

مقایسه مدل‌های (۶) Drainmod و Modflow (PMWIN) در برآورد نوسانات سطح ایستابی در اراضی زه‌کشی شده

مسعود نوشادی^{۱*}، راضیه قهرمانی^۲ و علیرضا سپاسخواه^۳

تاریخ دریافت: ۱۳۹۲/۸/۲۵ تاریخ پذیرش: ۱۳۹۳/۶/۲۶

چکیده

استفاده از مدل‌های رایانه‌ای آب زیرزمینی در دهه‌های اخیر به‌عنوان روشی ارزان و سریع در بررسی چگونگی حرکت، بیلان و مدیریت آب‌های زیرزمینی پیشرفت قابل توجهی داشته است. در این تحقیق ارزیابی مدل‌های PMWIN و (۶) Drainmod برای شبیه‌سازی و برآورد نوسانات سطح ایستابی در سیستم‌های زهکشی در دو منطقه سلامی و کوشک انجام شده و نتایج دو مدل با یکدیگر مقایسه شده‌اند. اجرای مدل (۶) Drainmod نشان داد که این مدل قادر است سطح ایستابی را در حالت همگام در ناحیه بین دو زهکش در منطقه سلامی (در دوره‌های بارش و آبیاری) و ایستگاه تحقیقاتی کوشک (در دوره بارش) با NRMSE به ترتیب ۰/۱۷ و ۰/۱۴ و شاخص تطابق (d) به ترتیب ۰/۹۴ و ۰/۹۲ شبیه‌سازی کند که پیش‌بینی خیلی خوبی است. اما پیش‌بینی مدل (۶) Drainmod در منطقه کوشک در فصل آبیاری برآورد خوبی از سطح ایستابی نداشته است زیرا شرایط منطقه از حالت همگام انحراف زیادتری داشته است. نتایج اجرای مدل PMWIN نشان داد که اختلاف بین مقادیر عمق سطح ایستابی مشاهده شده و شبیه‌سازی شده در هر دو منطقه زیاد است و NRMSE در پیرومترها بین ۰/۱۶ تا ۰/۴۳ و در منطقه سلامی ۰/۱۸ تا ۰/۳۵ در منطقه کوشک متغیر می‌باشد. شاخص تطابق (d) نیز بین ۰/۳۷ تا ۰/۵۶ در منطقه کوشک و ۰/۵۱ تا ۰/۹۳ در منطقه سلامی متغیر است. بنابراین مدل PMWIN در این دو منطقه دقت قابل قبولی ندارد و در بررسی طرح‌های زهکشی نمی‌تواند مورد استفاده قرار گیرد ولی مدل (۶) Drainmod پیش-بینی مناسب‌تری از سطح ایستابی در دو منطقه داشته است.

واژه‌های کلیدی: ارزیابی، سیستم‌های زهکشی، سطح ایستابی مدل (۶) Drainmod، مدل PMWIN

مقدمه

دارد (میرعباسی و رهنما، ۱۳۸۹). یکی دیگر از مدل‌های مناسب برای شبیه‌سازی جریان در آبخوان مدل PMWIN است که بر پایه کد Modflow تهیه شده است. همچنین مدل دیگر برای ارزیابی و طراحی سیستم‌های مدیریت آب، مدل جامع Drainmod می‌باشد که توسط Skaggs (1978) ارائه شده است. در این تحقیق مدل‌های مذکور در سیستم‌های زهکشی ارزیابی و مقایسه شده است. حسن پور و همکاران (۱۳۸۹) در مطالعه‌ای در اراضی شالیزار با زهکش‌های سطحی مدل Drainmod را برای شبیه‌سازی نوسانات سطح ایستابی مورد استفاده قرار دادند. نتایج نشان داد که مدل روند نوسانات سطح ایستابی را به‌خوبی برآورد کرده و ارزیابی‌های انجام شده در برآورد روزانه سطح ایستابی حکایت از آن داشت که ریشه متوسط مربع خطا (RMSE) در حدود ۸ سانتی‌متر است. سمیع پور و همکاران (۱۳۸۹) نیز مدل‌های SWAP و Drainmod را به‌منظور تعیین عمق و فاصله بهینه زهکش‌ها بر اساس بیش‌ترین عملکرد محصول و کم‌ترین مقدار خروجی زه‌آب ارزیابی کردند. نتایج نشان داد که مدل SWAP نوسانات سطح ایستابی را بهتر شبیه‌سازی کرده است که این امر احتمالاً به‌دلیل انعطاف‌پذیری بیش‌تر این مدل در انتخاب شرایط

مدل‌های کامپیوتری به‌دلیل کاهش هزینه‌ها و کوتاه کردن مدت زمان دستیابی به نتایج اجرای یک سناریو بر روی یک سیستم، به‌صورت گسترده‌ای در علوم مختلف به‌کار می‌روند. سیستم‌های زهکشی معمولاً در اراضی نیمه‌خشک تحت آبیاری برای کنترل شوری و ماندابی شدن خاک نصب می‌شوند. به‌دلیل وجود پیچیدگی حرکت آب و انتقال املاح در خاک، مدل‌های شبیه‌سازی برای تشریح عملکرد سیستم‌های مدیریت آب که ممکن است شامل زهکش زیرزمینی، سطحی و آبیاری باشند، به‌کار می‌روند. از جمله مدل‌هایی که دارای قابلیت خوب در مطالعه آب‌های زیرزمینی می‌باشد مدل سه بعدی تفاضل محدود مکدونالد و هارباگ به نام Modflow است که در سال ۱۹۹۸ ارائه شده است و قابلیت کاربرد در شرایط غیرهمگام را

۱- دانشیار بخش مهندسی آب دانشکده کشاورزی دانشگاه شیراز

۲- دانشجوی کارشناسی ارشد رشته آبیاری و زهکشی

۳- استاد بخش مهندسی آب دانشکده کشاورزی دانشگاه شیراز

*- نویسنده مسئول: (Email:noshadi@shirazu.ac.ir)

دارد. اگرچه این مدل توانایی شبیه‌سازی همه جانبه حرکت آب در نيمرخ خاک را دارد ولی محدودیت‌هایی هم دارد. از جمله محدودیت‌های مدل، کاربرد آن در شرایط اقلیم مرطوب، موازی بودن زهکش‌ها در شرایط زهکشی زیرزمینی، کاربرد مدل در شیب کم‌تر از پنج درصد و عدم کاربرد مدل در شرایط یخ‌بندان است (Skaggs, 1980). بر این اساس هدف از این تحقیق شبیه‌سازی نوسانات سطح ایستابی در دو منطقه دهکده سلامی در شیراز و منطقه کوشک استان فارس (پایین دست سد درودزن) با استفاده از مدل‌های (۶) Drainmod و Modflow (PMWIN) و همچنین مقایسه این دو مدل در شبیه‌سازی و برآورد نوسانات سطح ایستابی در دو منطقه مذکور می‌باشد.

معرفی مدل‌ها

مدل PMWIN از یک برنامه اصلی و تعدادی زیربرنامه تشکیل شده است. در این مدل طول مدت زمانی که برای شبیه‌سازی انتخاب شده به تعدادی دوره پمپاژ تقسیم و هر یک از این دوره‌ها نیز به نوبه خود به تعدادی گام‌های زمانی تقسیم می‌شوند. برای هر یک از گام‌های زمانی معادله دیفرانسیل جزئی جریان در محیط متخلخل اشباع از طریق روش تفاضل‌های محدود نوشته شده و حل می‌گردد (شمسای و امیر بیگی، ۱۳۸۳).

اطلاعات مورد نیاز برای مدل عددی PMWIN به طور خلاصه عبارتند از:

- اطلاعات مربوط به تقسیم‌بندی زمانی.
- توپوگرافی سطح زمین و توپوگرافی کف آبخوان.
- تعریف شرایط مرزی آبخوان.
- تعیین شبکه‌بندی آبخوان در دو راستای X و Y و تبیین مقادیر Δx و Δy .
- تعیین پارامترهای هیدرولیکی.
- تعیین مقادیر تغذیه و تخلیه شبکه در هر یک از دوره‌های زمانی.
- عمق و هدایت هیدرولیکی زهکش و سطح آب در چاهک‌های مشاهده‌ای.

برای محاسبه دبی وارد شده از هر سلول (در نرم افزار PMWIN طبقه‌های آبدار به شبکه‌ای از بلوک‌های تفاضل محدود (سلول‌ها) و گره‌ها تقسیم می‌شود) به داخل زهکش، از معادله‌های (۱) تا (۳) که به‌نوعی رابطه داری است، استفاده می‌گردد و پارامترهای آن برای تمامی سلول‌هایی که حاوی زهکش می‌باشد، مورد محاسبه قرار می‌گیرد:

$$Q_d = C_d (h - d) \quad (1)$$

$$C_d = K_s \times L \quad (2)$$

مرزی مختلف بوده است. یانگ مدل Drainmod را برای برآورد نوسانات سطح ایستابی در مزارع نیشکر کشور استرالیا استفاده کرد و مطابقت خوبی بین مقادیر مشاهده شده و پیش‌بینی شده طی بررسی ۲ ساله با خطای حدود ۰/۰۷ متر مشاهده نمود. طبق این ارزیابی داده‌های ورودی خاک و تبخیر تعرق بر عملکرد مدل بیش‌ترین تأثیر را داشت (Yang, 2008). فوس و همکاران با استفاده از مدل Drainmod زهکشی زیرزمینی منطقه می‌سی‌سی‌پی را شبیه‌سازی کردند. مقایسه ارقام واقعی و محاسبه شده از مدل نشان داد که مقادیر شبیه‌سازی شده برای متغیرهایی نظیر عمق آب زیرزمینی، حجم رواناب‌ها و کمیت زه‌آب، همبستگی مناسب‌تری با داده‌های اندازه‌گیری شده در سال‌های مرطوب نسبت به سال‌های خشک دارند. در سال‌های خشک، به دلیل کم‌تر برآورد کردن میزان تبخیر تعرق، مقادیر رواناب سطحی و حجم آب زهکشی، بیش‌تر از واقعیت برآورد گردیده است (Fouss et al, 1987).

