



تحلیل منطقه ای سیلاب به روش سیل شاخص در حوزه آبخیز کرخه در استان لرستان

ناصر طهماسبی^۱، اسماعیل رحمانی^۲*

۱- استادیار گروه مرتع و آبخیزداری، دانشگاه لرستان

۲- دانشجوی کارشناسی ارشد مهندسی آبخیزداری، دانشگاه لرستان

* (Rahmaniesmail6@gmail.com)

چکیده

راهکار مناسب برای پیش بینی سیلاب ها بهره گیری از آمار حداکثر لحظه ای ثبت شده در ایستگاه هیدرومتری واقع در منطقه می باشد ولی به علت نبود این ایستگاه ها و یا داشتن آمار ناقص و کوتاه مدت در بیشتر مناطق کشور می بایست با بهره گیری از روش هایی نسبت به برآورد دبی سیلاب اقدام نمود. یکی از این روش ها تحلیل منطقه ای سیلاب می باشد که در یک منطقه با به کار بردن دبی های حداکثر لحظه ای ثبت شده در ایستگاه ها هیدرومتری، روابط منطقه ای سیل را ارائه می نماید. این روش از آن جهت حائز اهمیت است که می تواند مقادیر سیلاب با دوره بازگشت های متعدد را بدون اندازه گیری در اختیار ما قرار دهد. در این تحقیق سعی شده است از روش سیل شاخص که از روش های تحلیل منطقه ای سیلاب می باشد، استفاده شود. که در اینجا تعداد ۱۴ ایستگاه از حوزه کرخه در استان لرستان مورد بررسی قرار می گیرد. با توجه به نتایج بدست آمده در یک دوره آماری مشترک داده های ۶ ایستگاه فاقد آمار بازسازی شده، وبا استفاده از رابطه ویبول هر یک از دبی های حداکثر با دوره بازگشت متفاوت بر دبی متوسط تقسیم کرده و آن ها را بی بعد (Dimensionless) می نماییم، سپس بین مساحت ودبی متوسط سیل رابطه $Q_2=0.081x+11.38$ بدست می آید. وبا جایگزین کردن مساحت هر ایستگاه (فاقد آمار) در متغییر رابطه، دبی متوسط سیل هر کدام به متر مکعب بر ثانیه حاصل می شود، واز حاصلضرب عدد بدست آمده در دبی بدون بعد که از منحنی احتمالی با دوره بازگشت ۱۰ ساله که ۲.۲ بدست آمده، دبی سیل برای هر کدام از ایستگاه های مورد نظر بدست می آید.

کلمات کلیدی: تحلیل منطقه ای سیلاب، سیل شاخص، استان لرستان

مقدمه

رخداد سیل به دلایل طبیعی و غیر طبیعی موجب قربانی شدن هزاران نفر از مردم جهان در هر سال می شود و زیان های سنگینی بر دوش ملت و دولت ها وارد می نماید. (Rohani: 2001). کشور ایران با موقعیت جغرافیایی به طور عمده خشک و نیمه خشک می باشد. گستردگی کشور و ناهمگونی زمانی و مکانی ریزش های جوی و شرایط متنوع آب و هوایی باعث شده که در بسیاری از مواقع سیلاب ها عظیمی جریان یابد. و سبب به وجود آمدن آسیب ها و زیان های سنگین مالی و جانی می باشد. امروزه حفظ و نگهداری از منابع آبی و بهره برداری بهینه از آن ها یکی از اهداف پایه ای متخصصان امور آب می باشد. بررسی های دبی های حداکثر لحظه ای و تناوب رخداد آن ها برای طراحی سربز ها و سازه های هیدرولیکی در سد های مخزنی و تعیین ابعاد کناره رودخانه ها در کنترل سیلاب مهم است و از نظر اقتصادی نقش تعیین کننده ای دارد (Taghavi:2002).

جالی رسون (۱۹۹۰) برای اولین بار روش هیبرید را برای مطالعه روابط منطقه ای سیلاب در جنوب غرب ایالات متحده به کاربرد، در این روش روابط منطقه ای سیلاب براساس عوامل سطح وارتفاع تعیین شدند. پیتی لایک (۱۹۹۴) به منظور بررسی روابط بین جریان های پیشینه، بارندگی و عوامل سطح حوزه، مطالعه ای در پنج منطقه کوهستانی در غرب آمریکا انجام داد، نتیجه گرفت که سطح حوزه و متوسط سالانه بارندگی از مهمترین عوامل می باشند. هنر بخش (۱۳۷۴) آنالیز منطقه ای سیلاب را به دو روش سیل شاخص و رگرسیون چند گانه در حوزه آبخیز دریاچه نمک انجام داد و به این نتیجه رسید که فقط در دوره بازگشت صد ساله، روش



رگرسیون چند گانه دقت بیشتری دارد. آنالیز منطقه سیلاب به روش هیبرید توسط پاشی (۱۳۷۸)، نجاتی (۱۳۷۸)، سیف (۱۳۸۰) در مناطق مختلف ایران مطالعه شده است.

