

Technical Note

یادداشت فنی

Importance of Storm Type and Initial Loss Value for Flood Discharge Estimation

F. Daliri^{1*} and M. Kholghi²

Abstract

Available flood discharge data has a significant role in the procedure of flood control and management. In sites with a lack of data, a simulation model with the synthetic and estimated data is recommended. In this study a rainfall-runoff model (HEC-HMS) based on SCS (curve number) and flood routing (lag-trend) methods have been applied for a watershed situated in the north of Neyshabour, Northeast of Iran. The effects of several storm patterns and initial losses (0.2 & 0.05) have been studied for flood estimation. The results indicated that for a storm pattern of type IV and initial losses of 0.2, the estimated peak flood had more accuracy among patterns. However with this model 53% of 15 observed flood peak data is acceptable. Other result showed that the SCS method has less accuracy and it is not recommended for a watershed like north Neyshabour flood management and should be calibrated.

بررسی اهمیت تیپ رگبار و گیرش اولیه در تعیین دبی اوج سیلاب

فرهاد دلیری^{۱*} و مجید خلقی^۲

چکیده

با توجه به اینکه اغلب حوضه‌های آبریز فاقد آمار و اطلاعات با کفايت لازم هستند، شبیه سازی بارش - رواناب منطقه شمال نیشابور در سیستم هیدرولوژیک با الگوریتم‌های مدل HEC-HMS پایه ریزی شد. الگوریتم انتخابی در مدل مذکور، روش SCS(CN) می‌باشد. شماره منحنی حوضه برای شرایط متوسط بر اساس اطلاعات پوشش گیاهی، کاربری اراضی، گروههای هیدرولوژیک خاک و جدول SCS محاسبه شد. روندیابی موج سیل نیز در بازه‌های مورد نیاز از روش روند تأخیر صورت گرفت. در این تحقیق جهت بررسی اهمیت تیپ رگبار در تخمین دبی اوج سیلاب در کنار ضرایب مختلف گیرش اولیه (۰/۰۵ و ۰/۰۵)، سه ایستگاه هیدرومتری عشق آباد، دیزبادعلیا و زرنده با پراکنش منطقی در شمال نیشابور انتخاب گردیدند. نتایج حاکی از آن است که کاربرد روش SCS(CN) در منطقه شمال نیشابور با رگبار تیپ IV و گیرش اولیه ۰/۰۵ درصد از دبی‌های اوج تخمینی (از ۱۵ مشاهده) در دامنه قابل قبول از دبی اوج خطا می‌باشد. همچنین استفاده از نسبت جذب اولیه ۰/۰۵ به جای ۰/۰۵ که توسط وودوارد و همکاران (۲۰۰۳) توصیه شده، در منطقه شمال نیشابور مناسب نمی‌باشد. بطور کلی نتایج تحقیق نشان می‌دهند که تنها ۵۳ درصد از دبی‌های اوج تخمینی (از ۱۵ مشاهده) در دامنه قابل قبول از دبی اوج مبنای قرار دارند. لذا روش مذکور را بدون عمل بهینه سازی و یا فرایند منطقه‌ای نمودن برای حوضه مورد مطالعه توصیه نمی‌شود.

کلمات کلیدی: تیپ رگبار، گیرش اولیه، دبی سیلاب، شبیه سازی، حوضه آبریز نیشابور.

تاریخ دریافت مقاله: ۵ خرداد ۱۳۸۷

تاریخ پذیرش مقاله: ۲۱ مهر ۱۳۸۸

Keywords: Storm type, Initial losses, Flood discharge, Simulation, Neyshabor Watershed.