میرعباسی و رهنما (۱۳۸۹) سطح آبخوان دشت سیرجان را با مدل Modflow شبیه‌سازی کردند و اثرات آن را بر سد تنگ‌کویه مورد ارزیابی قرار دادند. پارامترهای هدایت هیدرولیکی، ضریب ذخیره و میزان تغذیه با نرم افزار pest تخمین زده شد و سپس سطح ایستابی اندازه‌گیری شده و شبیه‌سازی شده مقایسه گردید. نتایج نشان داد که مقادیر سطح آب پیش‌بینی شده توسط مدل با مقادیر مشاهداتی از تطابق خوبی برخوردارند و جذر میانگین خطا حدود ۰/۹ سانتی‌متر است.

عثمان و بروئن نشت از یک آکوفر آبرفتی را توسط مدل Modflow مورد بررسی قرار دادند (Osman and Bruen, 2002). رودریگز و همکاران دو مدل Modflow و HEC-RAS را به یکدیگر متصل نموده و تأثیر آکوفر و رودخانه را بر روی یکدیگر در یک دشت دارای زهکش بررسی کردند (Rodriguez et al, 2008). تاد و کنت برای مشخص کردن محدوده تغذیه کننده چاه‌های آب شرب شهر استروگن بای در ویسکانسین آمریکا، آب‌های زیرزمینی این منطقه را با نرم افزار Modflow شبیه‌سازی کردند. آن‌ها مدل را در دو حالت همگام و غیرهمگام اجرا کردند و نهایتاً با توجه به نتایج به‌دست آمده از مدل و مقایسه آن‌ها با داده‌های مشاهداتی به این نتیجه رسیدند که برای منطقه مذکور اجرای این مدل در حالت غیرهمگام، بازتاب بهتری از رفتار آبخوان ارائه می‌دهد (Todd and Kenneth, 2001). در مدل Drainmod داده‌های ورودی مدل مشتمل بر ویژگی‌های خاک، پارامترهای گیاهی فاکتورهای سیستم زهکشی، ارقام هواشناسی و آبیاری می‌باشد. مدل توانایی انجام محاسبات بیلان آبی به‌صورت روزانه یا ساعتی، نفوذپذیری، تبخیر تعرق (ET)، زهکشی، رواناب سطحی، آبیاری زیرزمینی، نفوذ عمقی، عمق سطح ایستابی و وضعیت آب خاک در هر گام زمانی را

مدل (۶) Drainmod برای اجرا به یک سری داده‌های ورودی نیاز دارد. این اطلاعات شامل اطلاعات هواشناسی، داده‌های خاک، داده‌های گیاهی و داده‌های سیستم زهکشی می‌باشد که داده‌های مورد نیاز جمع‌آوری یا اندازه‌گیری و در مدل وارد شدند. داده‌های اندازه‌گیری شده عمق سطح ایستابی از چاهک‌های مشاهده‌ای به دست آمد. مدل (۶) Drainmod به داده‌های بارندگی ساعتی و تبخیر تعرق روزانه نیاز دارد. بارندگی به صورت روزانه به مدل معرفی می‌شود و مدل با استفاده از یک برنامه^۳ بارندگی روزانه را به بارندگی ساعتی تبدیل می‌کند. داده‌های خاک مورد نیاز در مدل شامل هدایت هیدرولیکی اشباع، عمق لایه غیر قابل نفوذ، رابطه بین مقادیر حجم آب زهکشی شده و صعود مویبندی با عمق سطح ایستابی و ضرایب معادله گرین آمپت است. حجم آب زهکشی شده عبارت از حجم هوای درون خلل و فرج خاک بعد از حرکت آب ثقلی به سمت سطح ایستابی. مدل با استفاده از رابطه بین مقدار حجم آب زهکشی شده نسبت به عمق سطح ایستابی، میزان افت یا خیز سطح ایستابی را در اثر ورود و خروج آب به نیمرخ خاک تعیین می‌کند. رابطه حجم زهکشی با عمق سطح ایستابی با استفاده از برنامه‌ای^۴ که در مدل وجود دارد به دست می‌آید. رابطه خطی بین سطح ایستابی و حجم آب زهکشی وجود دارد که شیب آن تخلخل قابل زهکشی است. با افزایش عمق سطح ایستابی حجم آب زهکشی افزایش می‌یابد. صعود مویبندی عبارت از جریان رو به بالای آب از سطح ایستابی است؛ این پارامتر در زمان خشکی، که منطقه توسعه ریشه با کمبود آب مواجه است نقش اساسی ایفا می‌کند. رابطه صعود مویبندی با سطح ایستابی با استفاده از برنامه کامپیوتری که در مدل می‌باشد به دست می‌آید. این برنامه با استفاده از پارامترهای هیدرولیکی خاک (پارامترهای توابع تحلیلی Van Genuchten و Mualem) این روابط را محاسبه می‌کند. برای محاسبه دبی خروجی از زهکش‌ها هرگاه خاک اشباع نباشد، شدت تخلیه زهکش‌های زیرزمینی از معادله هوخهات به دست می‌آید و هرگاه سطح ایستابی در سطح خاک قرار گرفته باشد، شدت تخلیه از معادله کرکهام محاسبه می‌گردد.

مواد و روش‌ها

اراضی مورد مطالعه دو قسمت است، یکی در جنوب شرقی شیراز و به فاصله ۱۷ کیلومتر از مرکز شهر شیراز در حد فاصل عرض جغرافیایی ۲۹ درجه و ۳۰ دقیقه و ۳۹/۱۳ ثانیه تا ۲۹ درجه و ۳۰ دقیقه و ۵۵/۲۲ ثانیه و طول جغرافیایی ۵۲ درجه و ۳۹ دقیقه و ۵/۳۸ ثانیه تا ۵۲ درجه و ۳۹ دقیقه و ۵۸ ثانیه واقع شده است. به منظور

$$Q_d = 0 \quad h \leq d \quad (3)$$

که در آن‌ها $Q_d (L^3 T^{-1})$ دبی وارد شده از هر سلول به داخل زهکش، $h(L)$ بار هیدرولیکی در سلول آبخوان، $K_s (LT^{-1})$ هدایت هیدرولیکی اشباع خاک، $L(L)$ طول زهکش در سلول، $d(L)$ ارتفاع زهکش در سلول (فاصله زهکش از کف آبخوان) و $C_d (L^2 T^{-1})$ رسانایی هیدرولیکی زهکش^۱ است. C_d به هدایت هیدرولیکی آبخوان نزدیک به زهکش و یا به تعبیری خصوصیات مصالح پوشش^۲ که در اطراف زهکش‌ها استفاده می‌شود بستگی دارد. مقدار جریان ورودی از مرزها نیز مشابه معادله (۱) به دست می‌آید با این تفاوت که مقدار C_d به صورت C_b بیان می‌شود و برابر رسانایی هیدرولیکی بین مرز ورود جریان و آبخوان می‌باشد و مقدار آن در هر دوره زمانی ثابت باقی می‌ماند. برای محاسبه این ضریب از معادله‌های (۴) و (۵) استفاده می‌شود:

$$Q_b = C_b (h_b - h) \quad (4)$$

$$C_b = \frac{K_s \times A}{z} \quad (5)$$

که در آن‌ها $h(L)$ بار هیدرولیکی در سلول، $h_b(L)$ بار هیدرولیکی در مرز، $K_s (LT^{-1})$ مقدار هدایت هیدرولیکی معادل (میانگین هندسی)، $A(L^2)$ مساحت ورود جریان به سلول و $L(L)$ فاصله از محل تغذیه (با توجه به نقشه‌های هم‌پتانسیل) تا سلول می‌باشد. در مدل PMWIN کسری از بارش به صورت تغذیه به آبخوان وارد گردید. این مقدار با استفاده از معادله‌ی زیر به دست آمد:

$$R = P - S - ET \quad (6)$$

که در آن R مقدار تغذیه (میلی‌متر)، S ذخیره آب خاک (میلی‌متر)، ET تبخیر تعرق (میلی‌متر) و P مقدار بارش یا آبیاری (میلی‌متر) می‌باشد. مقدار ذخیره آب خاک نیز با استفاده از منحنی مشخصه در هر لایه از خاک مشخص گردید. اطلاعات ورودی به مدل بایستی برای تک تک سلول‌ها تعریف شوند. برای این کار از نرم افزار SURFER جهت آماده‌سازی داده‌های ورودی (به‌وسیله میان-یابی) استفاده شد. مدل PMWIN در شرایط همگام واسنجی و در شرایط غیرهمگام اعتبارسنجی شد.

یکی از مدل‌هایی که به‌منظور شبیه‌سازی مدیریت آب در سطح وسیعی به کار گرفته شده است، مدل (۶) Drainmod می‌باشد. این مدل می‌تواند موقعیت‌های مختلف سطح ایستابی را برای محاسبه بیلان آبی مقطعی از خاک که بین دو زهکش قرار گرفته است، در شرایط همگام شبیه‌سازی کند. در هر دو منطقه مورد تحقیق شرایط همگام به‌طور کامل برقرار نیست و یکی از اهداف این تحقیق مقایسه نتایج شبیه‌سازی در دو حالت همگام و غیرهمگام و هم‌چنین تعیین میزان خطا در این دو روش می‌باشد.