مواد و روش ها

استان لرستان در غرب ایران، بین طول جغرافیایی $46^{\circ} 51'$ تا $50^{\circ} 03'$ شرقی و بین عرض جغرافیایی $32^{\circ} 37'$ تا $34^{\circ} 22'$ شمالی قرار دارد. وسعت آن حدود 28559 کیلومتر مربع می باشد. این استان از شمال به استان های همدان و مرکزی، از شرق به استان اصفهان، و از غرب به استان های کرمانشاه و ایلام محدود است. کم ترین نقطه ارتفاعی در این استان 500 متر از سطح آزاد دریا می باشد. مساحت کل حوزه آبخیز کرخه 42718 کیلومتر مربع می باشد که استان های لرستان، خوزستان، مرکزی، ایلام، کردستان، همدان و کرمانشاه هر کدام بخشی از این حوزه را تشکیل می دهند. سهم استان لرستان معادل 16643 کیلومتر مربع می باشد که یکی از مهم ترین بخش حوزه آبخیز کرخه از لحاظ پتانسیل تولید آب در این استان می باشد. در ابتدا آمار کلیه ایستگاه های آب سنجی از سازمان تحقیقات منابع آب در یافت شده که بر این اساس 14 ایستگاه آب سنجی در حوزه آبخیز کرخه وجود داشت. پس از استخراج دبی حداکثر لحظه ای و بررسی صحت داده ها، که در دوره مشترک از سال (۶۱-۱۳۶۰) تا (۹۲-۱۳۹۱) دارای آمار کامل و مطمئنی بودند، در نظر گرفته شدند. در مرحله بعد آمار های ناقص را بازسازی می کنیم که می توان از روش های مختلف همبستگی خطی، لگاریتمی، نیمه لگاریتمی و نمایی استفاده کرد. در تکمیل آمار هر ایستگاه ناقص از ایستگاهی استفاده شده که بالا ترین ضریب همبستگی را با ایستگاه انتخابی داشته باشد، سپس در مرحله سوم منحنی توزیع برای هر ایستگاه را رسم می کنیم، که ارقام بدست آمده را بر روی کاغذ احتمالات منتقل می کنیم. بر این اساس دبی متوسط سیل در توزیع گمبل برای دوره بازگشت 2.33 و برای سایر توزیع ها برای دوره بازگشت 2 سال است. در مرحله چهارم آزمون همگنی انجام می گیرد، باید بررسی کرد که شب هریک از منحنی های توزیع بدست آمده، اختلاف زیادی با منحنی ترکیبی همه ایستگاه ها نداشته باشد، که عامل یکنواختی (uniform discharge) محاسبه می شود. در مرحله پنجم هر یک از دبی های حداکثر با دوره بازگشت های متفاوت را به دبی متوسط سیلاب تقسیم نموده و بدین صورت آنها را بدون بعد (dimensionless) می نماییم. سپس اعداد بدست آمده مرتب می شوند. سپس در هر ردیف که دارای دوره بازگشت خاصی می باشند میانه یا میانگین اعداد استخراج می گردد. دوره های بازگشت بر اساس رابطه ویبول محاسبه شده اند. با انتقال مقادیر دبی بی بعد و دوره بازگشت مربوط به آنها روی کاغذ گمبل، منحنی احتمال دبی های بی بعد بدست می آید و در مرحله ششم در یک حوزه آبخیز دبی متوسط سیل با عوامل مختلفی ارتباط دارد که از میان آن ها مهم ترین عامل مساحت است. البته در صورتی که بخواهیم مطالعه کاملتری را انجام دهیم می توانیم رابطه همبستگی دبی با چند متغیر مانند لیتولوژی، پوشش گیاهی، شیب، خاک و نحوه بهره برداری از اراضی را بدست آوریم که مسلماً دبی سیل با دقت بیشتری بدست می آید. در مرحله هفتم مساحت حوزه فاقد آمار را با استفاده از نقشه تپو گرافی، محدوده مورد نظر بر اساس خط الراس کوه ها تعیین شده و مساحت آن با پلانیمتر و یا هر روش دیگری مشخص می کنیم. مرحله هشتم تعیین دبی سیل در حوزه فاقد آمار: با استفاده از رابطه بین مساحت حوزه و دبی متوسط سیل و در اختیار داشتن مساحت حوزه مورد نظر، دبی متوسط سیل در حوزه فاقد آمار برآورد می گردد. سپس با منابعه به منحنی دبی بدون بعد و انتخاب دوره بازگشت مورد نظر، دبی بدون بعد بدست می آید. از حاصلضرب دبی بدون بعد در دبی متوسط سیل، دبی سیل با دوره بازگشت انتخابی، برآورد می گردد.