1- Instructor., Faculty of Civil Eng. Univ. of Jame, Tehran, & Technical Team MAHAB GHODSS Cons. Eng, Email: f_daliri@yahoo.com
2- Assoc. Prof., Irrigation Eng. Department, Univ. of Tehran.
*- Corresponding Author

- مدرب دانشکده عمران دانشگاه علمی-کاربردی و عضو کمیته فنی شرکت مهندسی مشاور مهاب قدس

- دانشیار گروه مهندسی آبیاری و آبادانی دانشگاه تهران

*- نویسنده مسئول

۱- مقدمه

همگنی لازم، بازسازی نوافص حداکثر تا سطح ۵٪ مجاز آماری انجام و نهایتاً طول دوره آماری از سال ۱۳۸۱ تا ۱۳۵۱ در نظر گرفته شد. سپس روش SCS(CN) در مدل HEC-HMS به ترتیب گام‌های زیر انجام شد:

۱- ایجاد مدل سیستم انتقال جریان: برای تعریف توابع ریاضی مربوطه در این خصوص با توجه به تقطاع جریان و خروجی هر واحد همگن (حدود حداکثر ۱۰۰ کیلومترمربع) و به کمک المان‌های هیدرولوژیکی مدل مذکور، بازه‌های روندیابی و سطح حوضه‌ها تعریف شد. ۲- تعیین مشخصه‌های زمانی پاسخ حوضه: در حوضه‌های بدون آمار سازمان حفاظت خاک امریکا مقدار زمان تأخیر را در ارتباط با $0.6tc$ پیشنهاد می‌کند. مقدار t_c بر اساس رابطه کریچ محاسبه شد. ۳- رگبار: جهت شبیه‌سازی سیستم، ابتدا باید عضوهای قلمرو عملگر تابع جهت برآورد بردهای مورد نظر تعریف شوند.

$$\text{الف- احتمال رگبار } P(X \geq x_T) = 1/T$$

احتمال رگبار برای شبیه‌سازی سیلاب با دوره‌های بازگشت ۲، ۵، ۲۵ و ۵۰ سال انتخاب شد.

$$\text{ب- تداوم رگبار } P(t, T)$$

تداوم رگبار و زمان جزئی رگبار $P(D)$ با توجه به پارامترهای زمان تا اوج t_p و t_c به وسیله روابط و قیود زیر توصیه شده است.

$$P(D) = \{ P \geq 0, 0.133 t_c \leq D < 0.25 t_p \} \quad (1)$$

$$P(t, T) = \begin{cases} P_{6,T}, & \rightarrow t_c \leq 6 \\ P_{t_c,T}, & \rightarrow t_c > 6 \\ P_{24,T} \end{cases} \quad (2)$$

ج- رگبار ناحیه‌ای

رابطه کلی توسط هالت (مهدوی، ۱۳۸۱) به شکل زیر پایه ریزی شده است:

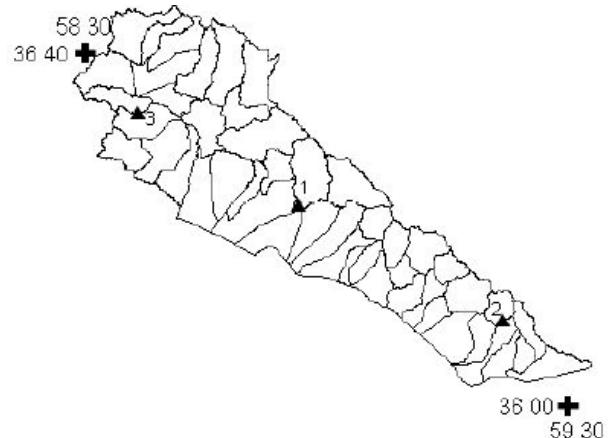
$$\frac{P}{P_c} = 1 - \frac{0.3\sqrt{a}}{t} \quad (3)$$

در این رابطه P و P_c به ترتیب رگبار ناحیه‌ای و مرکزی، a مساحت توده بارش و t تابع گام‌ای معکوس رگبار هستند. با توجه به اهمیت این مشخصه در برآورد سیلاب، رگبار ناحیه‌ای توسط معادلات DAD منطقه به صورت گردانی در مکان برای آبخیز ایستگاه‌های هیدرومتری که بیش از یک واحد همگن داشتند، محاسبه شد.