^۳ Utility (Create Weather File)

^۴ Utility (Create Soil File)

۱- Hydraulic Conductance

۲- Envelope

مقایسه گردیده است. منحنی مشخصه رطوبتی با استفاده از دستگاه صفحات غشایی و صفحات فشاری تا مکش ۱۵۰۰۰ سانتی‌متر تعیین شد. تبخیر و تعرق پتانسیل مورد نیاز در مدل (۶) Drainmod به دو طریق وارد می‌گردد، یا مدل حداکثر و حداقل دمای روزانه را از کاربر دریافت نموده و از طریق روش ترنت و ایت^۳ مقدار تبخیر تعرق پتانسیل را برآورد می‌کند یا اینکه مقدار تبخیر و تعرق پتانسیل گیاه مورد نظر مستقیماً به مدل وارد می‌شود. در این مطالعه تبخیر و تعرق اندازه‌گیری شده به روش پنمن - مانتیث مستقیماً به مدل داده شده است. خلاصه‌ای از داده‌های ورودی اندازه‌گیری شده به مدل‌ها در جدول (۱) نشان داده شده است.

برای حل معادلات دیفرانسیل جریان آب زیرزمینی به روش تفاضل محدود در مدل Modflow، لازم است پس از مشخص شدن وسعت محدوده، آن را به سلول‌های مستطیلی یا مربعی تقسیم نمود. تنظیم این سلول‌ها توسط خطوط موازی با محورهای مختصات می‌باشد که اندازه‌ی سلول‌ها براساس دقت و اهمیت ممکن است در مناطق مختلف، متفاوت انتخاب شود. ابعاد سلول‌ها با وسعت محدوده رابطه‌ی مستقیم و با عواملی نظیر گرادیان هیدرولیکی، تغییرات ضرایب هیدرودینامیکی، دقت مورد نظر و تراکم نقاط تغذیه و تخلیه رابطه‌ی معکوس دارد. برای ابعاد سلول‌ها در منطقه سلامی مقادیر مختلف در نظر گرفته شد که در نهایت ابعاد بهینه سلول‌ها در منطقه سلامی در راستای X و Y به ترتیب از ۱/۵×۱/۵ تا ۱۵×۱۵ متر تعیین گردید. در محل قرارگیری زهکش‌ها برای دقت بیشتر از ابعاد سلول‌های کوچک‌تر (۱/۵×۱/۵) استفاده شد.

در منطقه کوشک نیز شبکه‌ای با مربع‌هایی به ابعاد ۱×۱ تا ۱۰×۱۰ متر تشکیل گردید. در شبکه طراحی شده به دلیل وسعت کم محدوده و دقت بالاتر، از سلول‌های با ابعاد کم و از نوع فعال استفاده شده است.

نتایج و بحث

الف- مدل Drainmod

در منطقه کوشک در سه مزرعه گندم، یونجه و آیش به‌طور مجزا و هم‌چنین کل منطقه به‌صورت یک‌جا مدل (۶) Drainmod اجرا گردید که نتایج آن برای پیش‌بینی سطح ایستابی در شکل (۱) نشان داده شده است. نتایج اجرای این مدل در منطقه سلامی نیز در شکل (۲) ارائه شده است. در این شکل‌ها مقادیر مشاهده شده و پیش‌بینی شده با خط ۱:۱ مقایسه گردیده و از نظر آماری نیز در جدول (۲) با یکدیگر مقایسه شده‌اند. طبق این شکل‌ها و جدول نتایج شبیه‌سازی با مدل (۶) Drainmod در هر دو منطقه طرح مناسب

پایین انداختن سطح ایستابی در این ناحیه از زهکش‌های روباز با طول‌های متفاوت و فاصله ۲۰۰ متر استفاده شده است. ناحیه‌ی انتخاب شده شامل دو زهکش روباز به طول‌های ۳۱۰ و ۳۸۵ متر و به فاصله ۲۰۰ متر می‌باشد. شیب عمومی زمین ۰/۰۰۱۱ متر بر متر بوده و زهکش‌ها در جهت این شیب نصب شده‌اند. هدایت هیدرولیکی اشباع خاک (K_s) به روش سیستمی (زه آب خروجی) ۰/۹۵۳ متر در روز می‌باشد. عمق لایه نفوذناپذیر به‌روش پیزومتر تعیین گردید که این عمق ۵/۲۵ متر می‌باشد (Noshadi et al, 2012). این اطلاعات طی فاصله زمانی چهار ماه جمع‌آوری شده است. به‌منظور اندازه‌گیری سطح ایستابی چاهک‌های مشاهده‌ای در ابتدا، وسط و انتهای هر زهکش و در دو طرف زهکش‌ها به‌طور عرضی و در فواصل ۵۰ متری از هم حفر شده‌اند. در مجموع هر زهکش دارای ۱۸ چاهک می‌باشد. برای اندازه‌گیری زه آب خروجی از سرریزهایی که در انتهای هر زهکش نصب شده، استفاده شده است. اراضی دیگر در پایین دست سد درودزن در ایستگاه تحقیقات کشاورزی دانشگاه شیراز واقع در ۶۰ کیلومتری شمال شهر شیراز در عرض جغرافیایی ۳۰ درجه و ۴۰ دقیقه و طول جغرافیایی ۵۲ درجه و ۳۵ دقیقه قرار دارد که در این اراضی سیستم زهکشی زیرزمینی نصب شده است. محل اندازه‌گیری داده‌های مورد نیاز سه قطعه به وسعت تقریبی هر قطعه ۵ هکتار در امتداد یک لوله زهکش می‌باشد. در هر قطعه و در وسط دو زهکش چاهک‌های مشاهده‌ای حفر و عمق آب زیرزمینی درون این چاهک‌ها در مدت ۶ ماه و اندازه‌گیری دبی لوله زهکش‌ها در مدت ۱۶ روز انجام شده است (رضایی، ۱۳۷۲).

برای ارزیابی داده‌های شبیه‌سازی شده از دو شاخص میانگین ریشه مربع خطای نرمال شده (NRMSE^۱) و شاخص تطابق (d^۲) استفاده شده است. شاخص NRMSE پراکندگی داده‌ها را نشان داده و شاخص d بیان‌گر دقت مدل می‌باشد. هر چه که NRMSE به صفر نزدیک‌تر و d به یک نزدیک‌تر باشد، نشان دهنده تطابق خوب مدل و داده‌های اندازه‌گیری شده می‌باشد.

$$NRMSE = \frac{\sqrt{\sum_{i=1}^n (O_i - P_i)^2 / n}}{\sum_{i=1}^n (|O_i| + |P_i|)} \quad (7)$$

$$d = 1 - \frac{\sum_{i=1}^n (O_i - P_i)^2}{\sum_{i=1}^n (|O_i| + |P_i|)^2} \quad (8)$$

$$P'_i = P_i - \bar{O}$$

$$O'_i = O_i - \bar{O}$$

که در آن‌ها n تعداد مشاهدات، O_i مقادیر اندازه‌گیری شده، P_i مقادیر شبیه‌سازی شده و \bar{O} میانگین مقادیر اندازه‌گیری می‌باشد.

در این تحقیق مقادیر عمق آب زیرزمینی اندازه‌گیری شده و پیش‌بینی شده در وسط دو زهکش در طی دوره بررسی در دو منطقه

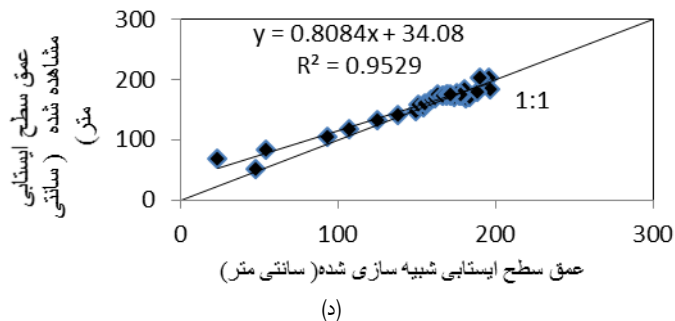
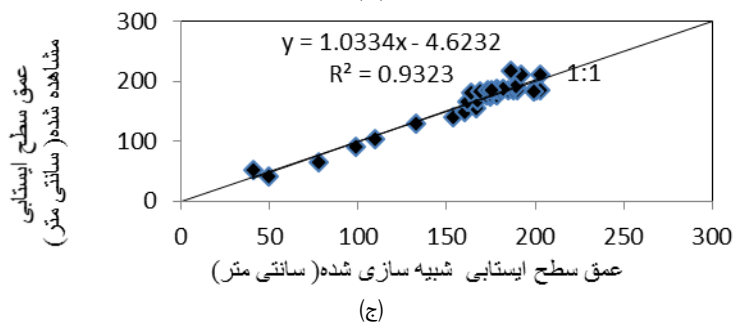
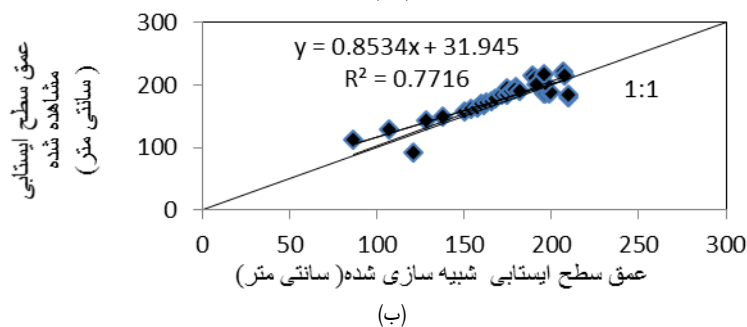
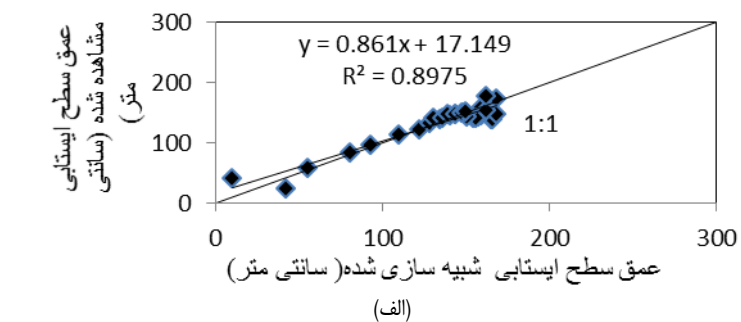
۱- Normalized root mean square error