جدول ۱- مشخصات ۱۴ ایستگاه ها هیدرومتری حوزه آبخیز کرخه در استان لرستان

تعداد سال آماري	ارتفاع(متر)	عرض جغرافیایی	طول جغرافیایی	سطح حوزه (کیلو متر مربع)	کد ایستگاه	محل ایستگاه	رودخانه
32	1780	33° 04' 52''	47° 58' 14''	615	21-145	نورآباد	بادآور
32	880	33° 23' 25''	47° 12' 22''	568	21-163	تنگ سیاب	دره دزدان
24	1770	33° 30' 32''	48° 46' 57''	270	21-167	دهنو	هرو
32	1530	33° 43' 06''	48° 15' 06''	1148	21-169	کاکارضا	هرو
32	1520	33° 47' 12''	48° 12' 25''	773	21-171	سراب صیدعلی	دوآب الشتر
11	965	33° 26' 00''	47° 58' 00''	2450	21-172	دوآب ویسیان	خرم آباد
14	960	33° 29' 00''	47° 57' 00''	3670	21-173	دوآب ویسیان	کشکان
32	1140	33° 26' 44''	48° 14' 56''	1590	21-175	چم انجیر	خرم آباد
31	820	33° 26' 44''	49° 23' 13''	6700	21-177	افرینه	کشکان
32	800	33° 18' 51''	47° 53' 22''	800	21-179	افرینه	چولپول
32	790	33° 18' 24''	47° 48' 57''	1108	21-181	برآفتاب	مادیان رود
31	650	33° 09' 43''	47° 33' 06''	9140	21-183	پلدختر	کشکان
21	1720	33° 56' 11''	48° 16' 33''	166	21-954	دره تنگ	کهمان
17	1420	32° 21' 19''	48° 30' 58''	234	21-966	چنار سوخته	کاکاشرف

نتایج

روش سیل شاخص

مرحله اول : در آغاز داده های دبی حداکثر لحظه ای ایستگاه های هیدرومتری مورد نظر حوزه واقع شده در استان جمع آوری شده و ایستگاه های غیر قابل اطمینان حذف شده و سپس یک دوره آماری مشترک در نظر گرفته شده که در این تحقیق دوره آماری مشترک از سال (۶۱-۱۳۶۰) تا (۹۲-۱۳۹۱) در نظر گرفته می شود



جدول ۲- دبی های حداکثر لحظه ای ثبت شده در ایستگاه های در دوره آماری مشترک

سال آبی	بادآور نورآباد	دره دزدان تنگ سیاب	هرو دهنو	هرو کاکارضا	دوآب الشتر سراب صیدعلی	خرم دوآب ویسیان	کشکان دوآب ویسیان
60-61	28.6	60		82	36.9		
61-62	28.5	108.5		91.65	21.4		
62-63	30	33.16		91.4	15		
63-64	44.4	81.1		113.2	27.5		
64-65	58	33		411.2	195.5		
65-66	35.36	20.55		411.2	33.4		
66-67	65.06	33.56		151.5	49.2		
67-68	42.5	37.54	18	87.8	29.3		
68-69	45	49.39	86	159.5	38		
69-70	27.6	26.5	15.40	73.78	30.3		
70-71	49.5	50.9	112	245.7	88.4		
71-72	36.6	28.19	117	206.1	104.5		
72-73	62.3	28.75	85	85.34	122.9		
73-74	81.96	32.6	127	218.8	122.8		
74-75	13.99	13.84	49	159	52.9		
75-76	26.11	21.3	41	91.8	20.04		
76-77	119.2	10.6	76	370	98.6		
77-78	12.5	10.6		139	41		
78-79	109	9.31	81	201	41		338
79-80	130	29.7	53	82	70		338
80-81	55.6	33.7	43.54	120.3	42.4		272
81-82	104	38.4	91.70	249	37.8	238	474
82-83	80.9	36.1	70.90	123	35.6	113	241
83-84	70.7	15.1	134	263	62.3	349	736
84-85	65.5	28.1	158	235	85.1	423	996
85-86	88	29.6	107	255	45	276	590
86-87	13.8	2.02	88.32	45	38	171	198
87-88	10	54.1	55.15	65.48	9.87	70.8	50
88-89	39.87	25.3	75	87.04	31.2	154	258
89-90	10.6	2.31	33.6	67.43	18.17	70.06	101.55
90-91	13.36	8.38	3.58	47.35	25.19	37.61	112.02
91-92	12.91	22.63	8.3	54.46	18.87	59.03	122.30



