های مربوطه.

در این پژوهش ابتدا مدل‌های مناسب بر سری‌های زمانی داده‌های دبی کل، دبی پایه و رواناب مستقیم برآش داده شده و پیش‌بینی داده‌ها برای هر کدام برای پنج سال آماری (۱۳۸۵-۹۰) انجام شد.

شکل ۵ نمودار سری زمانی داده‌های مشاهده شده و تخمین شده براساس مدل را نشان می‌دهند.

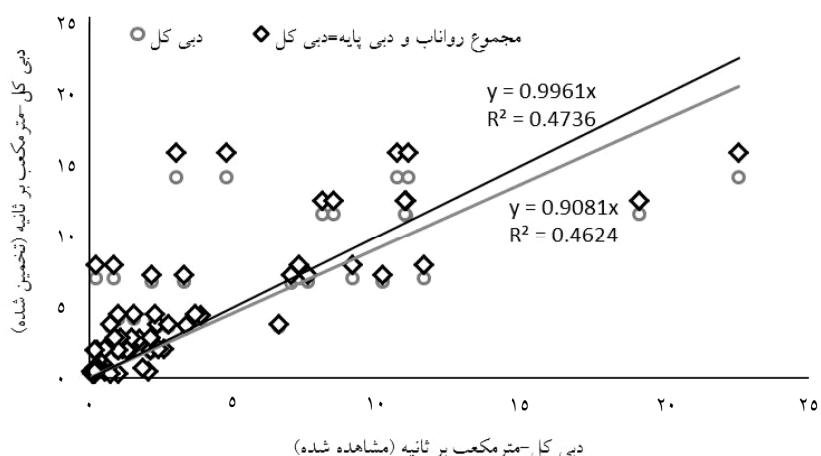


شکل ۵-نمودار سری زمانی داده‌های دبی کل مشاهده شده و محاسبه شده.

پرویز و همکاران (۲۰۰۹) برای پیش‌بینی جریان، مدل آریما را به عنوان بهترین مدل انتخاب نمودند. بشری و فاخواه (۲۰۱۰) به مقایسه روش‌های مختلف تحلیل سری‌های زمانی در پیش‌بینی دبی ماهانه حوضه آبریز کرخه پرداختند و مدل‌های سری زمانی آریما را به عنوان مدل مناسب معرفی کردند. منجوشri و همکاران (۲۰۱۱) مدل‌های سری زمانی ARIMA را برای پیش‌بینی دبی ماهانه رودخانه کنگ ساباتی در هند به عنوان بهترین روش مدل‌سازی جریان معرفی نمودند. در این پژوهش نیز با توجه به نتایج به دست آمده مدل آریمای فصلی برای پیش‌بینی جریان در ایستگاه ارازکوسه به عنوان بهترین مدل انتخاب شده است که با نتایج سایر پژوهشگران برای مدل‌سازی جریان در سایر ایستگاه‌ها مطابقت دارد.

با توجه به این‌که دبی کل برابر مجموع دبی پایه و رواناب مستقیم است، به منظور مدل‌سازی دقیق‌تر دبی کل، ابتدا داده‌های دبی کل براساس مدل  $(1, 1, 0, 0)$  ARIMA پیش‌بینی شده و سپس برای پیش‌بینی دبی کل به روش دیگر، ابتدا داده‌های دبی پایه و رواناب مستقیم هر یک به ترتیب با مدل‌های  $(1, 1, 0, 0)$  ARIMA و  $(1, 1, 0, 1)$  ARIMA پیش‌بینی شده و سپس مجموع مقادیر پیش‌بینی شده دبی پایه و رواناب مستقیم به عنوان دبی کل پیش‌بینی شده در نظر گرفته شد. به منظور مقایسه دو روش بالا، داده‌های دبی کل پیش‌بینی شده در هر دو روش در برابر داده‌ای

مشاهداتی دبی کل ترسیم گردید. نتایج نشان می‌دهد که وقتی هر یک از دبی‌های پایه و رواناب مستقیم به صورت جداگانه مدل‌سازی و پیش‌بینی گردند و سپس مجموع مقادیر پیش‌بینی شده دبی پایه و رواناب مستقیم به عنوان دبی کل پیش‌بینی شده در برابر دبی کل مشاهداتی ترسیم می‌گردد، تخمین تا حدودی واقعی‌تر بوده و خطای پیش‌بینی کمتری نسبت به زمانی که دبی کل به تنها یی مدل‌سازی می‌شود خواهیم داشت. در روش اول مقدار ضرایب ناش-ساتکلیف و جذر میانگین مربعات خطای برای پیش‌بینی مقدار دبی کل به ترتیب برابر  $0.46$  و  $0.4624$  و مقدار ضرایب در روش دوم به ترتیب برابر  $0.54$  و  $0.4736$  می‌باشد (شکل ۶).