۲- Agreement index

۳- Thorntwaite

جدول ۱- خلاصه ای از داده های اندازه گیری شده ورودی سیستم زهکشی به مدل های (۶) Drainmod و PMWIN

منطقه		پارامتر
کوشک	سلامی	
۲/۰	۱/۲	عمق زهکش (متر)
۸۸/۰	۲۰۰/۰	فاصله زهکش ها (متر)
۳/۰	۰/۱	ضریب زهکشی (سانتی متر در روز)
۸/۷	۵/۲۵	عمق لایه غیر قابل نفوذ (متر)



شکل ۱- عمق سطح ایستابی اندازه گیری شده و شبیه سازی شده با مدل (۶) Drainmod در منطقه کوشک

الف- مزرعه گندم، ب- مزرعه آیش، ج- مزرعه یونجه، د- کل مزرعه

جدول ۲- مقایسه عمق سطح ایستابی مشاهده شده و پیش‌بینی شده با مدل (۶) Drainmod در کل مزرعه کوشک

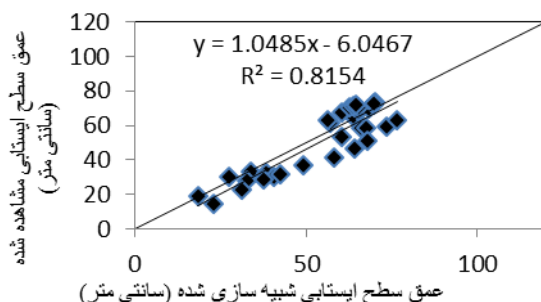
روز	عمق سطح ایستابی شبیه‌سازی شده (متر)	عمق سطح ایستابی مشاهده شده (متر)	مقدار اختلاف	درصد اختلاف
۱	۱/۹۱	۱/۹۸	-۰/۰۷	۳/۵
۵	-۰/۸۷	۱/۵۳	-۰/۶۵	۴۲/۸
۱۲	۱/۱۶	۱/۴۴	-۰/۲۸	۱۹/۵
۲۱	۱/۴۵	۱/۴۶	-۰/۰۱	-۰/۶
۲۸	۱/۷۴	۱/۶۵	-۰/۰۹	۵/۹
۳۱	۱/۸۱	۱/۶۸	-۰/۱۳	۷/۸
۳۲	۱/۸۳	۱/۷۱	-۰/۱۳	۷/۵
۳۳	۱/۶۹	۱/۷۳	-۰/۰۴	۲/۳
۳۵	۱/۷۴	۱/۷۲	-۰/۰۲	۱/۲
۳۶	۱/۷۷	۱/۷۳	-۰/۰۴	۲/۵
۳۷	۱/۷۹	۱/۷۴	-۰/۰۵	۶/۷
۴۴	۱/۸۱	۱/۸۵	-۰/۰۴	۲/۴
۵۵	۱/۹۶	۲/۰۲	-۰/۰۷	۳/۴
۵۶	۱/۹۶	۱/۸۳	-۰/۱۳	۷/۳
۵۷	۱/۷۶	۱/۷۷	-۰/۰۱	-۰/۸
۵۸	۱/۷۸	۱/۷۶	-۰/۰۲	۱
۶۴	۱/۶۹	-۰/۵۸	-۱/۱۱	۱۹/۱۳
۶۵	-۰/۴۸	-۰/۵۳	-۰/۰۵	۸/۹
۶۶	-۰/۲۴	-۰/۶۹	-۰/۴۵	۶۵/۷
۶۷	-۰/۵۴	-۰/۸۴	-۰/۳	۳۵/۳
۶۸	-۰/۹۳	۱/۰۶	-۰/۱۲	۱۱/۷
۶۹	۱/۰۷	۱/۱۷	-۰/۱	۸/۵
۷۰	۱/۲۵	۱/۳۴	-۰/۰۹	۶/۶
۷۱	۱/۳۸	۱/۴۱	-۰/۰۳	۲/۳
۷۲	۱/۴۹	۱/۴۸	-۰/۰۱	-۰/۵
۷۳	۱/۵۴	۱/۵۴	۰	۰
۷۴	۱/۵۱	۱/۵۹	-۰/۰۸	۵/۲
۷۵	۱/۵۵	۱/۶۱	-۰/۰۶	۳/۴
۷۶	۱/۵۹	۱/۶۶	-۰/۰۷	۴
۷۹	۱/۶۲	۱/۷	-۰/۰۸	۴/۹
۸۰	۱/۶۶	۱/۷۳	-۰/۰۷	۴/۲
۹۳	۱/۶۹	۱/۷۵	-۰/۰۵	۳/۱
۹۴	۱/۸۹	۱/۷۹	-۰/۰۹	۵/۲
۹۵	۱/۷۱	۱/۷۴	-۰/۰۲	۱/۳
۹۶	۱/۶۳	۱/۷۵	-۰/۱۲	۶/۶
۹۷	۱/۶۶	۱/۷۴	-۰/۰۸	۴/۳
۱۰۹	۱/۷	۱/۷۶	-۰/۰۶	۳/۴
۱۲۵	۱/۷۲	۱/۷۶	-۰/۰۴	۲/۴
۱۲۶	۱/۹	۲/۰۳	-۰/۱۳	۶/۳
۱۶۵	۱/۸۶	۲/۰۷	-۰/۲۱	۱۰/۲
۱۷۶	۱/۴۳	۱/۰۷	-۰/۳۶	۳۴
۱۸۲	۱/۵۱	۱/۲۹	-۰/۲۳	۱۷/۷
۱۸۶	۱/۷۵	۱/۴۱	-۰/۳۴	۲۴/۴
۱۸۷	۱/۳۲	۱/۱۷	-۰/۱۵	۱۲/۹
۱۸۸	-۰/۳۲	۱/۱۹	-۰/۸۷	۷۳/۲
۱۸۹	۰	۱/۱۷	۱/۱۷	۱۰۰
۱۹۰	-۰/۵۸	۱/۲۷	-۰/۶۹	۵۴/۲

ادامه جدول ۲- مقایسه عمق سطح ایستابی مشاهده شده و پیش بینی شده با مدل (۶) Drainmod در کل مزرعه کوشک

روز	عمق سطح ایستابی شبیه سازی شده (متر)	عمق سطح ایستابی مشاهده شده (متر)	مقدار اختلاف	درصد اختلاف
۱۹۱	۰/۱	۱/۴۸	۱/۳۸	۹۳/۲
۱۹۲	.	۱/۴۹	۱/۴۹	۱۰۰
۱۹۳	.	۱/۵۴	۱/۵۴	۱۰۰
۱۹۴	-/۵۹	۱/۵۱	-/۹۲	۶۰/۹
۱۹۹	۱/۰۲	۱/۵۷	-/۵۵	۳۴/۹
۲۰۰	۱/۶۳	۱/۴۳	-/۲	۱۳/۷
۲۰۱	۱/۶۶	۱/۳۴	-/۳۳	۲۴/۴
۲۰۲	۱/۷	۱/۴۲	-/۲۸	۱۹/۷
۲۰۳	۱/۵۱	۱/۴۳	-/۰/۸	۵/۶
۲۰۴	۱/۰۶	۱/۴۴	-/۳۸	۲۶/۴
۲۰۵	-/۵۴	۱/۴۵	-/۹۱	۶۲/۹
۲۰۶	-/۱۸	۱/۴۶	۱/۲۸	۸۷/۶
۲۰۷	.	۱/۵۳	۱/۵۳	۱۰۰
۲۰۸	.	۱/۴۹	۱/۴۹	۱۰۰
۲۰۹	-/۶۳	۱/۵	-/۸۷	۵۷/۸
۲۱۰	.	۱/۶۴	۱/۶۴	۱۰۰

جدول ۳- مقایسه عمق سطح ایستابی مشاهده شده و پیش بینی شده (متر) با مدل (۶) Drainmod در منطقه سلامی

