

کارایی روش شماره منحنی رواناب (SCS-CN) در برآورد رواناب در حوزه آبخیز تهم چای، شمال غرب زنجان

علیرضا واعظی* و محمد عباسی^۱

(تاریخ دریافت: ۱۳۹۰/۱/۲۳؛ تاریخ پذیرش: ۱۳۹۰/۹/۲۳)

چکیده

روش شماره منحنی رواناب (SCS-CN) به طور گسترده جهت پیش‌بینی رواناب مستقیم از رخدادهای باران استفاده می‌شود. در این روش نسبت نگهداشت اولیه ($\lambda=Ia/S$) به حداکثر ظرفیت نگهداشت (S) برابر ۰/۲ فرض شده است ($\lambda=Ia/S=0/2$). استفاده از نسبت نگهداشت اولیه (۰/۲) در خارج از منطقه ارائه مدل ممکن است منجر به برآورد غیرمنطقی از رواناب شود. بنابراین این مطالعه به منظور تعیین نسبت نگهداشت اولیه ($\lambda=Ia/S$) براساس تجزیه رخدادهای باران - رواناب انجام گرفت. داده‌ها شامل ۵۸ رخداد باران - رواناب طی ۱۵ سال (۱۳۶۶-۱۳۸۰) از اندازه‌گیری‌های رواناب در حوزه آبخیز تهم در شمال غرب زنجان بود. براساس نتایج، میزان رواناب برآورد شده بر مبنای $\lambda=Ia/S=0/2$ برابر میزان رواناب مشاهده‌ای بود. رابطه ضعیفی بین رواناب مشاهده‌ای و برآوردی مشاهده شد ($R^2=0/09$) و میزان خطای برآورد مدل ۰/۱۳ بود. مقدار نسبت نگهداشت اولیه (Ia/S) از ۰/۰۴ تا ۰/۰۸ و میانگین آن ۰/۰۶ بود. به منظور واسنجی مدل، شاخص ضریب نگهداشت اولیه به صورت ۰/۰۸ اصلاح شد ($Ia=0/08S$). نتایج نشان داد که میزان رواناب مشاهده‌ای ۱/۴ برابر مقدار برآوردی با مدل واسنجی شده بود. رابطه نسبتاً قوی بین رواناب برآورد شده با مدل واسنجی شده و رواناب مشاهده‌ای بود ($P<0/01$) و $R^2=0/41$. زمانی که هفت رخداد بارندگی به دلیل شدت بارندگی کم (کمتر از ۰/۱۴ میلی‌متر در ساعت) و دو رخداد به دلیل بالاترین میزان بارندگی پنج روز پیش (بیشتر از ۱۰/۴۷ میلی‌متر)، از تحلیل آماری حذف شدند، نسبت میزان رواناب برآوردی به مشاهده‌ای به ۱/۳ کاهش یافت و ضریب تعیین (R^2) به ۹۰ درصد ($R^2=0/90$ و $p<0/01$) افزایش یافت. میزان خطای برآورد مدل به ۰/۰۷ کاهش یافت. میزان کارایی مدل در نسبت نگهداشت اولیه اصلاح شده ($\lambda=Ia/S=0/08$) برابر ۰/۸۹ - بود.

واژه‌های کلیدی: رواناب مستقیم، پیش‌بینی رواناب، نسبت نگهداشت اولیه، کارایی مدل

۱. گروه خاک‌شناسی، دانشکده کشاورزی، دانشگاه زنجان

*: مسئول مکاتبات، پست الکترونیکی: vaezi.alireza@gmail.com

مقدمه

پیش‌بینی رواناب حاصل از بارش‌های جوی و درک کمی فرآیندهای مختلف تولید آن به عنوان یکی از مباحث مهم و بنیادی در دانش هیدرولوژی به شمار می‌رود. تعیین کمی و کیفی رواناب به عنوان مبنای مطالعاتی طرح‌های عمرانی به منظور توسعه و بهره‌برداری از منابع آب در حوضه‌های آبخیز می‌باشد (۲۰). یکی از فعالیت‌های اصلی در هیدرولوژی، تخمین دبی حداکثر رواناب در آبخیزهای فاقد ایستگاه هیدرومتری است که برای طراحی بندهای اصلاحی و برنامه‌ریزی‌های منابع طبیعی مورد نیاز می‌باشد. به منظور برآورد رواناب سطحی روش‌های مختلفی وجود دارد از جمله این روش‌ها، استفاده از معیار نفوذپذیری خاک، روش استدلالی، روابط تجربی مبتنی بر سطح حوضه، رابطه کریگر، رابطه دایکن، منحنی بوش، رابطه تجربی فولر، روش کوک و روش شماره منحنی (SCS-CN) رواناب می‌باشد (۵). روش شماره منحنی یکی از کاربردی‌ترین روش‌های برآورد رواناب و دبی اوج در حوضه‌های آبخیز است. این روش به‌وسیله دپارتمان کشاورزی آمریکا (USDA) و سازمان حفاظت خاک آمریکا (SCS) ارائه شده است. بسیاری از حوضه‌های آبخیز در ایران دارای ایستگاه هیدرومتری نیستند. بنابراین کارشناسان به ناچار از روش SCS برای برآورد رواناب استفاده می‌کنند.

در مورد کاربرد روش شمار منحنی در برآورد رواناب، تحقیقات گسترده‌ای در سراسر دنیا صورت گرفته است. هلمفلت و همکاران (۱۲) با انجام مطالعاتی در حوضه‌های آبخیز ایالت‌های اوهایو و میسوری آمریکا پیشنهاد نمودند که در روش شماره منحنی می‌توان شرایط رطوبت پیشین خاک را از روی حداکثر ضریب نگهداشت حوضه به‌صورت آماری و با حدود اطمینان ۱۰، ۵۰ و ۹۰ درصد تعیین کرد که به‌ترتیب نشان دهنده شرایط رطوبت پیشین خشک، متوسط و مرطوب بودند. آنان با این روش، شماره منحنی هر رگبار را محاسبه و با روش استاندارد (SCS-CN) مقایسه کردند. نتایج نشان داد که شماره منحنی واسنجی شده مناسب‌تر از روش شماره منحنی SCS-CN در

برآورد عمق رواناب در منطقه مورد تحقیق است. مان و همکاران (۱۷) روش شماره منحنی را برای حوضه‌های آبخیز کشاورزی در ایالت ماهر شترای هند مورد استفاده قرار داده و مشاهده نمودند که مقادیر محاسباتی شماره منحنی برای شرایط رطوبتی خشک بسیار بیشتر از مقادیر محاسبه شده شماره منحنی براساس جداول ارائه شده در روش شماره منحنی (SCS-CN) می‌باشد. سیمانتون و همکاران (۱۹) مدل شماره منحنی را به عنوان ابزاری برای تعیین عکس‌العمل حوضه در برابر رگبار در ۱۸ حوضه آبخیز نیمه‌خشک در جنوب شرقی ایالت آریزونا استفاده کردند. نتایج نشان داد که با افزایش سطح حوضه، شماره منحنی کاهش می‌یابد. لوئیس و همکاران (۱۴) میزان رواناب یک حوضه جنگلی را در ایالت کالیفرنیا از طریق سه شیوه مختلف (رابطه دایکن، روش کوک و شماره منحنی) تعیین و مقایسه نمودند. نتایج نشان داد که شماره منحنی تعیین شده از طریق جدول دارای کمترین دقت ممکن در برآورد رواناب بوده و مقدار رواناب را کمتر از حد واقعی برآورد می‌کند.