ادامه جدول (۲)

سال آبی	خرم آباد چم انجیر	کشکان افرینه	چولپول افرینه	مادیان رود برافتاب	کشکان پلدختر	کهمان دره تنگ	کاکاشرف
60-61	87.8	267	15.08	103	358		
61-62	89.7	275.1	146	88.2	403		
62-63	74.5	220	89	87			
63-64	159	420	614	135	1265		
64-65	385	1371.5	746	72	2180		
65-66	130.2	275	215	22.5	840		
66-67	325.61		211	62	1345		
67-68	91.8	346	29	8.09	405		
68-69	98.4	487.8	410	46	1220	8.82	
69-70	62.2	216	20.6	26.7	291		
70-71	309	877	255	46	1020	22.4	50.7
71-72	254.82	700	420	151	1900	17	82.5
72-73	228	1315	280	87	2325	13.64	75.2
73-74	181.1	1280	425	166	2667	36.4	53.04
74-75	63.13	530	214	45.9	730	25	24.37
75-76	125.77	396	224	120	975	8.07	
76-77	190	1050	82	41	1160	46.6	37.7
77-78	192	551	60	5.8	701	3.56	26.5
78-79	148	466.8	148	1.37	682		
79-80	138.6	520	340	54	670	8.3	
80-81	159	325	363	6.2	630	18.7	
81-82	181	495	186	62	700		55.3
82-83	96.4	221	258	103	563	24	37.4
83-84	183	1155	246	105	1630	40.4	128
84-85	256	1850	272	119	3090	28.1	69.6
85-86	183	780	160	64.3	1190	35.6	100
86-87	161	401	120.5	26.3	723	8.88	28.4
87-88	112.5	231.7	134.4	60.2	457.7	3.7	11.96
88-89	99.7	449	42.19	88.2	634	12.37	
89-90	49.94	189.2	117	29.1	356	5.18	6.55
90-91	19.19	162.83	118.73	18.21	214.16	2.9	3.25
91-92	38.81	204.82	80.35	24.47	390.97	5.85	10.36



یازدهمین همایش ملی علوم و مهندسی آبخیزداری ایران

توسعه مشارکتی در مدیریت حوزه‌های آبخیز

11th National Conference on Watershed Management Sciences and Engineering of Iran
Participatory Development in Watershed Management

۱۱ فروردین لغایت ۲۱ فروردین ۱۳۹۵
April 19-21, 2016



مرحله دوم: بازسازی نواقص آماری برای تکمیل آمار هر ایستگاه با استفاده از روش های همبستگی ، که در جدول (۳) روابط و معادلات مورد استفاده برای بازسازی و در جدول (۴) داده های اندازه گیری شده و بازسازی شده آورده شده است.

جدول ۳- معادلات بازسازی و ضرایب همبستگی در ایستگاه های مورد مطالعه برای دبی های حداکثر لحظه ای

سال آماری مشترک	ضریب همبستگی	رابطه همبستگی	ایستگاه مبنا	ایستگاه ناقص
۲۴	۰.۷۷	$Y=0.146x^{1.236}$	حداکثر لحظه ای خرم آباد چم انجیر	حداکثر لحظه ای هرو دهنو
۱۱	۰.۹	$Y=0.004x^2+0.42x+29.69$	حداکثر لحظه ای خرم آباد چم انجیر	حداکثر لحظه ای خرم آباد دوآب ویسیان
۱۴	۰.۸۹	$Y=0.04x^2+-0.871x+125.3$	حداکثر لحظه ای هرو دهنو	حداکثر لحظه ای کشکان دوآب ویسیان
۳۰	۰.۸۴	$y=0.532x+54.62$	حداکثر لحظه ای کشکان پلدختر	حداکثر لحظه ای کشکان افرینه
۳۰	۰.۸۴	$Y=1.593x+66.6$	حداکثر لحظه ای کشکان افرینه	حداکثر لحظه ای کشکان پلدختر
۱۲	۰.۷۷	$y=0.131x-1.653$	حداکثر لحظه ای هرو کاکارضا	حداکثر لحظه ای کهمان دره تنگ
۱۷	۰.۷۸	$Y=0.13x^{1.059}$	حداکثر لحظه ای خرم آباد دوآب ویسیان	حداکثر لحظه ای کاکاشرف