روز	عمق سطح ایستابی شبیه سازی شده (متر)	عمق سطح ایستابی مشاهده شده (متر)	مقدار اختلاف	درصد اختلاف
۱	-/۶۴۳	-/۶۴۳	.	-/۱
۲	-/۶۳۸	-/۶۵۵	-/۰/۱۷	۲/۵
۵	-/۶۵۴	-/۶۸	-/۰/۲۶	۳/۹
۱۱	-/۶۸۳	-/۷	-/۰/۱۷	۲/۴
۱۴	-/۶۹۸	-/۷۲۳	-/۰/۲۶	۳/۶
۱۵	-/۷۰۱	-/۷۳۵	-/۰/۳۴	۴/۶
۱۹	-/۶۰۴	-/۵۳	-/۰/۷۴	۱۳/۹
۲۰	-/۵۷۲	-/۶۱۸	-/۰/۴۶	۷/۵
۲۱	-/۵۶۴	-/۶۳۳	-/۰/۶۹	۱۰/۹
۲۶	-/۶۰۴	-/۶۷۵	-/۰/۷۱	۱۰/۵
۳۰	-/۶۲۸	-/۷۰۲	-/۰/۷۵	۱۰/۷
۳۲	-/۶۴	-/۷۱	-/۰/۷	۹/۹
۳۵	-/۶۵۳	-/۷۰۷	-/۰/۵۴	۷/۶
۳۸	-/۶۴۵	-/۷۲۲	-/۰/۷۷	۱۰/۷
۴۰	-/۶۶	-/۵۸۳	-/۰/۷۷	۱۳/۲
۴۲	-/۶۷۵	-/۵۸۵	-/۰/۹	۱۵/۴
۴۵	-/۷	-/۷۲۷	-/۰/۲۷	۳/۷
۴۸	-/۳۷۴	-/۳۰۲	-/۰/۲۸	۹/۲
۵۰	-/۳۴۱	-/۳۳	-/۰/۱۱	۳/۳
۵۲	-/۳۲۸	-/۳۷۷	-/۰/۵۲	۱۸/۶
۵۴	-/۳۸۴	-/۳۲۵	-/۰/۵۹	۱۸/۲
۵۵	-/۴۰۷	-/۲۹۸	-/۰/۱۰۹	۳۶/۵
۵۹	-/۱۸۵	-/۱۹	-/۰/۰۶	۲/۹
۶۲	-/۲۳	-/۱۴۳	-/۰/۸۶	۶۰/۳
۶۴	-/۳۱۲	-/۳۲۵	-/۰/۸۷	۳۸/۵
۶۶	-/۳۷۶	-/۳۸۵	-/۰/۹۱	۳۱/۹
۶۸	-/۴۲۷	-/۳۱۸	-/۰/۱۰۸	۳۴/۱
۷۲	-/۴۹۲	-/۳۷	-/۰/۱۲۲	۳۲/۹
۸۳	-/۵۸	-/۴۱	-/۰/۱۷	۴۱/۵
۹۲	-/۶۴۴	-/۴۶۳	-/۰/۱۸	۳۸/۹
۹۹	-/۶۷۹	-/۵۱۲	-/۰/۱۶۷	۳۲/۶
۱۱۲	-/۷۳۵	-/۵۷۹	-/۰/۱۳۹	۲۳/۳
۱۲۰	-/۷۶۶	-/۶۳	-/۰/۱۳۶	۲۱/۵



شکل ۲- مقادیر عمق سطح ایستابی مشاهده شده و شبیه‌سازی شده با مدل (۶) Drainmod در منطقه سلامی

جدول ۴- نتایج آماری شبیه‌سازی عمق سطح ایستابی با مدل (۶) Drainmod

منطقه	NRMSE	D
سلامی	۰/۱۷	۰/۹۴
مزرعه گندم	۰/۱۹	۰/۸۸
مزرعه یونجه	۰/۱۴	۰/۹۳
مزرعه آیش	۰/۱۲	۰/۸۷
میانگین	۰/۱۵۵	۰/۹۱

هیدرولیکی خاک به مدل معرفی شد و مدل اجرا گردید. پس از معرفی داده‌های ورودی و اجرای مدل، نتایج خروجی به صورت مقایسه بار آبی مشاهده شده و شبیه‌سازی شده در جدول ۵ نشان داده شده است. مقدار C_d طبق معادله (۱) از حاصل ضرب هدایت هیدرولیکی اشباع خاک (۰/۹۵۳ متر در روز) در طول زهکش در یک سلول (۱/۵ متر) به دست آمد (۱/۴۳ مترمربع در روز). هم‌چنین ضریب رسانایی بین سلول و مرز ورود جریان از معادله (۵) برابر خواهد بود با:

$$c_b = 0.953 * 4.05 * \frac{1.5}{1.5} = 3.86 \text{ m}^2 \text{ d}^{-1}$$

که در آن ۰/۹۵۳ متر در روز هدایت هیدرولیکی اشباع خاک، 4×1.5 متر مربع سطح مقطع ورودی جریان (ضخامت لایه اشباع در طول سلول) و ۱/۵ متر عرض سلول می‌باشد. در شکل ۴ رابطه بین مقادیر شبیه‌سازی شده و مشاهده شده ارتفاع سطح ایستابی (متر) با خط یک به یک در حالت همگام در منطقه سلامی نشان داده شده است.

طبق شکل ۴ بین مقادیر ارتفاع سطح ایستابی اندازه‌گیری شده و شبیه‌سازی شده هماهنگی خوبی وجود ندارد و نتایج اجرای مدل در حالت همگام در حد خوبی نبوده و مقادیر NRMSE و d در شرایط همگام به ترتیب ۰/۳ و ۰/۳۶ می‌باشد که در حد مطلوب نیست. پس از اجرای مدل PMWIN در حالت همگام، نتایج حاصل شده به عنوان شرایط اولیه در حالت غیرهمگام به کار رفت. زمان شبیه‌سازی ۱۲۰ روز در نظر گرفته شد که به ۱۲ دوره تقسیم شد. جهت اجرای مدل، در هر دوره میزان تغذیه با استفاده از بسته Recharge (فایل ورود تغذیه) به مدل معرفی شد. نتایج حاصل از اجرای مدل در حالت غیرهمگام به صورت مقایسه بارآبی محاسباتی و مشاهداتی در

مقایسه ارقام واقعی و پیش‌بینی شده از مدل (۶) Drainmod نشان داد که برای متغیرهایی نظیر عمق آب زیرزمینی، همبستگی مناسب‌تری طی ماه‌های مرطوب نسبت به ماه‌های خشک وجود دارد چون در فصل مرطوب شرایط به حالت همگام نزدیک‌تر است (شکل ۳). در این شکل زمان شروع (صفر) روز اول آذر می‌باشد.

اجرای مدل (۶) Drainmod نشان داد که این مدل قادر است سطح ایستابی را در ناحیه بین دو زهکش در حالت همگام با NRMSE بین ۰/۱۲ تا ۰/۱۹ و شاخص تطابق (d) بین ۰/۸۸ تا ۰/۹۴ شبیه‌سازی کند (جدول ۴) ولی این مدل در فصل آبیاری برآورد خوبی از سطح ایستابی ندارد. علت عدم تطابق این است که مدل برای شرایط مرطوب که تغذیه به حالت همگام نزدیک‌تر است طراحی شده است. در ضمن در زمان تغذیه این مدل مقدار تبخیر و تعرق را صفر فرض می‌کند که این فرض در فصل مرطوب بیش‌تر صادق است. این مطلب در تحقیقات دیگری نظیر Fous et al. (1987) نیز بیان شده است. از دلایل دیگر کم‌تر برآورد کردن این مدل در نظر گرفتن مقدار صفر برای نشت عمودی در دوره شبیه‌سازی است.

ب- مدل PMWIN

منطقه سلامی

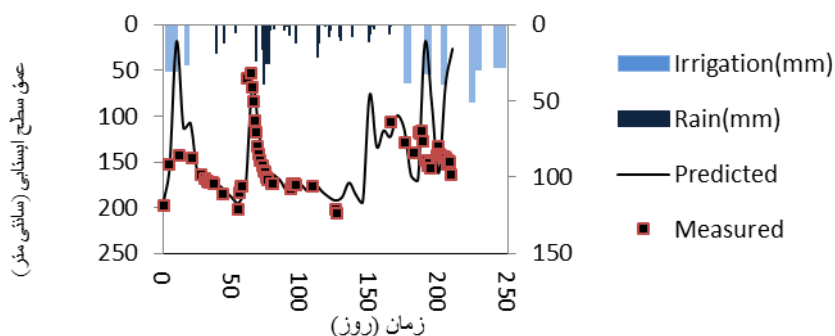
در ابتدا مدل PMWIN در حالت همگام اجرا شد. برای اجرا در حالت همگام از داده‌های سطح ایستابی در شروع اندازه‌گیری (آخر بهمن ماه) استفاده شد. اندازه‌گیری‌ها در زمان آخر بهمن ماه تا خرداد ماه انجام گرفت. ضریب رسانایی بین آبخوان و زهکش (C_d) و هم‌چنین جریان ورودی از مرزها، سطح ایستابی اولیه و هدایت

مقدار d بین ۰/۴۹ تا ۰/۹۳ با میانگین ۰/۷۸ متغیر می‌باشد. بنابراین بر اساس نتایج به‌دست آمده در منطقه سلامی شبیه‌سازی در شرایط غیرهمگام در حد نسبتاً مناسبی انجام شده است چون شرایط غیرهمگام با واقعیت انطباق بیش‌تری دارد.

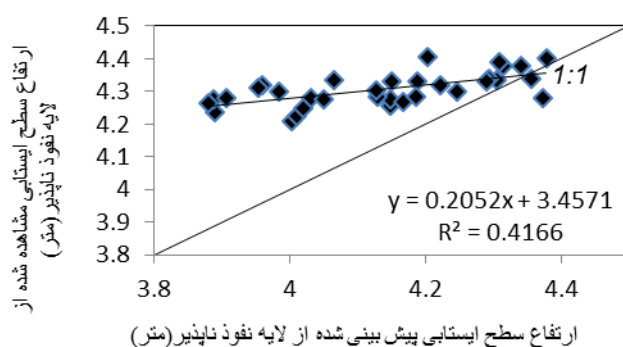
پیزومترها در شکل ۵ نشان داده شده و با خط یک به یک مقایسه گردیده است. در جدول ۶ مقادیر NRMSE و d عمق سطح ایستابی در پیزومترهای مختلف در روزهای ۱۰ تا ۱۲۰ با گام زمانی ۱۰ روز از شروع شبیه‌سازی نشان داده شده است. طبق این جدول خطای ایجاد شده (NRMSE) در پیزومترها بین ۰/۱۵ تا ۰/۴۳ با میانگین ۰/۲۴ و

جدول ۵- ارتفاع سطح ایستابی مشاهده و شبیه‌سازی شده مدل (PMWIN) از لایه نفوذناپذیر در پیزومترها در شرایط همگام در منطقه سلامی