بررسی‌های مختلف درباره میزان دقت ضریب نگهداشت اولیه ($\lambda = I_a/S = 0/2$) در حوضه‌های آبخیز انجام گرفته است. هاوکینز و همکاران (۱۱) در مطالعه‌ای بیان کردند که ضریب نگهداشت اولیه ($\lambda = I_a/S$) مدل SCS-CN نمی‌تواند برآورد درستی از رواناب را ارائه نماید. آنها برای حداکثر ظرفیت نگهداشت اولیه ضریب اصلاح شده ۰/۰۵ را پیشنهاد نمودند. وودوارد و همکاران (۲۲) فرض اولیه روش شماره منحنی ($\lambda = I_a/S = 0/2$) را مورد بررسی قرار دادند و نتیجه گرفتند که مقدار عددی ۰/۰۵ برای محاسبه رواناب در معادله مناسب‌تر بود. هم‌چنین کاهش ضریب نگهداشت اولیه از ۰/۲ به ۰/۰۵ در بارندگی‌ها با عمق و شماره منحنی کمتر نتیجه مناسب‌تری برای محاسبه رواناب داد. شای و همکاران (۱۸) در تحقیقی میزان نگهداشت اولیه مدل SCS-CN را در تجزیه و تحلیل بارش و رواناب در سه منطقه گورجیس چین مورد مطالعه قرار دادند. برای بررسی این موضوع ۲۹ رخداد بارندگی انتخاب شد. نتایج نشان داد که رابطه بین رواناب مشاهده‌ای با مقدار برآوردی

رواناب، هنوز مطالعه‌ای دقیق درباره ارزیابی کارایی این مدل و دقت نسبت نگهداشت اولیه ($\lambda=Ia/S=0/2$) انجام نگرفته است. از این رو این تحقیق به منظور بررسی کارایی روش شماره منحنی در برآورد ارتفاع رواناب در حوزه آبخیز تهم در استان زنجان و در صورت امکان واسنجی مدل از طریق اصلاح نسبت نگهداشت اولیه ($\lambda=0/2$) انجام گرفت.

مواد و روش‌ها

منطقه مورد بررسی

حوزه آبخیز تهم در شمال غرب زنجان در عرض جغرافیایی 36° تا $36^{\circ}53'$ شمالی و طول جغرافیایی $48^{\circ}71'$ تا $48^{\circ}37'$ واقع شده است (شکل-۱). این حوزه یکی از زیر حوضه‌های سفیدرود می‌باشد و مساحت آن حدود ۲۲۸۱۶ هکتار است. مرتفع‌ترین قسمت حوضه در آب پخشان تهم‌چای با ارتفاع ۳۱۰۰ متر از سطح دریا و در محدوده شمال شرقی حوضه قرار دارد. پست‌ترین نقطه آن بستر رودخانه سارمساقلو با ارتفاع ۱۴۸۰ متر در محل اتصال آن به زنجانرود در محدوده غربی حوزه می‌باشد. این حوزه دارای میانگین بارندگی سالانه ۳۷۸ میلی‌متر بوده و از لحاظ اقلیمی براساس روش دومارتن جزء مناطق نیمه‌خشک محسوب می‌شود. با توجه به ضریب فشردگی یا گراولوس ($1/74$) و ضریب شکل ($0/21$)، حوزه دارای شکلی کشیده است. طول کل آبراهه‌های حوزه ۹۷۸/۸ کیلومتر بوده و آبراهه درجه یک، بیشترین طول ($620/4$ کیلومتر) را در این بین دارا می‌باشند. بلندترین آبراهه حوزه دارای طول ۳۵/۳۹ کیلومتر و شیب خالص ۱/۵ درصد می‌باشد.

برآورد عمق (ارتفاع) رواناب

براساس روش شماره منحنی (SCS-CN) که در آن فرض بر این است که مقدار نگهداشت اولیه پیش از آغاز آبدوی (Ia) برابر ۲۰ درصد حداکثر ظرفیت نگهداشت حوضه (S) است ($\lambda=Ia/S=0/2$). عمق (ارتفاع) رواناب از رابطه زیر حساب شد:

براساس ضریب نگهداشت اولیه ۰/۲، دارای همبستگی (R^2) ۰/۷۷ بوده و با ضریب نگهداشت اولیه اصلاح شده برابر ۰/۰۵ دارای همبستگی ۰/۸۰ بود.

پژوهشگران در ایران نیز، روش شماره منحنی را در برخی حوزه‌های آبخیز مورد بررسی قرار دادند. در پژوهشی، ملکیان و همکاران (۶) روش شماره منحنی را در حوزه آبخیز معرف ليقوان در شمال غرب ایران مورد بررسی قرار دادند. نتایج نشان داد که روش مجانبی، شماره منحنی و دبی اوج را با دقت بالاتر و خطای کمتری برآورد می‌نماید. براساس نتایج روش شماره منحنی (SCS-CN) به دلیل دارا بودن خطای بسیار زیاد در برآورد دبی اوج، بدون انجام فرآیند منطقه‌ای نمودن قابل توصیه برای حوزه آبخیز مورد مطالعه و نواحی مشابه نبود. نساجی زواره و همکاران (۷) در حوزه آبخیز امامه با مقایسه روش شماره منحنی و کوک نشان دادند که روش شماره منحنی نسبت به روش کوک نتایج بهتری را ارائه می‌دهد. قهرودی تالی (۳) در مطالعه‌ای، مدل SCS-CN را در تخمین رواناب در حوضه آبریز سد امیرکبیر کرج مورد بررسی قرار داد. نتایج نشان داد که استفاده از مدل وزنی در محاسبه شماره منحنی این امکان را فراهم می‌سازد که تمام عوامل موثر در تولید رواناب در نظر گرفته شود و در نتیجه تخمین مطمئن‌تری از رواناب ناشی از بارندگی به دست آید. گلپایگانی و همکاران (۴) مقدار رواناب در زیر حوضه سعید آباد از حوزه آبخیز تجن در استان مازندران با روش‌های شماره منحنی و استدلالی را مورد بررسی قرار دادند. نتایج نشان داد که مقادیر برآورد شده با روش شماره منحنی در مقایسه با روش استدلالی، مقدار رواناب را کمتر برآورد می‌کند. علت اصلی این موضوع تاثیر نگهداشت اولیه در برآورد رواناب بود. رضوی و همکاران (۲) نشان دادند که همبستگی بین رواناب مشاهده‌ای و برآوردی با مدل SCS-CN در حوضه‌های کلیسیان و خانمیرزا به ترتیب برابر ۰/۱۸ و ۰/۰۵ به دست آمد. به‌طور کلی مطالعه تحقیقات گذشته نشان می‌دهد که با وجود انجام برخی تحقیقات در کشور در ارتباط با به‌کارگیری روش شماره منحنی (SCS-CN) در برآورد