شکل ۶- نمودار دبی کل مشاهده شده و تخمین شده براساس مدل.

### نتیجه‌گیری

کمبود آب در مناطق خشک و نیمه‌خشک یک عامل بازدارنده مهم در توسعه پایدار این مناطق محسوب می‌شود و ارایه روشی کارآمد برای پیش‌بینی مناسب از آورد رودخانه‌ها می‌تواند در مدیریت بهینه آب دارای اهمیت باشد. مدل‌های سری زمانی می‌توانند نقش مهمی در پیش‌بینی‌های کوتاه‌مدت سری‌های زمانی داده‌های منابع آب سطحی داشته باشد. در این پژوهش، مدل سری زمانی آریما فصلی به منظور پیش‌بینی سری زمانی داده‌های دبی کل، دبی پایه و رواناب مستقیم مورد ارزیابی قرار گرفته است و مدل  $(1, 1, 0, 0)$  برای داده‌های دبی کل و مدل  $(1, 1, 0, 0)$  برای داده‌های دبی پایه ARIMA است.

برای داده‌های دبی پایه و مدل (۰، ۱، ۱، ۰) ARIMA برای داده‌های رواناب مستقیم به عنوان بهترین مدل انتخاب شدند. با فرض حاکم بودن این الگوها در آینده، از این مدل‌ها برای پیش‌بینی هر یک از سری‌ها در آینده استفاده می‌شود. علاوه‌بر مدل‌سازی دبی‌ها در ایستگاه مورد مطالعه، روش‌های مختلف به منظور پیش‌بینی دبی کل رودخانه مورد بررسی قرار گرفت. نتایج این بخش نشان داد که جداسازی دبی پایه از آورد رودخانه با استفاده از روش‌های مناسب و مدل‌سازی جداگانه هر یک از دبی‌های پایه و رواناب مستقیم و سپس برآورد مقادیر پیش‌بینی آینده برای هر کدام از این سری‌ها و در نهایت استفاده از مجموع آن‌ها می‌تواند به پیش‌بینی مناسب‌تری از آورد کل رودخانه متوجه گردد. پیشنهاد می‌گردد برای ادامه پژوهش‌ها به منظور مدل‌سازی جریان و تخمین آن برای آینده از روش فناوری‌های نوین استفاده گردد و همچنین از روش‌های منطقه‌ای به جای روش ایستگاهی استفاده شود.

#### منابع

- 1.Bashri, M., and Vafakhah, M. 2010. Comparison of Different Time Series Analysis Methods for Forecasting Monthly Discharge in Karkheh Watershed. J. Irrig. Water Engin. 1: 2. 75-86. (In Persian)
- 2.Box, G., and Cox, D.R. 1964. An analysis of transformations. J. Roy. Stat. 26: 211-252.
- 3.Box, G.E.P., and Jenkins, G.M. 1976. Time Series Analysis, Forecasting and Control. Wiley. Holden-Day, San Francisco.
- 4.Chitsazan, M., and Kashkoli, H.A. 2002. Groundwater modeling and solving problems Hydrogeological. Shahid Chamran University of Ahvaz, Institute Press. 702p. (Translated In Persian)
- 5.Dodangeh, S., Abedi Koupai, J., and Gohari, S.A. 2012. Application of Time Series Modeling to Investigate Future Climatic Parameters Trend for Water Resources Management Purposes. JWSS-Isfahan University of Technology. 16: 59. 59-74. (In Persian)
- 6.Ghanbarpour, M., Teimouri, M., and Gholami, S. 2008. Comparison of base flow estimation methods based on hydrograph separation (Case study: Karun Basin). JWSS - Isfahan University of Technology. 12: 44. 1-13. (In Persian)
- 7.Khalili, K., Fakheri Fard, A., Dinpajoooh, Y., and Ghorbani, M.A. 2011. Nonlinearity Testing of Stream Flow Processes by BDS Test (Case study: Shaharchi River in Urmia). J. Soil Water. 21: 2. 25-37. (In Persian)
- 8.Khalili, K., Fakheri Fard, A., Dinpajoooh, Y., and Ghorbani, M.A. 2010. Trend and Stationarity Analysis of Streamflow for the Purpose of Hydrological Time Series Modeling. J. Soil Water. 20: 1. 61-72. (In Persian)

