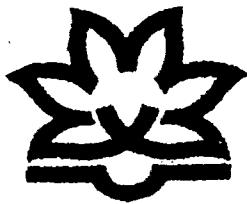


بسم الله الرحمن الرحيم

١٩٧٤

۱۳۸۶/۰۹/۲۵
۸۷/۱۲/۷



دانشگاه ارومیه

دانشکده کشاورزی

گروه مهندسی آب

تحلیل سیل خیزی حوضه های آبریز مشرف به شهر اشنویه

احسان محمدی



پایان نامه برای دریافت درجه کارشناسی ارشد سازه های آبی

۱۳۸۶/۰۹/۲۱

استاد راهنما: دکتر مجید متصری

استاد مشاور: مهندس بهزاد حصاری

دی ماه ۱۳۸۶

حق چاپ و انتشار برای دانشگاه ارومیه محفوظ است

۱۰۹۷۳۱

پایان نامه آقای احسان محمدی به تاریخ ۸۷/۱۰/۲۵ به شماره ۲۲-۲ ک مورد پذیرش هیات محترم
داوران با رتبه حاکم و نمره ۱۹۱۵ قرار گرفت.

۱- استاد راهنما و رئیس هیئت داوران : محمد ناصری

۲- استاد مشاور :

۳- داور خارجی :

۴- داور داخلی :

۵- نماینده تحصیلات تکمیلی : سید ساریانی

حق طبع و نشر این رساله متعلق به دانشگاه ارومیه است.

تقدیم به ...

پدر و مادرم که همچون چراغ فروزان زندگیم

هستند

و

همسرم، سرچشمه همه خوبی‌ها و زیبایی‌ها

تقدیر و تشکر

(تردید نخستین قدم در شکست است^۱)

- ✓ حمد و سپاس بی پایان خدایی را که مرا از نعمت وجود بهره مند ساخت و سرمایه گرانقدر عمر را در اختیارم نهاد. اکنون که به یاری خدای متعال توفیق انجام این پایان نامه را یافته‌ام، شایسته است که از تمامی عزیزانی که مرا در این راه یاری نموده اند، سپاسگزاری نمایم.
- ✓ ابتدا از خانواده بسیار عزیزم و بخصوص مادر و پدر و همسر مهربانم که همواره در این راه مشوق من بوده و خدمات بسیاری را متتحمل شده اند، سپاسگزاری می‌نمایم.
- ✓ از استاد راهنمای عزیز و بزرگوارم جناب آقای دکتر متصری و نیز دوست و استاد عزیزم جناب آقای مهندس حصاری که بخشی از موفقیت‌هایم را مديون خدمات بیداریغ آنها می‌باشم، بسیار سپاسگزار و متشرکرم.
- ✓ از اعضای محترم هیئت علمی گروه مهندسی آب، دکتر دادمهر، دکتر رضایی، دکتر جهانگیر، دکتر خلیلی، دکتر بشارت، دکتر یاسی و نیز مهندس اسکویی، مهندس ایلخانی پور، مهندس نامی‌فر، مهندس سرکانی، مهندس حبیب زاده و مهندس زینال زاده قادردانی می‌نمایم.
- ✓ از کارکنان محترم سازمان آب بخصوص جناب آقای مهندس جباری و مهندس جداری و نیز کارکنان مرکز تحقیقات جهاد کشاورزی ارومیه و معاونت محترم پژوهشی این سازمان جناب آقای دکتر رضا سکوتی، کمال تشکر و قدر دانی را مینمایم.
- ✓ در پایان از دوستان و همکلاسی‌های عزیزم، آقای مهندس آزادان، مهندس بنابی، مهندس فتحی، مهندس ذاکری، مهندس انصاری، مهندس بیگی، مهندس ساعی، مهندس شهبازی و دیگر دوستان که به نوعی از لطفشان بهره مند شده‌ام، تشکر مینمایم.