برای این کار شماره منحنی هر کاربری در مساحت تحت پوشش آن کاربری ضرب شد و مجموع اعداد بر مساحت کل حوزه تقسیم شد (۲۱). برای تصحیح شماره منحنی به شرایط رطوبتی خشک (CNI) یا مرطوب (CNIII) از داده‌های بارندگی پنج روز پیش استفاده گردید (۱۶).

مقایسه رواناب برآوردی و اندازه‌گیری شده

برای مقایسه مقدار رواناب برآورد شده و اندازه‌گیری شده، ۵۸ رخداد بارندگی بین سال‌های (۱۳۸۰-۱۳۶۶) انتخاب شد. میزان دبی رواناب خارج شده از حوضه برای هر رخداد بارندگی از اطلاعات ایستگاه هیدرومتری پالنی واقع در جنوب غربی حوضه به‌دست آمد. اطلاعات بارندگی از ایستگاه هواشناسی شهرستان زنجان اخذ شد. براساس میزان بارندگی پنج روز پیش از هر رخداد باران، مقدار شماره منحنی برای آن رخداد مطابق جدول SCS تصحیح شد.

ارزیابی و واسنجی مدل SCS-CN

برای ارزیابی مدل، ضریب تعیین (R^2) بین رواناب برآوردی و مشاهده شده و نیز خطای برآورد (E) تعیین شد. مقدار E از رابطه زیر به‌دست آمد:

$$E = \frac{Q_{est} - Q_{obs}}{Q_{obs}} \times \frac{1}{n} \quad [3]$$

که در آن: E، میزان خطا، Q_{est} مقدار رواناب برآورد شده، Q_{obs} مقدار رواناب مشاهده‌ای و n تعداد رخداد بارندگی (۵۸ مورد) هستند. هم‌چنین از سایر شاخص‌های آماری شامل میانگین خطا (AE)، ریشه میانگین مربعات خطا (RMSE)، ریشه میانگین مربعات (RMS)، کارایی مدل (EF) و ضریب مجموع باقی‌مانده (CRM) مطابق با روابط زیر برای ارزیابی مدل استفاده گردید (۱۵):

$$AE = \sum_{i=1}^n \frac{Q_{obs} - Q_{est}}{n} \quad [4]$$

$$RMSE = \frac{\left(\sum_{i=1}^n (Q_{obs} - Q_{est})^2 / n \right)^{\frac{1}{2}}}{\bar{O}} \times 100 \quad [5]$$

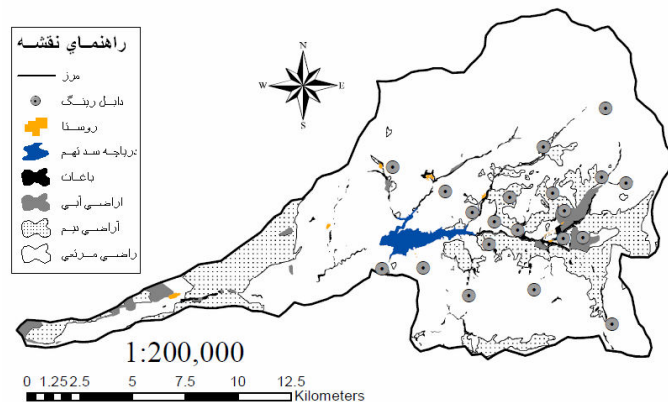
$$Q = \frac{(P - 0.25)^2}{P + 0.8S} \quad [1]$$

که در آن: P و Q به ترتیب ارتفاع بارندگی و رواناب برحسب میلی‌متر یا اینچ و S حداکثر ظرفیت (پتانسیل) نگهداشت آب در حوزه برحسب میلی‌متر یا اینچ است. مقدار S براساس شماره منحنی (CN) برحسب میلی‌متر از رابطه زیر به‌دست آمد:

$$S = \frac{25400 - 254}{CN} \quad [2]$$

تعیین شماره منحنی رواناب (CN)

شماره منحنی رواناب براساس نوع کاربری، روش کشت، وضعیت هیدرولوژیکی و گروه هیدرولوژیکی خاک به‌دست آمد. برای این منظور لازم بود نوع کاربری‌ها و مساحت هر یک در حوزه آبخیز مشخص گردد. از این رو ابتدا براساس نقشه کاربری اراضی حوزه (شکل ۱)، مساحت کاربری‌های مختلف (مرتع، زراعت آبی، زراعت دیم و اراضی مسکونی) استخراج شد. سپس درصد وزنی مساحت هر کاربری به‌دست آمد. روش کشت هر کاربری با بازدید از حوزه مشخص گردید. وضعیت هیدرولوژیکی هر کاربری نیز براساس مشاهده وضعیت پوشش گیاهی در آن، از جدول SCS تعیین شد. برای تعیین گروه هیدرولوژیکی خاک نیاز به اندازه‌گیری نفوذپذیری خاک بود. برای این منظور ابتدا بر مبنای درصد وزنی مساحت هر کاربری، تعداد مکان (زمین) لازم برای اندازه‌گیری نفوذپذیری خاک مشخص شد. بر این اساس، تعداد ۱۰، ۳ و ۷ قطعه زمین (مجموعاً ۲۰ قطعه زمین) به ترتیب در کاربری‌های مرتع، زراعت آبی، زراعت دیم و اراضی مسکونی در نظر گرفته شد (شکل ۱). سرعت نفوذ آب به خاک با استفاده از استوانه مضاعف به روش بار ثابت، با دو تکرار در هر زمین اندازه‌گیری شد (۱۳). در کاربری مسکونی که ۰/۰۷ درصد سطح حوزه (حدود ۱۶ هکتار) را پوشش داده بود، میزان نفوذ برابر صفر در نظر گرفته شد. با استفاده از مقدار نفوذپذیری هر کاربری، گروه هیدرولوژیکی خاک آن کاربری مطابق روش SCS مشخص شد. شماره منحنی حوزه آبخیز در شرایط رطوبتی متوسط (CNII) براساس میانگین وزنی شماره منحنی کاربری‌ها به‌دست آمد.