۲- مواد و روش‌ها

۲-۱- مشخصات منطقه و ایستگاه‌های مورد مطالعه

منطقه تحقیق با وسعت ۲۴۳۲ کیلومتر مربع در استان خراسان با متوسط نزولات ۳۴۰ میلی‌متر و رژیم بارانی - برفی در شمال شهرستان نیشابور قرار دارد. سیلاب این منطقه کم رسوب و از نوع خالص است.



شکل ۱- موقعیت و کد شناسایی ایستگاه‌های هیدرومتری منطقه نیشابور

۲-۲- روش تحقیق

در این خصوص پس از اجرای مراحل کنترل داده‌های متوسط حداکثر روزانه و اوج شامل آزمون داده‌های پرت و آزمون‌های

د- نوع رگبار

براساس داده‌ها و شرایط ارائه شده در بخش‌های قبل، مقادیر دبی اوج روش SCS(CN) و درصد خطای مبنای آن در محل سه ایستگاه منتخب منطقه شمال نیشابور، برای چهار تیپ مختلف رگبار و گیرش اولیه ۰/۲ در جدول ۱ و مقادیر دبی اوج با تیپ رگبار مناسب منطقه (IV) برای گیرش‌های اولیه ۰/۲ و ۰/۰۵ در جدول ۲ ارائه شده‌اند.

۴- بحث و نتیجه گیری

- بررسی نتایج ارائه شده در تحقیق حاضر حاکی از آن است که کمترین خطای دبی اوج حاصل از روش SCS(CN) مربوط به تیپ رگبار (IV) با جذب اولیه ۰/۲ می‌باشد. از آنجایی که نتایج آنالیز رگبارهای ایستگاه مشهد نیز نزدیک این تیپ است (شکل ۱) می‌توان رگبارهای منطقه شمال نیشابور را در این گروه قرار داد. همانطور که نتایج نیز نشان می‌دهند، در صورتیکه رگبار انتخابی در مدل غلط انتخاب شود، ممکن است درصد خطا به ویژه در دبی‌های پایین تا ۷۶۲ درصد نیز برسد.

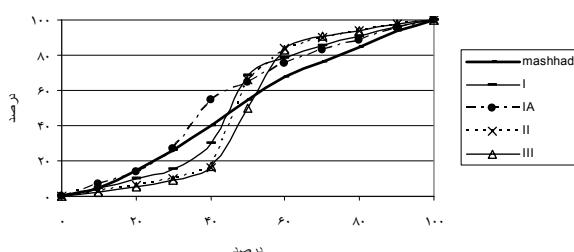
- توصیه (Woodward et al. 2003) مبنی بر مناسب بودن ضریب ۰/۰ به جای ۰/۲ برای جذب اولیه نیز، حداقل در منطقه شمال نیشابور مناسب نیست. به طور کلی به نظر می‌رسد، مقدار ۰/۲ برای حوضه‌های روستایی با رگبارهای بزرگ مناسب باشد، اما ممکن است ضریب ۰/۲ برای مناطق شهری و رگبارهای کوچک روستایی بزرگ باشد (مهدوی ۱۳۸۱).

- نتایج تحقیقات در خصوص روش SCS(CN) حاکی از آن است که محاسبه شماره منحنی با روش جدول SCS، تطابق خوبی با واقعیت ندارد به طوریکه در تحقیقات متعددی، بازنگری CN و توسعه آن توصیه شده است (Daliri et al., 2009). لذا بخشی از خطای موجود در برآوردهای تحقیق حاضر نیز می‌تواند به خاطر عدم وجود همبستگی مناسب بین CN محاسباتی و مشاهداتی باشد. با این وجود همیشه امکان استفاده از روش‌های اصلاح شده شماره منحنی مانند روش مجانبی وجود ندارد؛ لذا توصیه می‌شود جداول روش منحنی SCS برای کشور ایران تعديل شوند.