چکیده

پدیده سیل یکی از رویدادهای حدی هیدرولیکی و از جدی ترین بلایای طبیعی است که جوامع بشری را مورد تهدید قرار می دهد. فراوانی وقوع سیل در چند دهه اخیر باعث شده که اکثر مناطق کشور در معرض تهاجم سیلابهای ادواری و مخرب قرار گیرد و تلفات جانی و مالی سیل بنحو چشمگیری افزایش یابد. افزایش جمعیت همراه با ضعف برنامه ریزی برای بهره برداری از زمین، تخریب جنگلها و مراعع، و نیز توسعه سطوح غیر قابل نفوذ سبب شده تا در حوضه های آبخیز، آب کمتری به زمین نفوذ کرده و سریعتر بطرف پایین دست جریان پیدا کند. با توجه به وقوع سیلاب های خسارت زا در اکثر حوضه های آبخیز کشورمان، ضرورت برآورده و نیز پنهان بندی سیل در این حوضه ها بیش از پیش مورد توجه قرار گرفته است. از اساسی ترین گامها در مدیریت سیلابدشت، کنترل سیل، تخمین خسارات سیل، تعیین حق بیمه سیل و تعیین مرز های دقیق سیلابدشت یا همان پنهان بندی سیلاب می باشد که دستیابی به این نتایج جز با تحلیل هیدرولیکی میسر نمیباشد. در این تحقیق بخشی از رودخانه گلاز واقع در شهر اشنویه که در فاصله تقریبی ۷۰ کیلومتری از شهر ارومیه در استان آذربایجان غربی واقع شده است انتخاب شده است. منطقه مذکور دارای پتانسیل سیل خیزی نسبتا بالایی از طرف حوضه های آبخیز واقع در شمال غرب آن میباشد بطوريکه در طی سالهای گذشته، سیل، خسارات های عمدہ ای به منطقه فوق وارد آورده است. دو سیل اخیر واقع در خرداد و آبان ماه سال ۸۳ خسارات زیادی بر زیر ساخت های شهری، فضاهای سبز، مبلمان شهری، دیواره های ساحلی، راه های روتایی و بین شهری این شهری واقع نموده است. در این مطالعه با استفاده نرم افزار جدید (WMS7.1) و تکنیک (GIS)، و استفاده از مدل هیدرولوژیکی (HEC-HMS) و نیز روش های تحلیل آماری، به مطالعه سیل خیزی حوضه های آبخیز مشرف به شهر پرداخته شد و سپس با استفاده از مدل هیدرولیکی (HEC-RAS) به مطالعه هیدرولیکی رودخانه گلاز در بازه شهر اشنویه پرداخته شد. پنهان بندی سیلاب برای دوره های برگشت ۱۰۰، ۵۰، ۲۵ سال توسط نرم افزار (WMS) تهیه و در نهایت نقشه های پنهان سیلاب، عمق سیلاب و نیز خطر سیلاب برای دوره برگشت های مذکور بدست آمد.

واژه های کلیدی: برآورد سیلاب، HEC-HMS، پنهان بندی سیل، WMS، HEC-RAS

فهرست مطالب

صفحه

عنوان

۱	فصل اول: مقدمه.....
۱	۱- مقدمه و کلیات.....
۲	۲- اهداف و ضرورت مطالعه.....
۳	۳- تهیه و تنظیم پایان نامه.....
۴	فصل دوم: مروری بر مطالعات انجام شده.....
۴	۱- مقدمه و کلیات.....
۴	۲- روش های هیدرولوژی(HEC-HMS)
۴	۳-۱ مدل (HEC-RAS)
۶	۳-۲ روش های هیدرولیکی.....(HEC-RAS)
۹	فصل سوم: مواد و روش ها.....
۹	۱- مقدمه و کلیات.....
۹	۲- عوامل موثر در تولید جریان های طغیانی.....
۹	۳- ۱-۲-۳ هواشناسی و اقلیم.....
۱۰	۳-۱-۲-۳ بارندگی.....
۱۰	۱-۱-۲-۳ مشخصات بارندگی.....
۱۰	۲-۱-۱-۲-۳ منحنی های شدت- مدت - فرکانس.....
۱۱	۲-۲-۳ مشخصات فیزیکی حوزه
۱۱	۱-۲-۲-۳ مساحت حوزه آبریز.....
۱۱	۲-۲-۲-۳ محیط حوزه آبریز.....
۱۲	۳-۲-۲-۳ طول حوزه آبریز.....
۱۲	۴-۲-۲-۳ شکل حوزه آبریز.....
۱۲	۱-۴-۲-۲-۳ ضریب شکل (Form Factor).....
۱۲	۲-۴-۲-۲-۳ ضریب فشردگی (Compactness).....
۱۲	۳-۴-۲-۲-۳ نسبت دایره ای.....
۱۳	۴-۴-۲-۲-۳ نسبت کشیدگی (Elongation Ratio).....
۱۳	۵-۴-۲-۲-۳ عامل شکل (Shape factor).....
۱۳	۵-۴-۲-۲-۳ ارتفاع حوزه آبریز.....