شکل ۱. نقشه کاربری اراضی و نقاط مورد مطالعه در حوضه آبخیز تهم چای

جدول ۱. شماره منحنی (CN) در کاربری‌های مختلف و میانگین وزنی آن در حوضه آبخیز تهم چای

متوسط وزنی CN حوضه آبخیز	CNI	CNII	گروه هیدرولوژیکی	مساحت کاربری (هکتار)	نوع استفاده از زمین
	۵۲	۷۱	C	۱۴۳۰۸	مرتع
	۱۹	۲۵	A	۱۱۲۱	باغها و زراعت آبی
۶۵/۸	۵۸	۷۶	B	۷۳۷۰	زراعت دیم
	۱۰۰	۱۰۰	D	۱۶	مسکونی
				۲۲۸۱۶	جمع

مثبت آن نشان می‌دهد که مدل میزان رواناب را کمتر از مقدار واقعی برآورد کرده است. شاخص EF کارایی مدل را بیان می‌کند که چه مقدار رواناب برآورد شده در مقابل مقادیر مشاهده شده به خط یک به یک نزدیک است (۱۰).

نتایج و بحث

بررسی مجموع بارندگی پنج روز قبل از هر رخداد نشان داد که به جز در دو رخداد بارندگی در سایر رخدادهای شرایط خاک قبل از وقوع باران خشک بود. از این رو مقدار شماره منحنی به دست آمده از شرایط متوسط (CNII) به شرایط خشک منطقه (CNI) تصحیح شد. جدول ۱ شماره منحنی در کاربری‌های مختلف و میانگین وزنی آن در حوضه آبخیز تهم چای را نشان می‌دهد. جدول ۲ مقدار رواناب مشاهده‌ای و برآوردی در ۵۸

$$RMS = \left(\sum_{i=1}^n \frac{(Q_{obs} - Q_{est})^2}{n} \right)^{\frac{1}{2}} \times 100 \quad [6]$$

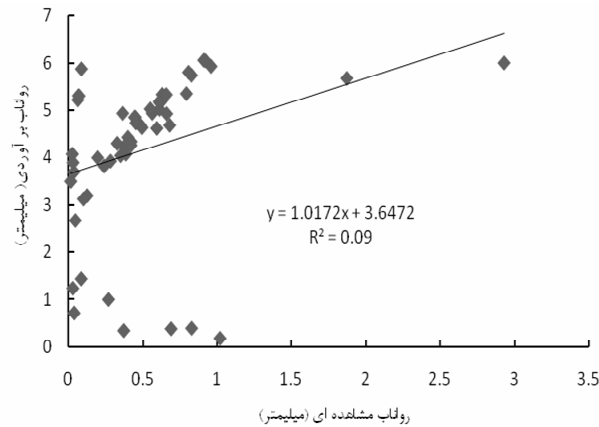
$$EF = \frac{\sum_{i=1}^n (Q_{obs} - \bar{Q})^2 - \sum_{i=1}^n (Q_{obs} - Q_{est})^2}{\sum_{i=1}^n (Q_{est} - \bar{Q})^2} \quad [7]$$

$$CRM = \frac{\sum_{i=1}^n Q_{est} - \sum_{i=1}^n Q_{obs}}{\sum_{i=1}^n Q_{est}} \quad [8]$$

که در آنها: Q_{obs} ، Q_{est} و Q به ترتیب مقدار رواناب برآورد شده، مقدار رواناب مشاهده‌ای (اندازه‌گیری شده) و متوسط رواناب اندازه‌گیری شده بوده و n نیز تعداد رخدادهای بارندگی است. بهترین مقادیر برای این شاخص‌ها به ترتیب صفر، صفر، یک، یک و یک محسوب می‌شوند. مقدار منفی CRM مشخص می‌کند که مدل بیش از مقدار واقعی تخمین زده است و مقدار

جدول ۲. مقدار رواناب مشاهده‌ای و برآوردی با روش عدد منحنی رواناب (SCS-CN) با فرض $\lambda=Ia/S=0.2$ در ۵۸ رخداد بارندگی در حوزه آبخیز تهم‌چای (۱۳۸۰-۱۳۶۶)