جدول ۴- دبی های حداکثر لحظه ای ثبت شده و بازسازی شده در دوره آماری مشترک

سال آبی	بادآور نورآباد	دره دزدان تنگ سیاب	هرو دهنو	هرو کاکارضا	دوآب الشتر سراب صیدعلی	خرم آباد دوآب ویسیان	کشکان دوآب ویسیان
60-61	28.6	60	36.86	82	36.9	97.93	147.53
61-62	28.5	108.5	37.84	91.65	21.4	100.09	149.63
62-63	30	33.16	30.08	91.4	15	83.67	135.30
63-64	44.4	81.1	76.79	113.2	27.5	198.34	294.26
64-65	58	33	229.08	411.2	195.5	785.72	2024.83
65-66	35.36	20.55	59.98	411.2	33.4	152.84	216.96
66-67	65.06	33.56	186.23	151.5	49.2	591.78	1350.34
67-68	42.5	37.54	18	87.8	29.3	102.50	122.58
68-69	45	49.39	86	159.5	38	110.31	346.23
69-70	27.6	26.5	15.40	73.78	30.3	71.75	121.37
70-71	49.5	50.9	112	245.7	88.4	542.59	529.51



ادامه جدول (۴)

سال آبی	بادآور نورآباد	دره دزدان تنگ سیاب	هرو دهنو	هرو کاکارضا	دوآب الشتر سرآب صیدعلی	خرم آباد دوآب ویسیان	کشکان دوآب ویسیان
71-72	36.6	28.19	117	206.1	104.5	397.48	570.95
72-73	62.3	28.75	85	85.34	122.9	334.34	340.27
73-74	81.96	32.6	127	218.8	122.8	237.75	659.84
74-75	13.99	13.84	49	159	52.9	72.61	178.66
75-76	26.11	21.3	41	91.8	20.04	146.43	156.83
76-77	119.2	10.6	76	370	98.6	254.73	290.144
77-78	12.5	10.6	96.94	139	41	258.63	416.78
78-79	109	9.31	81	201	41	180.18	338
79-80	130	29.7	53	82	70	165.43	338
80-81	55.6	33.7	43.54	120.3	42.4	198.34	272
81-82	104	38.4	91.70	249	37.8	238	474
82-83	80.9	36.1	70.90	123	35.6	113	241
83-84	70.7	15.1	134	263	62.3	349	736
84-85	65.5	28.1	158	235	85.1	423	996
85-86	88	29.6	107	255	45	276	590
86-87	13.8	2.02	88.32	45	38	171	198
87-88	10	54.1	55.15	65.48	9.87	70.8	50
88-89	39.87	25.3	75	87.04	31.2	154	258
89-90	10.6	2.31	33.6	67.43	18.17	70.06	101.55
90-91	13.36	8.38	3.58	47.35	25.19	37.61	112.02
60-61	87.8	267	15.08	103	358	9.09	16.69
61-62	89.7	275.1	146	88.2	403	10.35	17.07
62-63	74.5	220	89	87	417.06	10.32	14.12
63-64	159	420	614	135	1265	13.18	35.23
64-65	385	1371.5	746	72	2180	52.21	151.37
65-66	130.2	275	215	22.5	840	52.21	26.73
66-67	325.61	770.16	211	62	1345	18.19	112.11
67-68	91.8	346	29	8.09	405	9.85	17.51
68-69	98.4	487.8	410	46	1220	8.82	18.93
69-70	62.2	216	20.6	26.7	291	8.01	12.00
70-71	309	877	255	46	1020	22.4	50.7
71-72	254.82	700	420	151	1900	17	82.5
72-73	228	1315	280	87	2325	13.64	75.2
73-74	181.1	1280	425	166	2667	36.4	53.04



74-75	63.13	530	214	45.9	730	25	24.37
75-76	125.77	396	224	120	975	8.07	25.54

ادامه جدول (۴)