۱۳.....	۶-۲-۲-۳ شیب آبراهه های حوزه
۱۴.....	۷-۲-۲-۳ شیب حوزه آبریز
۱۵.....	۸-۲-۲-۳ جهت شیب حوزه آبریز.
۱۵.....	۹-۲-۲-۳ شبکه رودخانه ای
۱۵.....	۱-۹-۲-۲-۳ تراکم شبکه رودخانه های حوزه
۱۶.....	۲-۹-۲-۲-۳ نسبت انشعاب رودخانه های حوزه
۱۶.....	۱۰-۲-۲-۳ مرکز ثقل حوزه آبریز
۱۶.....	۱۱-۲-۲-۳ زمان تمرکز
۱۷.....	۱-۱۱-۲-۲-۳ محاسبه زمان تمرکز به روش (SCS)
۱۷.....	۳-۲-۳ پوشش گیاهی
۱۷.....	۴-۲-۳ تشکیلات زمین شناسی و نفوذ پذیری
۱۸.....	۱-۴-۲-۳ مبانی سنجش از دور(RS) به منظور مطالعه پوشش گیاهی و نفوذ پذیری
۲۲.....	۳-۳ شیوه سازی جریان های طغیانی در رودخانه
۲۳.....	۱-۳-۳ هیدرو گراف سیلاب طرح
۲۳.....	۲-۳-۳ رونديابي سیلابی
۲۳.....	۱-۱-۳-۳ روشهای تعیین هیدرو گراف سیلاب طرح
۲۳.....	۱-۱-۱-۳-۳ تجزیه و تحلیل آمار های دبی سیلابی
۲۳.....	۱-۱-۱-۱-۳-۳ سری داده های سیلاب و انتخاب سری
۲۴.....	۲-۱-۱-۱-۳-۳ تصحیح و تکمیل داده ها
۲۴.....	۳-۱-۱-۱-۳-۳ بررسی همگنی، تصادفی و ایستا بودن داده ها
۲۴.....	۱-۳-۱-۱-۱-۳-۳ همگنی داده ها
۲۵.....	۲-۳-۱-۱-۱-۳-۳ تست تصادفی بودن داده ها
۲۵.....	۲-۳-۱-۱-۱-۳-۳ تست ایستایی بودن داده ها
۲۶.....	۳-۱-۱-۱-۳-۳ تطبیق داده های سیلاب با توزیع های آماری
۲۷.....	۱-۳-۱-۱-۱-۳-۳ انتخاب توزیع آماری برتر
۲۸.....	۱-۱-۱-۳-۳ انتخاب زمان برگشت طرح و برآورد حداقل سیلاب طرح
۲۸.....	۱-۱-۱-۳-۳ تعیین هیدرو گراف سیلاب طرح
۲۹.....	۲-۱-۱-۱-۳-۳ مدل های بارش - روان آب
۲۹.....	۱-۲-۱-۱-۳-۳ روش های مبتنی بر تحلیل و مدل بندی منطقه ای
۳۰.....	۲-۲-۱-۱-۳-۳ روش های رگرسیونی بارش - روان آب
۳۰.....	۳-۲-۱-۱-۳-۳ مدل های شبکه عصبی مصنوعی
۳۲.....	۴-۱-۱-۱-۳-۳ روش های تجربی بارش - روان آب
۳۲.....	۱-۴-۲-۱-۱-۳-۳ مدل شرمن - موکاس
۳۳.....	۲-۴-۱-۱-۱-۳-۳ مدل های مبتنی بر هیدرو گراف واحد