شماره پیزومتر	فاصله سطح آب مشاهده شده از لایه نفوذناپذیر (متر)	فاصله سطح آب شبیه‌سازی شده از لایه نفوذناپذیر (متر)	مقدار اختلاف (متر)	درصد اختلاف
۱	۴/۲۱	۴	۰/۲۱	۴/۸۹
۲	۴/۲۵۵	۴/۱۵	۰/۱۱	۲/۵۱
۳	۴/۳	۴/۲۵	۰/۰۵	۱/۲۳
۴	۴/۲۳۵	۳/۸۹	۰/۳۵	۸/۱۵
۵	۴/۲۸	۴/۰۳	۰/۲۵	۵/۷۹
۶	۴/۳۳	۴/۱۹	۰/۱۴	۳/۲۸
۷	۴/۲۷۵	۴/۱۵	۰/۱۳	۲/۹۷
۸	۴/۳۳۵	۴/۳۱	۰/۰۳	۰/۶۷
۹	۴/۳۸	۴/۳۴	۰/۰۴	۰/۸۷
۱۰	۴/۲۳۵	۴/۰۱	۰/۲۱	۵/۰۷
۱۱	۴/۲۸۵	۴/۱۳	۰/۱۶	۳/۶۲
۱۲	۴/۳۳	۴/۱۵	۰/۱۸	۴/۱۶
۱۳	۴/۳۰۵	۴/۱۳	۰/۱۸	۴/۰۹
۱۴	۴/۲۵	۴/۰۲	۰/۲۳	۵/۴۱
۱۵	۴/۲۷۵	۳/۸۹	۰/۳۹	۹/۰۸
۱۶	۴/۳۲	۳/۹۶	۰/۳۶	۸/۳۳
۱۷	۴/۳	۳/۹۸	۰/۳۲	۷/۳۵
۱۸	۴/۳۱	۳/۹۵	۰/۳۶	۸/۲۶
۱۹	۴/۲۶۵	۳/۸۸	۰/۳۹	۹/۰۳
۲۰	۴/۲۸	۴/۳۷	-۰/۰۹	۲/۲
۲۱	۴/۳۴	۴/۳	۰/۰۴	۱/۰۴
۲۲	۴/۳۸	۴/۳۱	۰/۰۷	۱/۵۱
۲۳	۴/۳۳	۴/۲۹	۰/۰۴	۰/۹
۲۴	۴/۲۷	۴/۱۷	-۰/۱	۲/۴۱
۲۵	۴/۲۷۵	۴/۰۵	۰/۲۳	۵/۲۶
۲۶	۴/۳۲	۴/۲۲	-۰/۱	۲/۲۹
۲۷	۴/۳۹	۴/۳۱	۰/۰۸	۱/۸۷
۲۸	۴/۲۸	۳/۹۱	۰/۳۷	۸/۷۴
۲۹	۴/۳۳۵	۴/۰۷	۰/۲۷	۶/۲۳
۳۰	۴/۴۰۵	۴/۲	-۰/۲	۴/۵۹
۳۱	۴/۲۸۵	۴/۱۹	-۰/۱	۲/۲۹
۳۲	۴/۳۴	۴/۳۶	-۰/۰۲	۰/۳۷
۳۳	۴/۴	۴/۳۸	۰/۰۲	۰/۴۸



شکل ۳- تغییرات زمانی بارش، آبیاری و سطح ایستابی اندازه‌گیری شده و شبیه‌سازی شده توسط مدل (۶) Drainmod در کل مزرعه کوشک



شکل ۴- ارتفاع سطح ایستابی مشاهده شده و پیش‌بینی شده از لایه نفوذ ناپذیر توسط مدل PMWIN در شرایط همگام در منطقه سلامی

جدول ۶- مقادیر NRMSE و d در پیرومترهای مختلف در شرایط غیرهمگام در منطقه سلامی

شماره پیرومتر	NRMSE	d	شماره پیرومتر	NRMSE	d
۱	۰/۲۲	۰/۷۳	۱۸	۰/۳۹	۰/۶۹
۲	۰/۲	۰/۸۹	۱۹	۰/۴۱	۰/۵۱
۳	۰/۲۶	۰/۸۹	۲۰	۰/۳۵	۰/۵۵
۴	۰/۳۵	۰/۵۲	۲۱	۰/۱۶	۰/۸۷
۵	۰/۲۱	۰/۸۶	۲۲	۰/۲۴	۰/۸۲
۶	۰/۲	۰/۹۳	۲۳	۰/۱۸	۰/۸۵
۷	۰/۲۵	۰/۵۶	۲۴	۰/۲۸	۰/۴۹
۸	۰/۱۷	۰/۸۵	۲۵	۰/۲۳	۰/۷۵
۹	۰/۱۷	۰/۹۱	۲۶	۰/۱۵	۰/۹۲
۱۰	۰/۲	۰/۷۸	۲۷	۰/۱۵	۰/۹۴
۱۱	۰/۱۸	۰/۸۹	۲۸	۰/۳۹	۰/۵۳
۱۲	۰/۱۸	۰/۹۳	۲۹	۰/۳۱	۰/۷۶
۱۳	۰/۱۹	۰/۸۸	۳۰	۰/۳	۰/۸۵
۱۴	۰/۲۴	۰/۷۱	۳۱	۰/۲۸	۰/۵۴
۱۵	۰/۳۴	۰/۵۳	۳۲	۰/۲۲	۰/۷۲
۱۶	۰/۳۲	۰/۷۴	۳۳	۰/۳۱	۰/۶۸
۱۷	۰/۴۳	۰/۷۴			
	۰/۴۳	۰/۹۳	حداکثر		
	۰/۱۷	۰/۵۲	حداقل		
	۰/۲۴	۰/۷۸	میانگین		

منطقه کوشک

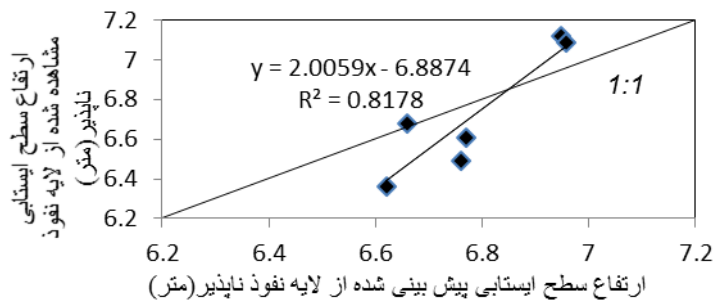
رژیم همگام در مرحله تطبیق، فقط به منظور دستیابی به حدود مقادیر تخلیه و تغذیه و عوامل ناشناخته سفره آب زیرزمینی می باشد و تنظیم واقعی مدل در رژیم غیرهمگام صورت می گیرد. برای محاسبه تغذیه از مقادیر بارش یا آبیاری روزانه استفاده گردید و بر اساس مقادیر ذخیره آب در خاک و نیاز آبی گیاه و با توجه به عدم وجود رواناب، مقادیر تغذیه روزانه محاسبه و سپس به دوره های ده روزه تعمیم داده شد. در شرایط غیرهمگام زمان شبیه سازی ۲۱۰ روزه (آذر تا خرداد) به ۲۱ دوره ۱۰ روزه تقسیم گردید. برای بررسی دقت مدل، ارقام مشاهده شده و شبیه سازی شده عمق سطح ایستابی در دوره های زمانی مختلف در چاهک هایی که در وسط زهکش ها است، در برابر هم ترسیم شدند (شکل های ۶ و ۷) و مقادیر خطا و NRMSE و d نیز در جداول (۷ و ۸) نشان داده شده است. طبق این شکل ها و جدول پیش بینی مدل برای هیچ یک از چاهک ها به ویژه چاهک شماره ۶ دقیق نیست ولی در چاهک های ۱ و ۲ مناسب تر است. چاهک های (۲ و ۳) در مزرعه گندم، ۳ و ۴ در مزرعه یونجه و ۵ و ۶ در مزرعه آیش است. طبق شکل های رسم شده، نتیجه اجرای مدل در این منطقه دقت مناسبی ندارد و مدل PMWIN در شبیه سازی سطح ایستابی به ویژه در زمان هایی که آبیاری انجام شده است از کارایی خوبی برخوردار نیست، چون مدل PMWIN در حالت غیرهمگام مقدار تغذیه را دریافت می کند ولی اثر آن را بر روی زمان های دیگر نمی تواند به خوبی لحاظ کند.