- نتایج تحقیق حاضر نشان می‌دهند، تنها ۵۳ درصد (۸ مورد از ۱۵ مورد) از نتایج برآورد دبی اوج روش SCS(CN) در دامنه قابل قبول (حداکثر ۱۵ درصد خطای) قرار می‌گیرند؛ لذا روش مذکور را نمی‌توان بدون فرایند بهینه‌سازی و/یا منطقه‌ای نمودن مدل برای مناطق

جهت شبیه‌سازی پیوسته سیستم توزیعی در زمان، مقادیر ورودی به صورت غیر یکنواخت توزیع می‌گردند. در این تحقیق روش SCS که توسط انجمن حفاظت منابع طبیعی آمریکا (NARCS) توسعه داده شده، جهت بیشینه سازی مقدار اوج رواناب استفاده شده است. همچنین آنالیز رگبارهای استگاه سینوپتیک مشهد حاکی از آن است که رگبارهای فصل بحرانی عمدتاً در تیپ IV قرار می‌گیرند (شکل ۲).

۲- تلفات: در تحقیق حاضر روش شماره منحنی سازمان حفاظت منابع ملی (NRCS) انتخاب گردید. مقادیر CN متوسط منطقه شمال نیشابور بر اساس جدول SCS و اطلاعات بخشی شامل مطالعات پوشش گیاهی، کاربری اراضی و گروههای هیدرولوژیک خاک برای ماه اسفند (دوره بحرانی) محاسبه گردید. همچنین شرایط رطوبت پیشین منطقه با توجه به فاصله زمانی رخداد رگبارها در گروه AMCII فصل خواب تعریف شد. نهایتاً شماره منحنی محاسباتی برای واحدهای همگن به صورت وزنی توزیع شد. ۵- مبدل: روش SCS با توجه به نیاز حداقل اطلاعات انتخاب و خطای حاصل از رفتار غیر خطی حوضه‌ها پذیرفته شد. ۶- جریان پایه: شرایط مرزی این متفیر با روش ثابت ماهانه تعیین و وارد محاسبات شد. ۷- نقش ذوب برف در تولید سیل: اغلب سیلاب‌های مهم منطقه همزممان با ذوب برف و در ماه اسفند رخ می‌دهند. جهت کمی کردن اثر نقش ذوب برف در سیلاب منطقه به کمک فاکتور درجه - روز، معادلات ضریب برگیری و نزولات، نقشه‌های مختلفی چون نقشه‌های پیشروی و پسروی برف، معادله دمای حداکثر روزانه و رابطه سوکولوف (نجماهی، ۱۳۶۹) با فرض تأخیر صفر بین ذوب و رواناب جهت بیشینه سازی و با توزیع یکنواخت ذوب استفاده شد. جهت جلوگیری از احراز مقادیر غیر واقعی حد بالا، ابتدا مقادیر حداکثر ذوب ممکن هر واحد در طول دوره بحرانی محاسبه و سپس میزان سهم مشارکت ذوب در محاسبات سیل لحاظ گردیدند. ۸- بهینه‌سازی و آنالیز حساسیت: با توجه به اهداف تحقیق دو فرایند مذکور انجام نگرفت. ۹- روندیابی سیلاب: در تحقیق حاضر، روش روند تأخیر انتخاب شد.



شکل ۲- توزیع درصد زمانی رگبار (VI,III,II,I) منطقه شمال نیشابور

جدول ۱ - مقایسه مقادیر دبی اوج محاسباتی مدل بارش-رواناب با روش تحلیل فرکانس آمار ایستگاههای شاهد با تیپ‌های مختلف رگبار و گیرش اولیه (m^3/s)