۳۳.....	۱-۲-۴-۲-۱-۱-۳-۳ هیدروگراف واحد SCS
۳۶.....	۱-۲-۴-۲-۱-۱-۳-۳ برآورد مقادیر شماره منحنی
۳۷.....	۲-۲-۴-۲-۱-۱-۳-۳ خصوصیات خاک
۳۷.....	۱-۲-۲-۴-۲-۱-۱-۳-۳ شرایط قبلی رطوبت خاک
۳۷.....	۳-۲-۴-۲-۱-۱-۳-۳ کاربری اراضی (Land Use)
۴۰.....	۲-۲-۴-۲-۱-۱-۳-۳ هیدروگراف واحد مصنوعی اشتایدر
۴۱.....	۳-۲-۴-۲-۱-۱-۳-۳ هیدروگراف واحد سفارشی
۴۱.....	۴-۲-۴-۲-۱-۱-۳-۳ مدل هیدروگراف واحد کلارک
۴۲.....	۵-۲-۴-۲-۱-۱-۳-۳ مدل کلارک اصلاح شده یا مودکلارک
۴۳.....	۶-۲-۴-۲-۱-۱-۳-۳ روش استدلالی یا منطقی (Rational Method)
۴۳.....	۲-۳-۳ روند یابی سیل
۴۳.....	۱-۲-۳-۳ روند یابی در رودخانه
۴۳.....	۱-۱-۲-۳-۳ روش های هیدرولوژیکی روند یابی
۴۴.....	۱-۱-۱-۲-۳-۳ پارامتر های مورد نیاز در هر کدام از روش های هیدرولوژیکی روند یابی رودخانه
۴۴.....	۲-۱-۲-۳-۳ روش های هیدرولیکی روند یابی
۴۵.....	۱-۲-۱-۲-۳-۳ مدل های فیزیکی
۴۵.....	۲-۲-۱-۲-۳-۳ مدل های ریاضی
۴۶.....	۳-۴ مدل های کامپوتری شبیه سازی هیدرولوزیکی و هیدرولیکی
۴۶.....	۱-۴-۳ مدل های هیدرولوژیکی
۴۶.....	۱-۱-۴-۳ مدل (HEC-HMS)
۴۶.....	۳-۴ مدل های هیدرولیکی
۴۷.....	۱-۲-۴-۳ مدل (HEC-RAS)
۴۸.....	فصل چهارم: نرم افزار های مورد استفاده
۴۸.....	۱-۴ مقدمه و کلیات
۴۸.....	۲-۴ مبانی نرم افزار (WNS)
۴۹.....	۱-۲-۴ ویژگی های WMS
۴۹.....	۲-۲-۴ محدودیت های WMS
۴۹.....	۳-۲-۴ مدل سازی هیدرولوژیکی توسط نرم افزار (WMS)
۵۰.....	۴-۲-۴ مدل سازی هیدرولیکی توسط نرم افزار (WMS)
۵۰.....	۳-۴ مبانی نرم افزار (ARCGIS)
۵۱.....	۱-۳-۴ قابلیت های نرم افزار (ARCGIS)
۵۱.....	۲-۳-۴ مزایای نرم افزار (ARCGIS)
۵۲.....	۳-۳-۴ محدودیت های نرم افزار (ARCGIS)