برای اجرای مدل PMWIN، مقادیر پارامترهای ضریب رسانایی هیدرولیکی زهکش ها (C_d) و ضریب رسانایی بین سلول و مرز ورود جریان (C_b) و هدایت هیدرولیکی اشباع خاک به ترتیب با مقادیر $27/2$ مترمربع در روز، $18/5$ مترمربع در روز و $2/72$ متر در روز به مدل معرفی شدند. برای این منظور سطح ایستابی در ۶ چاه پیژومتریک در آذرماه (مدت زمانی که برای شرایط همگام در نظر گرفته شد) انتخاب و مدل بر اساس آن اجرا شد. مقدار C_d طبق معادله (۱) از حاصل ضرب هدایت هیدرولیکی خاک ($2/72$ متر در روز) در طول زهکش در یک سلول (۱۰ متر) به دست آمد ($27/2$ مترمربع در روز). هم چنین ضریب رسانایی بین سلول و مرز ورود جریان (C_b) از معادله (۵) برابر خواهد بود با:

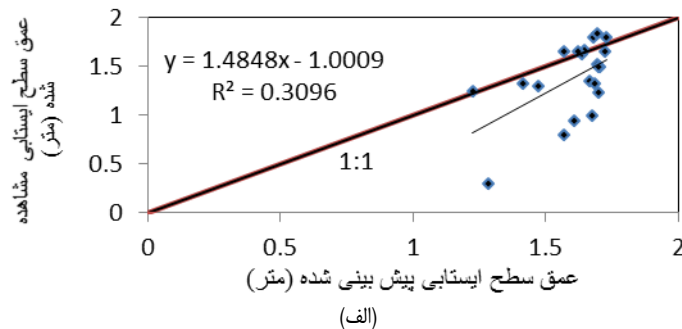
$$C_b = 2.72 * 6.8 * \frac{10}{10} = 18.5 m^2 d^{-1}$$

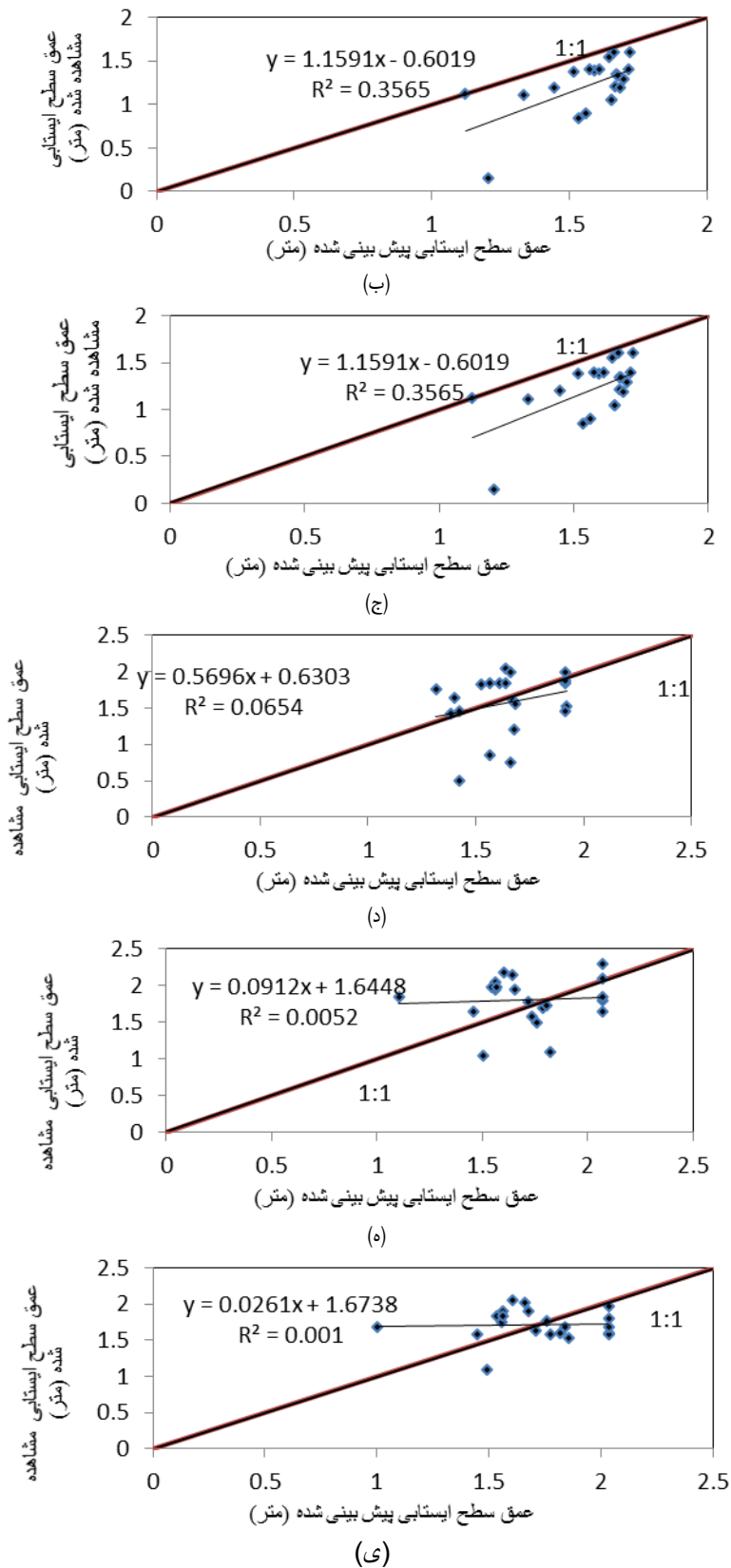
که در آن $2/72$ متر در روز هدایت هیدرولیکی خاک، $10 \times 6/8$ مترمربع سطح مقطع ورودی جریان (ضخامت لایه اشباع در طول سلول) و 10 متر عرض سلول می باشد. شکل ۶ مقایسه ارتفاع سطح ایستابی شبیه سازی شده و مشاهده شده با خط یک به یک در شرایط همگام را نمایش می دهد. در شرایط همگام مقادیر NRMSE و d به ترتیب $0/1$ و $0/8$ می باشد.

پس از اجرای مدل در شرایط همگام در منطقه کوشک نتایج آن به عنوان شرایط اولیه در حالت غیر همگام استفاده شد. در واقع فرض

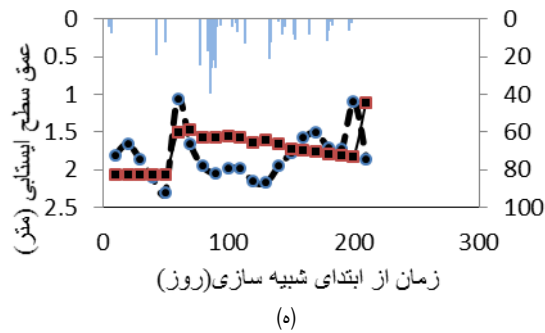
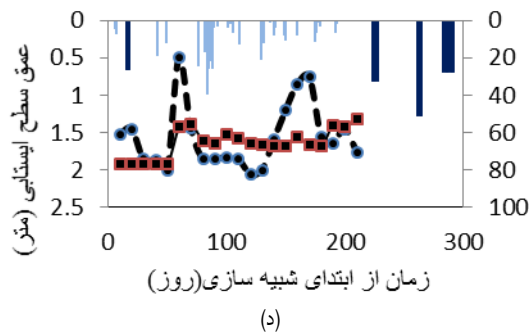
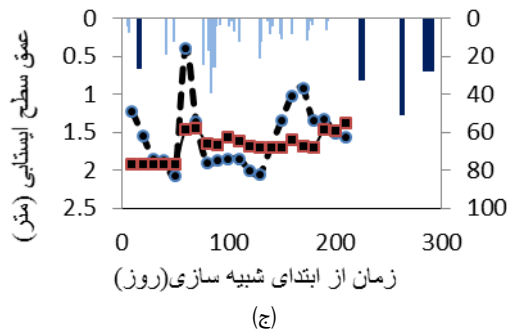
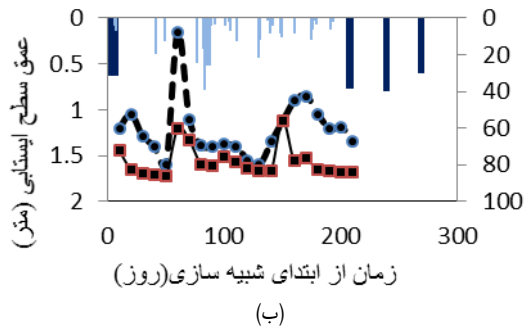
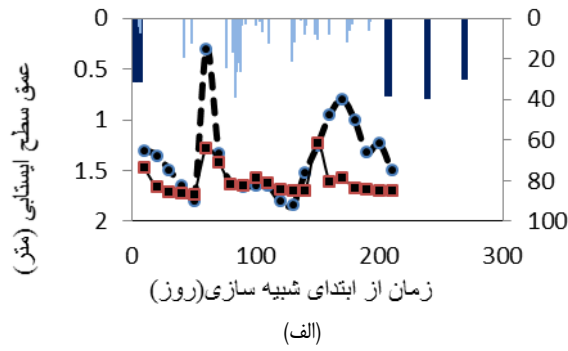


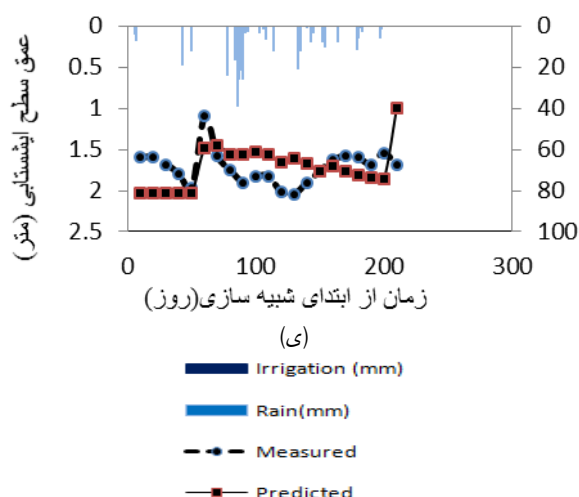
شکل ۵- مقایسه ارتفاع سطح ایستابی از لایه نفوذ ناپذیر شبیه سازی شده و مشاهده شده به وسیله مدل PMWIN با خط یک به یک در ۶ چاهک در شرایط همگام در منطقه سلامی





شکل ۶- مقایسه عمق سطح ایستابی مشاهده شده و پیش‌بینی شده (PMWIN) با خط یک به یک در شرایط همگام در منطقه کوشک. الف- چاهک ۱، ب- چاهک ۲، ج- چاهک ۳، د- چاهک ۴، ه- چاهک ۵، ی- چاهک ۶.