سال آبی	بادآور نورآباد	دره دزدان تنگ سیاب	هرو دهنو	هرو کاکارضا	دوآب الشتر سراب صیدعلی	خرم آباد دوآب ویسیان	کشکان دوآب ویسیان
76-77	190	1050	82	41	1160	46.6	37.7
77-78	192	551	60	5.8	701	3.56	26.5
78-79	148	466.8	148	1.37	682	24.68	31.82
79-80	138.6	520	340	54	670	8.3	29.07
80-81	159	325	363	6.2	630	18.7	35.23
81-82	181	495	186	62	700	20.96	55.3
82-83	96.4	221	258	103	563	24	37.4
83-84	183	1155	246	105	1630	40.4	64.2
84-85	256	1850	272	119	3090	28.1	69.6
85-86	183	780	160	64.3	1190	35.6	100
86-87	161	401	120.5	26.3	723	8.88	28.4
87-88	112.5	231.7	134.4	60.2	457.7	3.7	11.96
88-89	99.7	449	42.19	88.2	634	12.37	28.43
89-90	49.94	189.2	117	29.1	356	5.18	6.55
90-91	19.19	162.83	118.73	18.21	214.16	2.9	3.25
91-92	38.81	204.82	80.35	24.47	390.97	5.85	10.36

مرحله سوم: با بهره‌گیری از دبی‌های حداکثر لحظه‌ای سیلاب سالانه هر ایستگاه و با بهره‌گیری از جدول توزیع فراوانی با نرم افزار SMADA پس از گزینش بهترین توزیع آماری، دبی سیلاب با دوره بازگشت ۲ و ۱۰ ساله، محاسبه شده است. مرحله چهارم: در این مرحله آزمون همگنی انجام شده است. بدین منظور، عامل یکنواختی (Uniformity factor) با استفاده از رابطه زیر محاسبه شده است.

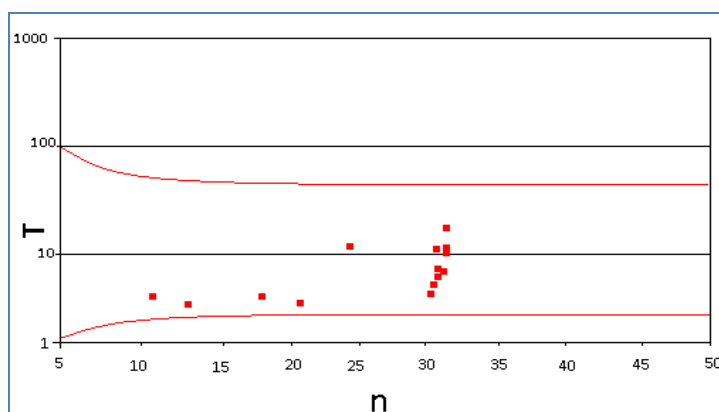
$$K = 1/n \sum_{i=1}^n (Q_{10}/Q_2)$$

در این گزارش مقدار K برابر ۲.۳۹ می‌باشد. و نتایج این مرحله در جدول (۵) و شکل (۱) آمده است.



جدول ۵- محاسبه مقدار دبی یکنواخت شده در تجزیه و تحلیل منطقه ای سیلاب

تعداد سال های آماری (n)	دوره بازگشت دبی یکنواخت شده (Tr)	دبی یکنواخت شده K.Q 2	نسبت دبی ده ساله به دبی متوسط سیلاب Q 10 / Q 2	دبی ده ساله سیلاب Q 10	دبی متوسط سیلاب Q 2	ایستگاه
32	12.30	111.14	2.10	97.60	46.50	بادآور نورآباد
32	13.40	72.42	2.06	62.54	30.30	دره دزدان تنگ سیاب
24	16.00	181.78	1.97	150.12	76.06	هرو دهنو
32	8.97	297.96	2.48	309.62	124.67	هرو کاکارضا
32	6.50	97.03	2.55	103.69	40.60	سراب صیدعلی الشتر
11	5.03	374.35	2.72	426.00	156.63	خرم آباد دوآب ویسیان
14	4.80	601.09	3.46	871.10	251.50	کشکان دوآب ویسیان
32	11.32	335.72	1.98	278.00	140.47	خرم آباد چم انجیر
31	6.11	1202.82	2.33	1170.46	503.27	کشکان افرینه
32	8.40	440.36	2.52	465.11	184.25	چولهول افرینه
32	28.30	285.01	1.31	156.06	119.25	مادیان رود برآفتاب
31	5.86	1979.37	2.58	2136.35	828.19	کشکان پلدختر
21	4.66	34.80	2.74	39.94	14.56	کهمان دره تنگ
17	5.35	74.90	2.68	84.12	31.34	کاکاشرف چنار سوخته