تیپ رگبار	درصد خطا	Q_{50}	درصد خطا	Q_{25}	درصد خطا	Q_{10}	درصد خطا	Q_5	درصد خطا	Q_2	ایستگاه
I	80	456/6	73	374/5	72	271/6	77	193/6	123	93/8	عشق آباد(۱)
II	205	775	197	643	201	475/7	218	347/2	321	176/9	
III	176	701	169	583	174	433/2	191	317/7	289	163/4	
IV	4	264	0/6	214/7	3	153/8	0/4	108/5	25	52/9	
دبی مینا	-	254	-	216	-	158	-	109	-	42	
I	118	85	188	66/3	268	44/2	302	28/2	243	10/3	دیزبادعلیا(۲)
II	327	166/7	476	132/6	655	90/6	762	60/4	716	24/5	
III	257	139/3	384	111/4	541	77	650	52/5	633	22	
IV	7	41/7	40	32/3	76	21/2	91	13/4	133	7	
دبی مینا	-	39	-	23	-	12	-	7	-	3	
I	29	526/2	41	406/5	54	266/7	55	170/7	36	68	زرنده(۳)
II	123	909/7	150	719/4	184	492/1	198	328/7	180	140	
III	108	852/2	134	675/6	168	463/8	182	310/7	167	133/8	
IV	25	306/4	19	233/4	13	150/5	12	96/1	8	54	
دبی مینا	-	408	-	288	-	173	-	110	-	50	

جدول ۲ - مقایسه مقادیر دبی اوج محاسباتی مدل بارش-رواناب با نگهداشت‌های اولیه $2/0$ و $5/0$ برای تیپ رگبار IV (m^3/s)

نگهداشت اولیه	درصد خطا	Q_{50}	درصد خطا	Q_{25}	درصد خطا	Q_{10}	درصد خطا	Q_5	درصد خطا	Q_2	ایستگاه
0/2	4	264	0/6	214/	3	153/	0/4	108/	25	53	عشق آباد(۱)
0/05	25	319	25	271	33	210/	2	163/	7	142	
دبی مینا	-	254	-	216	-	158	-	109	-	42	
0/2	7	41/7	40	32/3	76	21/2	91	13/4	133	7	
0/05	55	60/4	120	50/6	220	38/5	322	29/6	500	18	دیزبادعلیا(۲)
دبی مینا	-	39	-	23	-	12	-	7	-	3	
0/2	25	306/	4	19	4	13	150/				
0/05	14	465	34	386/	8	68	292/	1	101	221/	
دبی مینا	-	408	-	288	-	173	-	110	-	50	زرنده(۳)

مهدوی، م. (۱۳۸۱)، "هیدرولوژی کاربردی" جلد دوم، دانشگاه تهران، چاپ سوم. ۴۴۱ ص.

نجمایی، م. (۱۳۶۹)، "هیدرولوژی مهندسی"، جلد دوم، دانشگاه علم و صنعت، چاپ دوم. ۶۰۸ ص.

یزدانی، م.، مهدوی، م. و حسینی چگینی، ا. (۱۳۸۰)، "تعیین دبی حداقل سیلان با استفاده از روش ترسیمی SCS در حوضه‌های آبخیز کوچک" مجله منابع طبیعی ایران، ۵۴ (۴): صص. ۳۵۵-۳۶۸.

Bales, J. and Betson, R. P. (1981), "The Curve Number as a Hydrologic Index", Proceeding International

مشابه شمال نیشاپور توصیه نمود. در این خصوص یزدانی و همکاران (۱۳۷۹)، دلیری (۱۳۸۰) و Bales & Betson (1981) بر اهمیت به دست آوردن مدل منطقه‌ای تأکید نمودند.

دلیری، ف. (۱۳۷۹)، "مطالعات هیدرولوژی و منابع آب حوضه آبخیز و شته-زیدشت منطقه طالقان"، پژوهه کارشناسی دانشکده منابع طبیعی دانشگاه تهران، ۸۵ ص.

مهدوی، م. (۱۳۸۱)، "هیدرولوژی کاربردی" جلد اول، دانشگاه تهران، چاپ چهارم. ۳۶۴ ص.

۵- مراجع

Symposium on Rainfall–Runoff Modeling,
Mississippi State University, pp. 371-386.

Woodward, D.E., Hawkins, R.H. and Jiang, R. (2003), "Runoff curve Number Method: Examination of the Initial Abstraction ratio" Proceeding of the World Water & Environmental Resources Congress and Related Symposia.

Daliri, F., Kholghi, M. and S. Seraji. H. (2009), "Importance Storm Type and Initial Loss In Flood Modeling," Proceeding of the 1th International Conference of Water Crisis, Univ of Zabol.