شکل ۷- تغییرات عمق سطح ایستابی اندازه‌گیری شده و شبیه‌سازی شده (مدل PMWIN) نسبت به زمان در چاهک‌ها در شرایط غیرهمگام در منطقه کوشک. الف- چاهک ۱، ب- چاهک ۲، ج- چاهک ۳، د- چاهک ۴، ه- چاهک ۵، ی- چاهک ۶

جدول ۷- مقایسه ارتفاع سطح ایستابی مشاهده شده و پیش‌بینی شده (مدل PMWIN) از لایه نفوذ ناپذیر (متر) در شرایط همگام در منطقه

شماره چاه مشاهده ای	ارتفاع سطح آب مشاهده شده (متر)	ارتفاع سطح آب پیش‌بینی شده (متر)	مقدار اختلاف در صد اختلاف (متر)
۱	۷/۱۲	۶/۹۸۶	-۰/۱۷۲
۲	۷/۰۹	۶/۹۵۸	-۰/۱۳۲
۳	۶/۴۹	۶/۷۶	-۰/۲۷
۴	۶/۶۱	۶/۷۷	-۰/۱۶
۵	۶/۳۶	۶/۶۲	-۰/۲۶
۷	۶/۶۸	۶/۶۶	۰/۰۲
میانگین	۶/۷۳	۶/۷۹	۰/۰۶

جدول ۸- مقادیر NRMSE و d در چاهک‌های مختلف در شرایط غیر همگام در منطقه کوشک

شماره چاهک	NRMSE	d
۱	۰/۲۷	۰/۵۶
۲	۰/۳۵	۰/۵۱
۳	۰/۲۶	۰/۴۸
۴	۰/۲۶	۰/۴۲
۵	۰/۲۱	۰/۴۰
۶	۰/۱۸	۰/۳۷
میانگین	۰/۲۵۵	۰/۴۶

نتیجه‌گیری

خوبی است اما مدل (۶) Drainmod در منطقه کوشک در فصل آبیاری برآورد خیلی خوبی از سطح ایستابی ندارد. در منطقه کوشک مقادیر زیاد آب آبیاری با دور آبیاری زیاد به صورت سطحی به زمین داده شده است که باعث انحراف از شرایط ماندگار شده و لذا مدل برآورد مناسبی از سطح ایستابی ندارد. در واقع همبستگی مناسب‌تری بین سطح ایستابی مشاهده شده و پیش‌بینی شده در ماه‌های مرطوب نسبت به ماه‌های خشک در مدل (۶) Drainmod وجود دارد.

اجرای مدل (۶) Drainmod نشان داد که این مدل قادر است سطح ایستابی در ناحیه بین دو زهکش را در شرایط همگام با NRMSE در منطقه سلامی (در فصل بارش و آبیاری) و ایستگاه تحقیقاتی کوشک (در فصل بارش) به ترتیب ۰/۱۷ و ۰/۱۴ و شاخص تطابق به ترتیب ۰/۹۴ و ۰/۹۲ شبیه‌سازی کند که پیش‌بینی خیلی

- میرعباسی نجف آبادی، ر و رهنما، م.ب. ۱۳۸۶. شبیه‌سازی آبخوان دشت سیرجان با استفاده از مدل Modflow و بررسی اثرات احداث سد تنگوثیه بر آن. مجله پژوهش آب ایران. ۱(۱): ۹-۱.
- Fouss, J.L., Bengston, R.L., Carter, C.E. 1987. Simulation subsurface drainage in the lower Mississippi Valley with DRAINMOD. Transactions of American Society Agricultural Engineers. 30, 1679-1688.
- Noshadi, M., Parvizi, H., Sepaskhah, A.R. 2012. Evaluation of different methods for measuring field saturated hydraulic conductivity under high and low water table. Vadose Zone Journal. 11, 1-9.
- Osman, Y.Z and Bruen, M.P. 2002. Modeling stream-aquifer seepage in an alluvial aquifer: An improved loosing- stream package for MODFLOW. Journal of Hydrology. 264. 69-86.
- Rodriguez, L.B., Cello, P.A., Vionnet, C.A and Goodrich, D. 2008. Fully conservative coupling of HEC-RAS with MODFLOW to simulate stream-aquifer interactions in a drainage basin. Journal of Hydrology. 353.129-142.
- Skaggs, R.W. 1978. A water management model for shallow water table soils. Technical Report No.134 of the Water Resources Research Institute of the University of North Carolina. North Carolina State University. Raleigh, NC.
- Skaggs, R.W. 1980. Methods for design and evaluation of drainage water management systems for soils with high water tables. Drainmod reference report USDA-SCS. South National Technical Center. Fort Worth. TX. USA. 130 pp.
- Todd, W.R., Kenneth, R.B. 2001. Delineation of capture zones for municipal wells in fractured dolomite. Sturgeon Bay Wisconsin. USA. Hydrogeology Journal :9. 432-450.
- Yang, X. 2008. Evaluation and application of Drainmod in an Australian sugarcane field. Journal of Agricultural Water Management .95. 439- 446.
- ماه‌های خشک، به دلیل عدم برآورد تبخیر تعرق در مدل، مقادیر تغذیه که عمدتاً ناشی از آبیاری است، بیش‌تر از واقعیت برآورد می‌گردد و اثر تبخیر در کاهش سطح ایستابی لحاظ نمی‌گردد، در نتیجه عمق سطح ایستابی کم‌تر برآورد می‌شود.
- نتایج اجرای مدل PMWIN نشان داد که مقدار خطا بین مقادیر عمق سطح ایستابی مشاهده شده و شبیه‌سازی شده در هر دو منطقه زیاد است و NRMSE در پیژومترها بین ۰/۱۶ تا ۰/۴۳ در سلامی و ۰/۱۸ تا ۰/۳۵ در کوشک متغیر می‌باشد. شاخص تطابق نیز بین ۰/۳۷ تا ۰/۵۶ در کوشک و ۰/۵۱ تا ۰/۹۳ در سلامی متغیر است. بنابراین اجرای مدل PMWIN در طرح‌های زهکشی در این دو منطقه دقت قابل قبولی ندارد. مدل PMWIN چون در شرایط غیرهمگام مقدار تغذیه را دریافت می‌کند، این مقادیر روی زمان‌های دیگر هم اثر می‌گذارد ولی مدل PMWIN قادر نیست این اثر را به خوبی محاسبه کند. در حالی‌که مدل (۶) Drainmod در شرایط همگام اجرا شده و کم‌تر از ناهماهنگی داده‌های زمان قبل متأثر است.
- ### منابع
- حسن پور، ب.، پارسى نژاد، م.، سلحشور دلیوند، ف.، کوثری، ه. ۱۳۸۹. برآورد نوسانات سطح ایستابی در اراضی شالیزار با استفاده از مدل Drainmod. نشریه آبیاری و زهکشی ایران. ۲:۴. ۱۷۴-۱۶۷.
- رضایی، ع. ۱۳۷۲. ارزیابی نوسانات سطح ایستابی در منطقه کوشک با استفاده از مدل Drainmod. پایان نامه کارشناسی ارشد آبیاری و زهکشی. دانشگاه شیراز. ۲۲۴ صفحه.
- سمیع پور، ف.، محمدی، ک.، مهدیان، م.ح.، ناصری، ع.ع. ۱۳۸۹. ارزیابی مدل های زهکشی SWAP و DRAINMOD به منظور تعیین عمق و فاصله بهینه زهکش ها بر اساس بیش‌ترین عملکرد محصول و کم‌ترین مقدار آب خروجی. نشریه آبیاری و زهکشی ایران. ۳:۴. ۳۸۶-۳۷۵.
- شمسایی، م.، امیر بیگی، م.ع. ۱۳۸۳. مدیریت بهر برداری آب های زیرزمینی یزد با استفاده از مدل ریاضی. اولین کنفرانس سالانه مدیریت منابع آب ایران. دانشکده فنی دانشگاه تهران. ۱۲ صفحه.
- منصوری، ح.، مصطفی زاده، ب. ۱۳۸۵. راهنمای نصب و اجرای مدل SWAP. اولین همایش منطقه‌ای بهره‌برداری بهینه از منابع آب حوضه‌های کارون و زاینده‌رود. دانشگاه شهرکرد. ۸ صفحه.

Comparison of Drainmod (6) and Modflow (PMWIN) models in estimation of water table fluctuations in land drainage

M. Noshadi^{1*}, R. Ghahremani², A.R. Sepaskhah³

Received: Nov. 16, 2014

Accepted: Sep. 17, 2014

Abstract

In recent decades considerable progress has been made in using computer models of groundwater as a cheap and quick way for investigating the movement, balance and management of groundwater resources. In this research PMWIN and Drainmod (6) models in drainage system were evaluated and compared for two regions, Salami and Kooshkak. The results showed that Drainmod (6) model is suitable for simulation of water table fluctuations in steady state conditions in Salami (rain and irrigation periods) and Kooshkak research station (rainy season) with NRMSE 0.17 and 0.14, respectively, and agreement index (d) of 0.94 and 0.92, respectively, which are very good predictions. But the prediction of water table fluctuation by Drainmod(6) model in Kooshkak was not accurate because of large deviation of field situation from steady state condition. The results showed that the difference between observed and simulated water table depths by PMWIN model is high in both regions with NRMSE between 0.16 and 0.43 in Salami and 0.18 and 0.35 in Kooshkak. The agreement index (d) was between 0.37 and 0.56 in Kooshkak and 0.51 and 0.93 in Salami. Therefore, the PMWIN model did not show acceptable accuracy and is not suitable in drainage projects in the study areas. But, the Drainmod(6) model showed more suitable prediction of water table fluctuations in drained area than PMWIN.

Key words: Drainage systems, Drainmod (6) model, Evaluation, PMWIN model, Water table.

1- Associate, Water Engineering Department, College of Agriculture, Shiraz University, Shiraz, Iran

2- MSc Student of Irrigation and Drainage, Water Engineering Department, College of Agriculture, Shiraz University, Shiraz, Iran

3- Professor, Water Engineering Department, College of Agriculture, Shiraz University, Shiraz, Iran

(*-Corresponding Author Email:noshadi@shirazu.ac.ir)