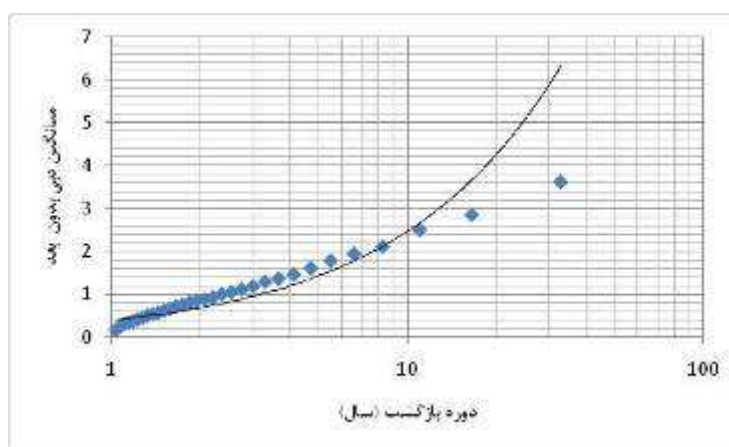
شکل ۱- آزمون همگنی با اطمینان ۹۵ درصد



مرحله پنجم : هر یک از دبی های حداکثر با دوره بازگشت های متفاوت را به دبی متوسط سیلاب تقسیم نموده و بدین صورت آنها را بدون بعد (dimensionless) می نماییم. دوره های بازگشت بر اساس رابطه ویبول محاسبه شده اند. مقادیر بدست آمده را بر روی کاغذ گمبل انتقال می دهیم ، منحنی احتمال دبی های بی بعد بدست می آید.

جدول (۶) سری مرتب شده اعداد بدون بعد سیلاب در ایستگاه های مورد مطالعه

ردیف	دوره بازگشت به سال	میانگین دبی بی بعد ایستگاه ها	ردیف	دوره بازگشت به سال	میانگین دبی بی بعد ایستگاه ها
1	33.00	3.61	17	1.94	0.85
2	16.50	2.85	18	1.83	0.81
3	11.00	2.50	19	1.74	0.75
4	8.25	2.11	20	1.65	0.72
5	6.60	1.94	21	1.57	0.66
6	5.50	1.78	22	1.50	0.63
7	4.71	1.61	23	1.43	0.57
8	4.13	1.46	24	1.38	0.54
9	3.67	1.37	25	1.32	0.51
10	3.30	1.29	26	1.27	0.46
11	3.00	1.19	27	1.22	0.41
12	2.75	1.12	28	1.18	0.38
13	2.54	1.05	29	1.14	0.35
14	2.36	1.01	30	1.10	0.31
15	2.20	0.94	31	1.06	0.25
16	2.06	0.88	32	1.03	0.17





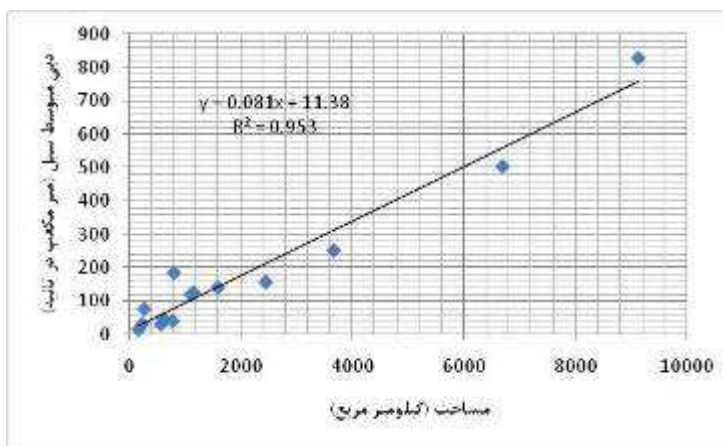
شکل ۲- نمودار توزیع احتمالاتی برای میانگین دبی بی بعد

مرحله ششم: رابطه بین دبی متوسط سیل در ۱۴ ایستگاه مورد نظر با مساحت حوزه های آنها مورد بررسی قرار گرفته و رابطه

زیر به دست آمده است:

$$Q_2 = 0.081x + 11.38$$

(2)



شکل ۳- رابطه بین سطح حوزه و دبی متوسط سیلاب سالانه ایستگاه ها

مرحله هفتم: تعیین مساحت حوزه فاقد آمار: که در اینجا مساحت ایستگاه های فاقد آمار بدست آمده:

هرودهنو 270 km^2 ، خرم آباد دوآب و یسیان 2482 km^2 ، کشکان افرینه 6700 km^2 ، کهمان دره تنگ 166 km^2 ، کاکا

شرف 234 km^2 ، کشکان و یسیان 3670 km^2

مرحله هشتم: تعیین دبی سیل در حوزه فاقد آمار: با استفاده از رابطه بین مساحت حوزه و دبی متوسط سیل و در اختیار

داشتن مساحت حوزه مورد نظر، دبی متوسط سیل در حوزه فاقد آمار برآورد می گردد. سپس با منابعه به منحنی دبی بدون بعد

و انتخاب دوره بازگشت مورد نظر، دبی بدون بعد بدست می آید. از حاصلضرب دبی بدون بعد در دبی متوسط سیل، دبی سیل بادوره

بازگشت انتخابی، برآورد می گردد.

جدول (۷) برآورد دبی متوسط سیل و دبی سیل ایستگاه های فاقد آمار

ایستگاه	دبی متوسط سیل (ایستگاه فاقد آمار)	دبی سیل (ایستگاه فاقد آمار)
هرودهنو	$Q_1 = (0.081 \times 270) + 11.38 = 33.2 \text{ m}^3/\text{s}$	$Q_1 = 2.2 \times 33.2 = 73.04 \text{ m}^3/\text{s}$
خرم آباد دوآب و یسیان	$Q_2 = (0.081 \times 2482) + 11.38 = 212.422 \text{ m}^3/\text{s}$	$Q_2 = 2.2 \times 212.422 = 467.32 \text{ m}^3/\text{s}$
کشکان افرینه	$Q_3 = (0.081 \times 6700) + 11.38 = 554.08 \text{ m}^3/\text{s}$	$Q_3 = 2.2 \times 554.08 = 1220 \text{ m}^3/\text{s}$
کهمان دره تنگ	$Q_4 = (0.081 \times 166) + 11.38 = 24.83 \text{ m}^3/\text{s}$	$Q_4 = 2.2 \times 24.83 = 54.62 \text{ m}^3/\text{s}$
کاکا شرف	$Q_5 = (0.081 \times 234) + 11.38 = 30.33 \text{ m}^3/\text{s}$	$Q_5 = 2.2 \times 30.33 = 66.7 \text{ m}^3/\text{s}$
کشکان دو آب و یسیان	$Q_6 = (0.081 \times 3670) + 11.38 = 308.65 \text{ m}^3/\text{s}$	$Q_6 = 2.2 \times 308.65 = 680 \text{ m}^3/\text{s}$



بحث و نتایج

در این تحقیق که در حوزه آبخیز کرخه در استان لرستان انجام گرفت اقدام به برآورد معادله دبی از طریق تحلیل منطقه ای سیلاب به روش سیل شاخص شد. از آنجایی که این تحقیق برای حوزه آبخیز کرخه در استان لرستان انجام پذیرفته است می توان برای هر بخش از ناحیه کرخه که در این استان واقع شده است بکار برد ولی در نواحی دیگر کرخه یعنی در استان های ایلام ، کرمانشاه ، کردستان ،مرکز و همدان نباید به کار برده شود زیرا دبی های حداکثر لحظه ای آن استان ها در روند محاسبات این تحقیق به کار برده نشده است . روش هیبریدی و روش رگرسیون چند متغیره از روش های تحلیل منطقه ای سیلاب می باشند که نسبت به روش سیل شاخص از اعتبار کمتری برخوردار هستند (پایروند و همکاران،۱۳۸۹). بنابراین در این تحقیق روش سیل شاخص استفاده شده است.

منابع

- پایروند،و ،سلاجقه،ع ،مهدوی،م،چاهوکی،م،(۱۳۸۹)، بررسی و مقایسه روش های تحلیل منطقه ای سیلاب در منطقه البرز مرکزی ، نشریه مرتع و آبخیزداری مجله منابع طبیعی ایران ،دوره ۶۳،شماره ۲
- مهدوی ،م،(۱۳۹۰)، هیدرولوژی کاربردی جلد دوم ، انتشارات دانشگاه تهران ، چاپ هفتم
- Rohani, h.,(2001).Regional flood analysis using hybrid in arid and semi-arid region(case study:Khorasan).MS.c.thesis .Watershed management .university of Tehran , pp.64-68
- Taghavi Abrishami , A.,(2002).Comparison of maximum flood discharges methods using different frequency in Khorasan North Rivers .6th Internatonal River enginrrring Conference ,Shahid chamran AhvazUniversity