9. Manjushree, S., Singh, R., and Vipul, S. 2011. Application of Software Packages for Monthly Stream Flow Forecasting of Kangsabati River in India. *Inter. J. Com. Appl.* 20: 3. 7-14.
10. Meshkani, M.R. 1997. Forecasting Drought in western provinces of Iran: A time series approach. Proceeding of the 8<sup>th</sup> international conference on rainwater catchment systems, Tehran, Iran. Pp: 449-457.
11. Modarres, R. 2007. Stream flow drought time series forecasting. *Stochastic Environmental Research and Risk Assessment*. 21: 3. 223-233.
12. Nathan, R.J., and McMahon, T.A. 1990. Evaluation of automated techniques for base flow and recession analyses. *J. Water Resour. Res.* 26: 1465-1473.
13. Naveh, H., Khalili, K., Alami, M.T., and Behmanesh, J. 2012. Forecasting River flow By Bilinear Nonlinear Time Series Model (Case Study: Barandoz-Chay and Shahar-Chai Rivers). *J. Water Soil (Food Science and Technology)*. 26: 5. 1299-1307. (In Persian)
14. Nikmanesh, M., and Beidokhti, N. 2012. Compare wavelet and time series in modeling monthly rainfall (Saadat shahr and Arsanjan in Fars Province). *J. Phys. Geograph.* 16: 1-10. (In Persian)
15. Niromand, H. 2007. Time series analysis: univariate and multivariate methods. Second Edition. Ferdowsi University of Mashhad, Institute Press. 602p. (In Persian)
16. Parviz, L., Kholghi, M., and Fakherifard, A. 2009. Forecasting annual streamflow using autoregressive integrated moving average model and fuzzy regression. *J. Soil Water*. 19: 1. 65-82. (In Persian)
17. Samani, N., Raeissi, E., and Soltani, A.R. 1994. Modeling the stochastic behavior of the Fars river. *J. Sci. IRI*. 5: 1-2. 49-58.
18. Soltani, S., Modarres, R., and Eslamian, S.S. 2007. The use of time series modeling for the determination of rainfall climates of Iran. *Intl. J. Clim.* 27: 6. 819-829.
19. Tamaskani, A. 2012. Compare of hydrograph separation methods in gorganrood catchment. M.Sc. Thesis. Faculty of water and soil engineering. Gorgan University of Agriculture Science and Natural Resources. 80p. (In Persian)
20. Teimouri, M., Ghanbarpour, M.R., Bashirgonbad, M., Zolfaghari, M., and Kazemikia, S. 2011. Comparison of baseflow index in hydrograph separation with different methods in some rivers of west Azarbaijan province. *JWSS - Isfahan University of Technology*. 15: 57. 219-228. (In Persian)



Gorgan University of Agricultural  
Sciences and Natural Resources

*J. of Water and Soil Conservation*, Vol. 21(3), 2014  
<http://jwsc.gau.ac.ir>

## **Comparative Analysis of Time Series Models for Total Flow, Base-Flow and Runoff (Case study: Chehelchai River, Gloestan Province)**

**\*L. Rahimi<sup>1</sup>, A.A. Dehghani<sup>2</sup>, Kh. Ghorbani<sup>3</sup> and M. Abdolhosseini<sup>3</sup>**

<sup>1</sup>M.Sc. Graduate, Dept. of Water Resources Engineering, Gorgan University of Agricultural Sciences and Natural Resources, <sup>2</sup>Associate Prof., Dept. of Water Engineering, Gorgan University of Agricultural Sciences and Natural Resources, <sup>3</sup>Assistant Prof., Dept. of Water Engineering, Gorgan University of Agricultural Sciences and Natural Resources

Received: 06/23/2013; Accepted: 02/18/2014

### **Abstract**

Forecasting hydrological variables are suitable tools for water resources management. For this aim, time series models as efficient methods have been considered by the hydrologists. Also, in this study, time series modeling has been considered and seasonal time series models on the total flow, base flow and run-off data of hydrometric station Arazkuseh with 35-years period have been fitted. Afterwards, condition and accuracy of fitted models in forecasting future discharges were considered using Akaike Information Criterion (AIC), Root Mean Squared Error (RMSE) and other parameters. The results show that, ARIMA(1,0,0)(0,1,1) is the best model for forecasting the total flow and base flow, respectively and ARIMA(1,0,1)(0,1,1) is the best model for forecasting the run-off. for assessing the accuracy of models, 5 years data from 2007 to 2012 were used for estimation of total flow, base flow and run-off. RMSE and R<sup>2</sup> for forecasting the total flow is 3.46 and 0.47, for base flow 2.61 and 0.48 and run-off 0.83 and 0.23 were obtained. The results revealed that if the total discharge was obtained by summation of values obtained from base flow and run off time series model, the more accurate results could be obtained.

**Keywords:** Time series, Run-off, Base flow, Forecasting, Seasonal model

---

\* Corresponding Author; Email: rahimi.leila0093@gmail.com