۴-۴ مبانی نرم افزار (HEC-HMS).....	۵۲
۴-۴-۱ فرآیند مدل سازی هیدرو لوزیکی در (HEC-HMS).....	۵۳
۴-۴-۱-۱ مولفه های مدل حوزه.....	۵۳
۴-۴-۲ تحلیل داده های هواشناسی.....	۵۴
۴-۴-۳ تحلیل داده های بارش.....	۵۴
۴-۴-۳-۱ مشخصه های کنترل.....	۵۶
۴-۴-۴ تحلیل مدل و بهینه سازی نتایج.....	۵۶
۴-۴-۴ مزایای مهم نرم افزار (HEC-HMS).....	۵۶
۴-۴-۴-۱ محدودیت های نرم افزار (HEC-HMS).....	۵۶
۴-۴-۴-۲ مبانی نرم افزار (HEC-RAS).....	۵۶
۴-۴-۴-۳ مولفه های تحلیل هیدرولیکی مدل (HEC-RAS).....	۵۷
۴-۴-۴-۴ مزایای مهم نرم افزار (HEC-RAS).....	۵۸
۴-۴-۴-۵ محدودیت های نرم افزار (HEC-HMS).....	۵۸
فصل پنجم: مطالعه موردی و نتایج اولیه.....	۵۹
۱-۵ مقدمه و کلیات.....	۵۹
۲-۵ منطقه مورد مطالعه.....	۵۹
۳-۵ موقعیت جغرافیایی.....	۶۰
۴-۵ مشخصات فیزیکی حوضه های مورد مطالعه.....	۶۳
۴-۵-۱ مطالعه شبکه رودخانه ای.....	۶۵
۴-۵-۲ مطالعه ارتفاع حوضه های آبریز.....	۶۵
۴-۵-۳ مطالعه شبکه آبراهه های حوضه های آبریز.....	۷۴
۴-۵-۴ مطالعه شبکه حوضه های آبریز.....	۷۴
۴-۵-۵ مطالعه جهت شبکه حوضه های آبریز.....	۸۰
۶-۴-۵ مطالعه زمان تمرکز.....	۸۳
۵-۵ مشخصات هواشناسی.....	۸۳
۱-۵-۵ برآورد منحنی های شدت- مدت- فراوانی.....	۸۳
۶-۵ مشخصات هیدرولوژی.....	۸۴
۱-۶-۵ داده های سداکثر سیل لحظه ای.....	۸۴
۲-۶-۵ آزمون داده های تاریخی.....	۸۵
۳-۶-۵ تعیین توزیع برتر.....	۸۶
۴-۶-۵ برآورد هیدرولگراف های سیل حوضه آبریز گلاز.....	۸۷
۱-۶-۵-۱ برآورد هیدرولگراف واحد طرح.....	۸۷
۷-۵ پوشش گیاهی.....	۸۹

۹۰	۸-۰ نفوذ پذیری.....
۹۰	۱-۸-۰ مطالعه برآورد نقشه شماره منحنی (CN).....
۹۷	۹-۵ مشخصات هیدرولیکی.....
۱۰۰	۱۰-۵ مراحل تحقیق.....
۱۰۰	۱-۱۰-۵ تهیه داده های مورد نیاز.....
۱۰۰	۲-۱۰-۵ داده های ثبت شده.....
۱۰۰	۳-۱۰-۵ موقعیت ایستگاه های منطقه.....
۱۰۱	۳-۱۰-۵ اندازه گیری های صحرایی.....
۱۰۱	۱-۳-۱۰-۵ نقشه برداری از مقاطع.....
۱۰۹	۳-۳-۱۰-۵ برآورد ضریب زیری مانینگ.....
۱۱۱	۴-۳-۱۰-۵ تهیه نقشه های رقومی.....
۱۱۶	۵-۳-۱۰-۵ شبیه سازی هیدرولوژیکی.....
۱۱۶	۱-۵-۳-۱۰-۵ استفاده از مدل (HEC-HMS).....
۱۱۷	۶-۳-۱۰-۵ شبیه سازی هیدرولیکی و مطالعه پهنه بندی سیل.....
۱۱۷	۱-۶-۳-۱۰-۵ تحلیل به کمک مدل هیدرولیکی (HEC-RAS).....
۱۱۸	۲-۶-۳-۱۰-۵ اجرای مدل (HEC-RAS).....
۱۱۸	۳-۶-۳-۱۰-۵ مطالعه پهنه بندی سیل.....