رواناب برآورد شده (mm)	رواناب مشاهده شده (mm)	ارتفاع بارندگی (mm)	تاریخ رخداد	رواناب برآورد شده (mm)	رواناب مشاهده شده (mm)	ارتفاع بارندگی (mm)	تاریخ رخداد
۴/۶۸	۰/۴۸	۳/۷۷	۱۳۷۴/۱۱/۱۲	۴/۹۴	۰/۵۶	۳/۲۳	۱۳۶۶/۰۱/۱۴
۵/۲۱	۰/۶۳	۲/۶۶	۱۳۷۴/۱۲/۲۳	۰/۱۸	۱/۰۲	۲۱/۶۵	۱۳۶۶/۰۲/۱۵
۶/۰۴	۰/۹۲	۱/۰۲	۱۳۷۵/۰۱/۲۱	۴/۲۱	۰/۳۸	۴/۸۵	۱۳۶۶/۰۲/۲۲
۰/۷۱	۰/۰۴	۱/۰۵	۱۳۷۵/۰۴/۱۸	۳/۱۹	۰/۱۲	۷/۴۱	۱۳۶۶/۱۱/۱۳
۶/۰۶	۰/۹۱	۱/۰۰	۱۳۷۵/۰۷/۲۲	۵/۰۲	۰/۶۱	۳/۰۵	۱۳۶۷/۰۱/۲۵
۴/۲۶	۰/۴۲	۴/۷۳	۱۳۷۵/۱۰/۲۱	۴/۰۷	۰/۰۲	۵/۱۷	۱۳۶۷/۰۲/۰۷
۵/۱۶	۰/۶۱	۲/۷۶	۱۳۷۵/۱۰/۲۶	۳/۳۵	۰/۷۹	۲/۳۷	۱۳۶۷/۰۲/۱۲
۴/۶۸	۰/۶۸	۳/۷۷	۱۳۷۶/۰۱/۰۱	۴/۶۲	۰/۵۹	۳/۹۲	۱۳۶۷/۰۷/۲۵
۵/۲۲	۰/۰۶	۲/۶۳	۱۳۷۶/۰۲/۰۸	۶/۰۰	۲/۹۳	۱/۱۰	۱۳۶۷/۰۷/۲۷
۱/۲۴	۰/۰۳	۱۴/۲۴	۱۳۷۶/۰۶/۲۸	۴/۳۱	۰/۴۰	۴/۶۱	۱۳۶۷/۰۸/۱۹
۵/۸۷	۰/۰۹	۱/۳۴	۱۳۷۶/۰۹/۱۰	۴/۳۲	۰/۴۱	۴/۵۸	۱۳۶۷/۰۸/۲۰
۲/۶۷	۰/۰۴	۸/۹۲	۱۳۷۶/۰۹/۱۸	۳/۱۲	۰/۱۰	۷/۶۱	۱۳۶۷/۰۸/۲۸
۵/۸۰	۰/۸۱	۱/۴۸	۱۳۷۶/۱۲/۰۸	۰/۳۹	۰/۸۳	۱۹/۴۲	۱۳۶۷/۰۹/۲۶
۵/۰۳	۰/۵۵	۳/۰۴	۱۳۷۶/۱۲/۱۷	۴/۹۳	۰/۳۶	۳/۲۳	۱۳۶۷/۱۲/۱۳
۵/۳۱	۰/۰۷	۲/۴۵	۱۳۷۷/۰۸/۱۶	۴/۳۰	۰/۳۳	۴/۶۴	۱۳۶۷/۱۲/۲۰
۴/۸۵	۰/۴۵	۳/۴۰	۱۳۷۷/۰۸/۱۹	۳/۶۹	۰/۰۴	۶/۰۹	۱۳۶۷/۱۲/۲۳
۴/۸۵	۰/۴۴	۳/۴۰	۱۳۷۶/۱۰/۲۶	۵/۶۷	۱/۸۷	۱/۷۳	۱۳۶۷/۱۲/۲۵
۵/۳۳	۰/۶۳	۲/۴۰	۱۳۷۷/۱۲/۲۵	۵/۷۴	۰/۸۳	۱/۶۰	۱۳۶۸/۰۱/۰۸
۴/۴۳	۰/۴۰	۴/۳۴	۱۳۷۸/۰۱/۰۱	۴/۳۳	۰/۴۲	۴/۵۵	۱۳۶۷/۰۱/۰۹
۳/۹۲	۰/۲۸	۵/۵۲	۱۳۷۸/۰۹/۱۹	۳/۹۹	۰/۲۰	۵/۳۵	۱۳۶۸/۱۰/۱۱
۴/۶۳	۰/۴۹	۳/۸۸	۱۳۷۸/۱۲/۲۹	۴/۰۴	۰/۳۵	۵/۲۴	۱۳۶۹/۱۲/۲۸
۴/۰۷	۰/۳۹	۵/۱۷	۱۳۷۵/۰۱/۰۵	۰/۳۴	۰/۳۷	۲۶/۷۴	۱۳۷۱/۰۱/۲۵
۳/۸۹	۰/۰۳	۵/۶۰	۱۳۷۹/۰۸/۱۱	۵/۹۳	۰/۹۶	۱/۲۴	۱۳۷۱/۰۲/۲۷
۵/۳۰	۰/۰۷	۲/۴۷	۱۳۸۰/۰۱/۲۴	۳/۸۲	۰/۲۴	۵/۷۸	۱۳۷۱/۰۸/۱۶
۵/۳۳	۰/۶۶	۲/۴۱	۱۳۸۰/۰۲/۱۷	۱/۰۰	۰/۲۷	۱۵/۴۱	۱۳۷۹/۰۹/۰۳
۴/۶۳	۰/۴۲	۳/۷۷	۱۳۸۰/۰۸/۲۰	۳/۴۹	۰/۰۱	۶/۶۰	۱۳۷۳/۰۲/۲۳
۵/۲۸	۰/۵۱	۲/۶۶	۱۳۸۰/۰۸/۲۱	۰/۳۸	۰/۶۹	۱۹/۵۲	۱۳۷۳/۰۸/۱۵
۴/۱۳	۰/۵۶	۱/۰۲	۱۳۸۰/۰۹/۱۰	۴/۲۷	۰/۳۹	۴/۶۹	۱۳۷۴/۰۲/۲۲
۵/۶۸	۰/۳۸	۱/۰۵	۱۳۸۰/۰۹/۲۸	۱/۴۳	۰/۰۸	۱۳/۳۵	۱۳۷۴/۰۷/۲۹



شکل ۲. رابطه بین رواناب مشاهده‌ای و برآوردی با روش شماره منحنی با فرض $\lambda=Ia/S=0.2$ در ۵۸ رخداد بارندگی در حوزه آبخیز تهم چای (۱۳۸۰-۱۳۶۶)

رخداد بارندگی را نشان می‌دهد. نتایج نشان داد که میزان رواناب برآورد شده با روش شماره منحنی (SCS-CN) با فرض $\lambda=Ia/S=0.2$ به‌طور متوسط $26/7$ برابر بزرگ‌تر از مقدار رواناب مشاهده‌ای بود. بین رواناب‌های مشاهده‌ای و برآورد شده رابطه‌ای معنی‌دار وجود نداشت ($R^2=0.09$) و میزان خطا (AE) برآورد مدل برابر 0.13 بود. شکل ۲ رابطه بین رواناب مشاهده‌ای و رواناب برآوردی با روش شماره منحنی را نشان می‌دهد.

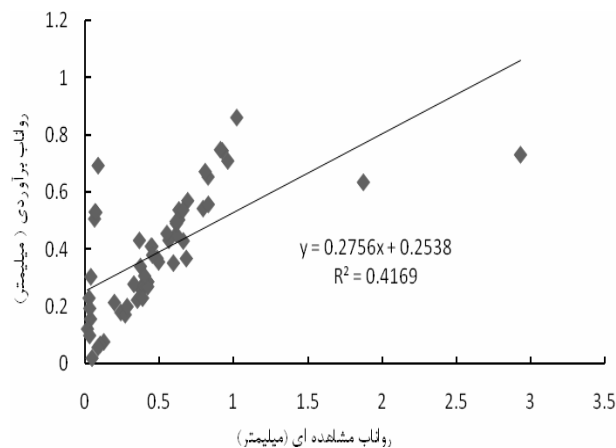
$$Q = \frac{(P - 0.08S)^2}{P + 0.92S} \quad [9]$$

نتایج نشان داد که مدل SCS-CN توانایی لازم در برآورد رواناب در حوزه آبخیز تهم چای را ندارد. نتایج تحقیقات هاوکینز و همکاران (۱۱) و شای و همکاران (۱۸) در منطقه گواکس چین، خوجینی (۱) در سلسله جبال البرز، ملکیان و همکاران (۶) در حوزه آبخیز ليقوان در شمال غرب ایران، رضوی و همکاران (۲) در گلستان و گلپایگانی و همکاران (۴) در حوزه آبخیز تجن در مازندران نیز بیانگر عدم دقت مدل SCS-CN در برابر رواناب حاصل از بارندگی‌ها بود. بنابراین به دلیل عدم قطعیت داده‌های حاصل از برآورد مدل، واسنجی مدل قبل از استفاده از آن در منطقه ضروری بود. با توجه به تأثیر قابل ملاحظه‌ای که مقدار نگهداشت اولیه پیش از آغاز آبدوی (Ia) بر شماره منحنی (CN) و به تبع آن بر میزان رواناب برآوردی دارد، واسنجی‌های انجام شده در مورد مدل در تحقیقات پیشین غالباً در مورد نسبت نگهداشت اولیه حوزه