۱۱۹	فصل ششم: نتایج.....
۱۱۹	۱-۶ مقدمه و کلیات.....
۱۱۹	۲-۶ حداکثر دبی های سیلابی.....
۱۲۰	۳-۶ هیدرو گراف سیلاب.....
۱۲۰	۴-۳-۶ برآورد هیدرو گراف های سیل حوضه آبریز گلاز.....
۱۲۳	۵-۳-۶ برآورد هیدرو گراف های سیل حوضه آبریز یک، مشرف به شهر.....
۱۲۹	۶-۴ مطالعه پهنه بندی و پخش سیل در شهر اشتونیه.....
۱۳۰	۷-۴-۶ نقشه های پهنه بندی سیلاب.....

۱۴۰	فصل هفتم: خلاصه نتایج و پیشنهادات.....
۱۴۰	۱-۷ خلاصه نتایج.....
۱۴۰	۲-۷ پیشنهادات.....

۱۵۰	منابع و مأخذ.....
-----	--------------------------

فهرست جداول

جدول (۱-۳): مشخصات باند های TM و ETM+ ۲۰
جدول (۲-۳)، نسبت های هیدروگراف بدون بعد SCS ۳۵
جدول (۳-۳) طبقه بنده شرایط رطوبت خاک در حوزه ۳۷
جدول (۴-۳)، تفکیک کاربری اراضی ۳۸
جدول (۵-۳) مقادیر CN برای حوزه های مختلف به نفوذپذیری خاک و پوشش سطح حوزه ۳۹
جدول (۶-۳): پارامتر های مورد نیاز در هر کدام از روش های روند یابی ۴۴
جدول (۱-۴) پارامتر های لازم در روشهای مختلف محاسبه دبی پایه در زیر حوزه ها ۵۴
جدول (۱-۵): مشخصات فیزیکی حوضه های مورد مطالعه ۶۴
جدول (۲-۵): مشخصات مرکز ثقل حوضه های مورد مطالعه ۶۴
جدول (۳-۵): مشخصه های شبکه رودخانه ای در حوضه های مورد مطالعه ۶۵
جدول شماره (۴-۵): پارامتر ها و زمان تمرکز محاسبه شده بروش (SCS) ۸۳
جدول شماره (۵-۵): مقادیر ماکریزم شدت بارش منطقه مورد مطالعه ۸۴
جدول (۶-۵): آمار حداکثر دبی لحظه ای ایستگاه هیدرومتری اشنویه ۸۵
جدول (۷-۵): نتایج تست ایستایی و تست تصادفی بودن ۸۵
جدول (۸-۵): نتایج تست PPCC به منظور انتخاب توزیع برتر ۸۶
جدول (۹-۵) نام و موقعیت ایستگاه موجود در منطقه مورد مطالعه ۱۰۱
جدول (۱۰-۵): برآورد ضریب زیری مانینگ در مقطع ایستگاه هیدرومتری ۱۰۹
جدول (۱۱-۵)، استاندارد ارائه شده توسط نرم افزار (WMS) به منظور برآورد ضریب زیری رودخانه ۱۱۰
جدول (۱۲-۵)، ضرایب زیری برآورد شده در مقاطع مختلف ۱۱۰
جدول (۱۳-۵): برآورد ضریب زیری مانینگ در سیلابدشت ۱۱۱
جدول (۱-۶): برآورد حداکثر دبی های لحظه ای حوضه آبخیز گلاز از توزیع گامبل ۱۱۹
جدول (۲-۶): برآورد حداکثر دبی های لحظه ای حوضه یک با استفاده از مدل HEC-HMS ۱۲۰
جدول (۳-۶):تابع خطر تعریف شده برای سیلاب های با دوره برگشت ۲۵ و ۵۰ ساله ۱۳۵
جدول (۴-۶):تابع خطر تعریف شده برای سیل با دوره برگشت ۱۰۰ ساله ۱۳۶