بارندگی دوباره برآورد شد (جدول ۳). نتایج برآورد رواناب در ۵۸ رخداد بارندگی بر مبنای $\lambda=Ia/S=0.08$ نشان داد که میزان رواناب مشاهده‌ای به‌طور متوسط $1/4$ برابر میزان رواناب برآوردی بود. بین رواناب مشاهده‌ای و رواناب برآوردی رابطه‌ای معنی‌دار ($R^2=0.41$ و $p < 0.01$) وجود داشت (شکل ۳). براساس نتایج میزان خطای برآورد مدل نیز از 0.13 (در مدل اصلی) به 0.15 (در مدل واسنجی شده) کاهش یافت.

جدول ۳. مقدار رواناب مشاهده شده و برآوردی با روش SCS-CN با فرض $\lambda=Ia/S=0/08$ در ۵۸ رخداد بارندگی در حوزه آبخیز تهم چای (۱۳۶۶-۱۳۸۰)

شماره رخداد	تاریخ رخداد	رواناب مشاهده شده (mm)	رواناب برآورد شده (mm)	شماره رخداد	تاریخ رخداد	رواناب مشاهده شده (mm)	رواناب برآورد شده (mm)
۱	۱۳۶۶/۰۱/۱۴	۰/۵۶	۰/۴۳	۳۰	۱۳۷۴/۱۱/۱۲	۰/۴۸	۰/۳۷
۲	۱۳۶۶/۰۲/۱۵	۱/۰۲	۰/۸۶	۳۱	۱۳۷۴/۱۲/۲۳	۰/۶۳	۰/۵۰
۳	۱۳۶۶/۰۲/۲۲	۰/۳۸	۰/۲۶	۳۲	۱۳۷۵/۰۱/۲۱	۰/۹۲	۰/۷۴
۴	۱۳۶۶/۱۱/۱۳	۰/۱۲	۰/۰۸	۳۳	۱۳۷۵/۰۴/۱۸	۰/۰۴	۰/۳۰
۵	۱۳۶۷/۰۱/۲۵	۰/۶۱	۰/۴۵	۳۴	۱۳۷۵/۰۷/۲۲	۰/۹۱	۰/۷۵
۶	۱۳۶۷/۰۲/۰۷	۰/۰۲	۰/۲۳	۳۵	۱۳۷۵/۱۰/۲۱	۰/۴۲	۰/۲۷
۷	۱۳۶۷/۰۲/۱۲	۰/۷۹	۰/۵۴	۳۶	۱۳۷۵/۱۰/۲۶	۰/۶۱	۰/۴۹
۸	۱۳۶۷/۰۷/۲۵	۰/۵۹	۰/۳۵	۳۷	۱۳۷۶/۰۱/۰۱	۰/۶۸	۰/۳۷
۹	۱۳۶۷/۰۷/۲۷	۲/۹۳	۰/۷۳	۳۸	۱۳۷۶/۰۲/۰۸	۰/۰۶	۰/۵۱
۱۰	۱۳۶۷/۰۸/۱۹	۰/۴۰	۰/۲۸	۳۹	۱۳۷۶/۰۶/۲۸	۰/۰۳	۰/۱۰
۱۱	۱۳۶۷/۰۸/۲۰	۰/۴۱	۰/۲۸	۴۰	۱۳۷۶/۰۹/۱۰	۰/۰۹	۰/۶۹
۱۲	۱۳۶۷/۰۸/۲۸	۰/۱۰	۰/۰۷	۴۱	۱۳۷۶/۰۹/۱۸	۰/۰۴	۰/۰۲
۱۳	۱۳۶۷/۰۹/۲۶	۰/۸۳	۰/۵۶	۴۲	۱۳۷۶/۱۲/۰۸	۰/۸۱	۰/۶۷
۱۴	۱۳۶۷/۱۲/۱۳	۰/۳۶	۰/۴۳	۴۳	۱۳۷۶/۱۲/۱۷	۰/۵۵	۰/۴۵
۱۵	۱۳۶۷/۱۲/۲۰	۰/۳۳	۰/۲۸	۴۴	۱۳۷۷/۰۸/۱۶	۰/۰۷	۰/۵۳
۱۶	۱۳۶۷/۱۲/۲۳	۰/۰۴	۰/۱۶	۴۵	۱۳۷۷/۰۸/۱۹	۰/۴۵	۰/۴۱
۱۷	۱۳۶۷/۱۲/۲۵	۱/۸۷	۰/۱۶	۴۶	۱۳۷۶/۱۰/۲۶	۰/۴۴	۰/۴۱
۱۸	۱۳۶۸/۰۱/۰۸	۰/۸۳	۰/۶۳	۴۷	۱۳۷۷/۱۲/۲۵	۰/۶۳	۰/۵۴
۱۹	۱۳۶۷/۰۱/۰۹	۰/۴۲	۰/۶۵	۴۸	۱۳۷۸/۰۱/۰۱	۰/۴۰	۰/۳۱
۲۰	۱۳۶۸/۱۰/۱۱	۰/۲۰	۰/۲۹	۴۹	۱۳۷۸/۰۹/۱۹	۰/۲۸	۰/۲۰
۲۱	۱۳۶۹/۱۲/۲۸	۰/۳۵	۰/۲۱	۵۰	۱۳۷۸/۱۲/۲۹	۰/۴۹	۰/۳۶
۲۲	۱۳۷۱/۰۱/۲۵	۰/۳۷	۰/۲۲	۵۱	۱۳۷۵/۰۱/۰۵	۰/۳۹	۰/۲۳
۲۳	۱۳۷۱/۰۲/۲۷	۰/۹۶	۰/۳۴	۵۲	۱۳۷۹/۰۸/۱۱	۰/۰۳	۰/۱۹
۲۴	۱۳۷۱/۰۸/۱۶	۰/۲۴	۰/۷۱	۵۳	۱۳۸۰/۰۱/۲۴	۰/۰۷	۰/۵۳
۲۵	۱۳۷۹/۰۹/۰۳	۰/۲۷	۰/۱۸	۵۴	۱۳۸۰/۰۲/۱۷	۰/۶۶	۰/۳۶
۲۶	۱۳۷۳/۰۲/۲۳	۰/۰۱	۰/۱۷	۵۵	۱۳۸۰/۰۸/۲۰	۰/۴۲	۰/۴۸
۲۷	۱۳۷۳/۰۸/۱۵	۰/۶۹	۰/۱۲	۵۶	۱۳۸۰/۰۸/۲۱	۰/۵۱	۰/۴۲
۲۸	۱۳۷۴/۰۲/۲۲	۰/۳۹	۰/۵۷	۵۷	۱۳۸۰/۰۹/۱۰	۰/۵۶	۰/۴۲
۲۹	۱۳۷۴/۰۷/۲۹	۰/۰۸	۰/۲۷	۵۸	۱۳۸۰/۰۹/۲۸	۰/۳۸	۰/۳۲



شکل ۳. رابطه بین رواناب مشاهده‌ای و رواناب برآوردی با مدل SCS-CN با فرض $\lambda=Ia/S=0/08$ در ۵۸ رخداد بارندگی حوزه آبخیز تهم جای (۱۳۶۶-۱۳۸۰)

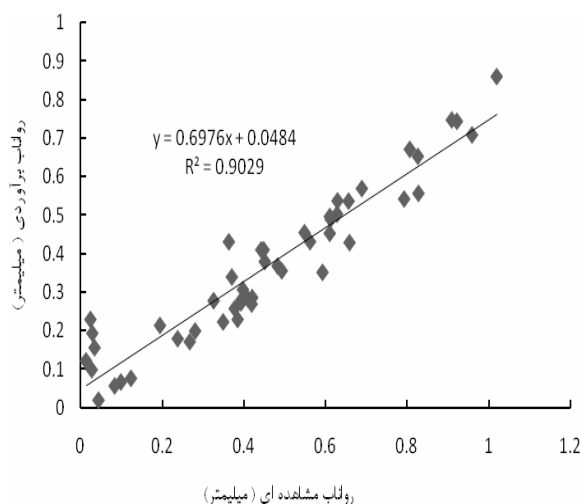
بارندگی را نشان می‌دهد. ابراهیمیان و همکاران (۹) در تحقیقات خود همبستگی بین رواناب مشاهده‌ای و برآوردی را برابر ۰/۵۶ به دست آوردند. یافته‌های هاوکینز و همکاران (۱۱)، وود وارد و همکاران (۲۲) و شای و همکاران (۱۸) نیز نشان داد که با اصلاح ضریب نگهداشت اولیه از ۰/۲ به ترتیب به ۰/۰۵، مقدار همبستگی بین رواناب مشاهده‌ای و برآوردی به ترتیب ۰/۸۵، ۰/۷۸ و ۰/۸۰ افزایش یافت.

ارزیابی مدل اصلاح شده ($\lambda=Ia/S=0/08$) برای ۴۹ رخداد بارندگی براساس معیارهای آماری میانگین خطا (AE)، ریشه میانگین مربعات خطا (RMSE)، ریشه میانگین مربعات (RMS)، کارایی مدل (EF) و ضریب مجموع باقی مانده (CRM) نشان داد که این مقادیر به ترتیب برابر ۰/۰۸۹، ۱۳۸/۵، ۶۲/۳، ۰/۹۶ و ۰/۲ بودند. نتایج تحقیقات چانسکی و همکاران (۸) در حوزه آلبرتا در کانادا نشان داد که مقدار شاخص‌های AE، RMSE، EF و CRM به ترتیب برابر ۰/۱۳۹، ۳۹۶۸، ۰/۰۵۵۰ و ۰/۷۳ بود.

نتیجه‌گیری

بررسی میزان رواناب ناشی از ۵۸ رخداد بارندگی با استفاده از روش شماره منحنی رواناب (SCS-CN) در حوزه آبخیز تهم

برای تقویت رابطه بین رواناب برآوردی و مشاهده‌ای و کاهش خطای برآورد در مدل واسنجی شده، تعداد ۹ رخداد باران (رخدادهای شماره ۹، ۱۷، ۳۳، ۳۷، ۳۸، ۴۰، ۴۴، ۵۳ و ۵۸) از فرآیند تحلیل داده‌ها حذف شدند. رخدادهای شماره ۹ و ۱۷ به دلیل داشتن بیشترین میزان بارندگی پنج روز پیش (به ترتیب ۱۰/۷۳ و ۳/۹۲ میلی‌متر) از فرآیند تحلیل حذف شدند چرا که وجود این میزان بارندگی پیشین موجب شده بود که مقدار CN متوسط جدول برخلاف سایر رخدادها به CN شرایط اشباع (CNIII) تصحیح شود و میزان رواناب بیش از حد برآورد گردد. رخدادهای ۳۳، ۳۷، ۳۸، ۴۰، ۴۴، ۵۳ و ۵۸ نیز به دلیل داشتن کمترین شدت بارندگی طی دوره تحقیق (کمتر ۰/۱۴ میلی‌متر بر ساعت) از فرآیند تحلیل داده‌های حذف شدند. تحلیل دوباره داده‌های رواناب (۴۹ رخداد) نشان داد که نسبت رواناب برآورد شده به مشاهده‌ای برابر با ۱/۳ شود. در حقیقت با کاربرد مدل واسنجی شده ($\lambda=Ia/S=0/08$) در ۴۹ رخداد بارندگی، مقدار رواناب ۳۰ درصد بیش از مقدار مشاهده‌ای برآورد شد. رابطه بین رواناب برآوردی و مشاهده‌ای افزایش قابل توجهی یافت ($R^2=0/90$) و میزان خطای مدل بسیار کمتر (۰/۰۰۷) شد. شکل ۴ رابطه بین رواناب مشاهده‌ای رواناب برآورد شده با مدل واسنجی شده SCS-CN در ۴۹ رخداد



شکل ۴. رابطه بین رواناب مشاهده‌ای و برآوردی شده با مدل SCS-CN با فرض $\lambda=Ia/S=0/08$ در رخداد بارندگی در حوزه آبخیز تهم جای (۱۳۸۰-۱۳۶۶)

دارای بیشترین میزان بارندگی پنج روز قبل بودند (بیشتر از $3/92$ میلی‌متر) و یا کمترین شدت (کمتر از $0/14$ میلی‌متر بر ساعت) را برخوردار بودند به‌طورکلی نتایج این پژوهش نشان داد که در حوزه آبخیز نیمه خشک مورد بررسی مقدار نسبت نگهداشت اولیه ($\lambda=Ia/S$) بسیار کمتر از مقدار فرض شده در مدل ($\lambda=0/2$) بوده و به‌طور اصلاحی برابر $0/8$ بود ($\lambda=0/08$). از این رو پیشنهاد می‌شود قبل از به‌کارگیری روش SCS-CN جهت برآورد رواناب در حوزه‌های آبخیز کشور، نسبت به اصلاح نسبت نگهداشت اولیه ($\lambda=Ia/S$) اقدام شود.