فهرست اشکال

۱۴.....	شكل (۱-۳)، نیم رخ طولی و شبی متوسط آبراهه.....
۱۹.....	شكل (۲-۳): تعامل انرژی با اشیاء.....
۲۲.....	شكل (۳-۳): نمونه ای از تصویر ماهواره لندست از منطقه مورد مطالعه.....
۳۱.....	شكل (۴-۳) مدل یک شبکه عصبی چند لایه پیشخور.....
۳۴.....	شكل (۵-۳): هیدروگراف واحد SCS.....
۴۰.....	شكل (۶-۳): هیدروگراف واحد اشتایدر.....
۶۱.....	شكل (۱-۵): موقعیت منطقه در استان.....
۶۲.....	شكل (۲-۵): شمای کلی منطقه مورد مطالعه.....
۶۳.....	شكل (۳-۵): تشکیل مدل حوضه آبریز گلاز در نرم افزار (WMS).....
۶۴.....	شكل (۴-۵): تشکیل مدل حوضه یک در نرم افزار (WMS).....
۶۶.....	شكل (۵-۵)، شبکه هیدروگرافی حوضه آبریز گلاز.....
۶۷.....	شكل (۶-۵)، شبکه هیدروگرافی حوضه یک مشرف به شهر اشنویه.....
۶۸.....	شكل (۷-۵)، کلاس هاس ارتفاعی حوضه آبریز گلاز، اشنویه.....
۶۹.....	شكل (۸-۵)، کلاس هاس ارتفاعی حوضه یک، مشرف به شهر اشنویه.....
۷۰.....	شكل (۹-۵)، نقشه برجسته حوضه آبریز گلاز، اشنویه.....
۷۱.....	شكل (۱۰-۵)، نقشه برجسته حوضه آبریز یک مشرف به شهر، اشنویه.....
۷۵.....	شكل (۱۱-۵)، شبی آبراهه ها، حوضه آبریز گلاز، اشنویه.....
۷۶.....	شكل (۱۲-۵)، شبی آبراهه ها، حوضه آبریز یک، مشرف به شهر، اشنویه.....
۷۷.....	شكل (۱۳-۵)، نقشه شبی حوضه آبریز گلاز، اشنویه.....
۷۸.....	شكل (۱۴-۵)، نقشه شبی حوضه آبریز یک، مشرف به شهر اشنویه.....
۸۱.....	شكل (۱۵-۵)، نقشه جهت شبی حوضه آبریز گلاز اشنویه.....
۸۲.....	شكل (۱۶-۵)، نقشه جهت شبی حوضه آبریز یک مشرف به شهر اشنویه.....
۹۱.....	شكل (۱۷-۵)، نقشه کاربری اراضی حوزه آبریز گلاز، اشنویه.....
۹۲.....	شكل (۱۸-۵)، نقشه کاربری اراضی حوضه آبریز یک، مشرف به شهر اشنویه.....
۹۳.....	شكل (۱۹-۵) نقشه گروه های هیدرولوژیک خاکهای حوزه آبریز گلاز، اشنویه.....
۹۴.....	شكل (۲۰-۵)، نقشه گروه های هیدرولوژیک خاک های حوضه آبریز یک، مشرف به شهر اشنویه.....
۹۵.....	شكل (۲۱-۵) نقشه شماره منحنی حوزه آبریز گلاز، اشنویه.....
۹۶.....	شكل (۲۲-۵)، نقشه شماره منحنی حوضه آبریز یک، مشرف به شهر اشنویه.....
۹۸.....	شكل (۲۳-۵)، موقعیت رودخانه گلاز.....
۹۹.....	شكل (۲۴-۵)، موقعیت مقطع افزایش جریان.....
۱۰۱.....	شكل (۲۵-۵): تصویری از مقطع و اشل نصب شده در محل ایستگاه هیدرومتری اشنویه.....