چای در شمال غرب زنجان نشان داد که مقدار رواناب برآوردی به‌طور متوسط $27/8$ برابر بزرگ‌تر از مقدار مشاهده‌ای بود. رابط ضعیفی بین مقدار رواناب برآوردی و مشاهده‌ای مشاهده شد ($R^2=0/09$). در این مدل نسبت نگهداشت اولیه از فرض $0/2$ به فرض $0/08$ اصلاح شد ($\lambda=Ia/S=0/08$). نتایج نشان داد که مقدار رواناب مشاهده‌ای $1/4$ برابر بزرگ‌تر از مقدار برآوردی بود و ضریب تعیین (R^2) بین آن دو $0/41$ بود. با حذف 9 رخداد باران، ضریب تعیین بین مقدار رواناب برآوردی و مشاهده‌ای به $0/90$ افزایش یافت و خطای مدل به $0/07$ کاهش یافت. این رخدادها شامل باران‌های بودند که

منابع مورد استفاده

۱. خوجینی، ع. ۱۳۷۷. بررسی شماره منحنی روش SCS در برآورد عمق رواناب و دبی اوج در حوزه‌های آبخیز سلسه جبال البرز. پژوهش و سازندگی ۳۸: ۲۰-۲۷.
۲. رضوی، ل. ح. صادقی و م. مهدوی. ۱۳۸۹. افزایش دقت تخمین مدل SCS از طریق جایگزینی مقدار کل بارش بارواناب در زمان متمرکز حوزه آبخیز خانمیرزا و کلسیلیان. مجموعه مقالات ششمین همایش ملی علوم و مهندسی آبخیزداری، دانشکده منابع طبیعی، دانشگاه تربیت مدرس، نور.
۳. قهرودی تالی، م. ۱۳۸۵. ارزیابی مدل SCS-CN در تخمین رواناب، مطالعه موردی حوضه آبریز سد امیرکبیر. جغرافیا و توسعه ۴: ۱۸۵-۱۹۸.

۴. گلپایگانی، ف.، م. قنبرپور، و آ. ملکیان. ۱۳۸۶. برآورد ارتفاع و دبی اوج رواناب در دوره‌های بازگشت مختلف برای حوزه‌های کوچک با استفاده از روش‌های تجربی. چهارمین همایش ملی علوم مهندسی آبخیزداری ایران، مدیریت حوضه‌های آبخیز، کرج، دانشکده منابع طبیعی، دانشگاه تهران.
۵. محمدی، ح. و ع. پناهی. ۱۳۸۵. برآورد میزان رواناب با استفاده از روش SCS و GIS در حوضه آبخیز قلعه چای (استان آذربایجان). نشریه پژوهشی انجمن جغرافیایی ایران ۴ (۱۰ و ۱۱): ۱۰۹-۱۲۳.
۶. ملکیان، آ.، م. محسنی ساروی و م. مهدوی. ۱۳۸۳. بررسی کارایی روش شماره منحنی در برآورد عمق رواناب. مجله منابع طبیعی ایران ۵۷: ۶۲۱-۶۳۳.
۷. نساجی زواره، م. و م. مهدوی. ۱۳۸۴. برآورد دبی حداکثر سیل با استفاده از روش‌های مختلف شماره منحنی، مطالعه موردی در البرز مرکزی. مجله منابع طبیعی ۵۸: ۳۱۵-۳۲۴.
8. Chanasyk, D.S., E. Mapfumo and W. Willms. 2003. Quantification and simulation of surface runoff from Fescue grassland watersheds. *Agric. Water Manage.* 59: 137-153.
9. Ebrahimian, M., M. H. Ismail and I. A. Malek. 2009. Application of natural resources conservation service-curve number method for runoff estimation with GIS in the Kardeh Watershed, Iran. *Eur. J. Sci. Res.* 34 (4): 575-590.
10. Elmaloglou, S. and N. Malamos. 2000. Simulation of soil moisture content of a prairie field with SWAP93. *Agric. Water Manage.* 43: 139-149.
11. Hawkins, R. H., R. Jiang., D. E. Woodward., A. T. Hjelmfelt., J. A. Mullem. and Q. D. Quan. 2002. Runoff curve number method: Examination of the initial abstraction ratio. *Proceedings of the Second Federal Interagency Hydrologic Modeling Conference, Las Vegas, Nevada, U.S. Geological Survey, Lakewood, Colorado, USA.*
12. Hjelmfelt, A., L. A. Krammer and R. E. Burwell. 1981. Curve number as random variables. *Proc. of the Int. Symposium on Rainfall-Runoff Modeling, Mississippi State University, USA*, pp. 365-370.
13. Klute, A. and C. Dirksen. 1986. Hydraulic conductivity and diffusivity: Laboratory methods. PP. 687-734. *In: A. Klute (Ed.), Methods of Soil Analysis, Part 1, Agronomy Monog. No. 9 Soil Science Society of America Madison, WI.*
14. Lewis, D., M. J. Singer and K. W. Kate. 2000. Applicability of SCS curve number method for a California Oak Woodlands Watershed, *Journal of Soil and Water Conservation, Second Quarter*, 48-55.
15. Loague, K. and R. E. Green, 1991. Statistical and gaohical methods for evaluating solute transport models. Overview and application. *J. Contamin. Hydrol.* 7: 51-73.
16. Maidment, D. 1992. *Handbook of Hydrology*. McGraw Hill Book Company, USA.
17. Mane, R. V., A. A. Atre and G. R. Bagnal. 1994. Runoff curve number for agricultural watersheds in Ahmednagar District, Maharashtra, 8th ISCO Conference, India, 644-647.
18. Shi, Z. H., L. D. Chen., N. F. Fang, D. F. Qin and C. F. Cai. 2009. Research on the SCS-CN initial abstraction ratio using rainfall-runoff event analysis in the three Gorges area, China. *Catena* 77: 1-7.
19. Simanton, J. R., R. H. Hawkins and M. Mohseni Saravi. 1996. The relationships between watershed area and curve number. *Trans. ASAE*, 39(4): 1391-1394.
20. Singh, V. P. 1998. *Hydrologic System, Rainfall Runoff Modeling*. Vol.1, John Wiley and Sons, UK.
21. Soil Conservation Service. 1973. A method for estimating volume and rate of runoff in small watersheds SCS, Tech. pap. 149, Water Resources Pub., Washington, D C.
22. Woodward, D. E., R. H. Hawkins., R. Jiang., A. T. Hjelmfelt., J. A. Van Mullem and Q. D. Quan. 2003. Runoff Curve Number Method: Examination of the initial abstraction ratio. *Proc. The World Water & Environmental Resources Congress and Related Symposia*, PP. 111-118.