شکل شماره (۵-۲۶): نقشه برداری از مقاطع رودخانه گلaz	۱۰۲
شکل (۵-۲۷)، موقعیت مقاطع انتخابی به منظور نقشه برداری	۱۰۲
شکل (۵-۲۹): پروفیل عرضی رودخانه در مقطع شماره ۱	۱۰۳
شکل شماره (۵-۳۰): پروفیل عرضی رودخانه در مقطع شماره ۲	۱۰۳
شکل شماره (۵-۳۰): پروفیل عرضی رودخانه در مقطع شماره ۳	۱۰۴
شکل شماره (۵-۳۱): پروفیل عرضی رودخانه در مقطع شماره ۴	۱۰۴
شکل شماره (۵-۳۲): پروفیل عرضی رودخانه در مقطع شماره ۵	۱۰۵
شکل شماره (۵-۳۳): پروفیل عرضی رودخانه در مقطع شماره ۶	۱۰۵
شکل شماره (۵-۳۴): پروفیل عرضی رودخانه در مقطع شماره ۷	۱۰۶
شکل شماره (۵-۳۵): پروفیل عرضی رودخانه در مقطع شماره ۸	۱۰۶
شکل شماره (۵-۳۶): پروفیل عرضی رودخانه در مقطع شماره ۹	۱۰۷
شکل شماره (۵-۳۷): پروفیل عرضی رودخانه در مقطع شماره ۱۰	۱۰۷
شکل شماره (۵-۳۸): پروفیل عرضی رودخانه در مقطع شماره ۱۱	۱۰۸
شکل (۵-۳۹): پل بلوار شهدا	۱۰۸
شکل (۵-۴۰): تفاوت ضریب زیری رودخانه و سیلابدشت	۱۱۰
شکل (۵-۴۱): پلان شهر اشنویه	۱۱۲
شکل (۵-۴۲): مدل رقومی ارتفاعی شهر (DEM)	۱۱۴
شکل (۵-۴۳): لایه کاربری	۱۱۵
شکل (۵-۴۴): تشکیل مدل حوضه در (HEC-HMS)	۱۱۶
شکل (۵-۴۵): پنجره (Geometric data) در مدل (HEC-RAS)	۱۱۸
شکل (۱-۶): نرم افزار (SMADA)	۱۲۰
شکل شماره (۶-۲): موقعیت سطح آب در مقطع شماره ۱ بازای سیل با دوره برگشت ۱۰ سال	۱۲۰
شکل شماره (۶-۳): موقعیت سطح آب در مقطع شماره ۲ بازای سیل با دوره برگشت ۱۰ سال	۱۲۰
شکل شماره (۶-۴): موقعیت سطح آب در مقطع شماره ۳ بازای سیل با دوره برگشت ۱۰ سال	۱۲۱
شکل شماره (۶-۵): موقعیت سطح آب در مقطع شماره ۴ بازای سیل با دوره برگشت ۱۰ سال	۱۲۱
شکل شماره (۶-۶): موقعیت سطح آب در مقطع شماره ۵ بازای سیل با دوره برگشت ۱۰ سال	۱۲۲
شکل شماره (۶-۷): موقعیت سطح آب در مقطع شماره ۶ بازای سیل با دوره برگشت ۱۰ سال	۱۲۲
شکل شماره (۶-۸): موقعیت سطح آب در مقطع شماره ۷ بازای سیل با دوره برگشت ۱۰ سال	۱۲۳
شکل شماره (۶-۹): موقعیت سطح آب در مقطع شماره ۸ بازای سیل با دوره برگشت ۱۰ سال	۱۲۳
شکل شماره (۶-۱۰): موقعیت سطح آب در مقطع شماره ۹ بازای سیل با دوره برگشت ۱۰ سال	۱۲۴
شکل شماره (۶-۱۱): موقعیت سطح آب در مقطع شماره ۱۰ بازای سیل با دوره برگشت ۱۰ سال	۱۲۴
شکل شماره (۶-۱۲): موقعیت سطح آب در مقطع شماره ۱۱ بازای سیل با دوره برگشت ۱۰ سال	۱۲۵
شکل (۶-۱۳)، نقشه پهنه سیل ۲۵ ساله، شهر اشنویه	۱۲۷
شکل (۶-۱۴)، نقشه پهنه سیل ۵۰ ساله، شهر اشنویه	۱۲۸

شکل (۶-۱۵)، نقشه پهنه سیل ۱۰۰ ساله، شهر اشنویه.....	۱۳۹
شکل (۶-۱۶)، نقشه پهنه بندی پتانسیل خطر سیل ۲۵ ساله، شهر اشنویه.....	۱۴۰
شکل (۶-۱۷)، نقشه پهنه بندی پتانسیل خطر سیل ۵۰ ساله، شهر اشنویه.....	۱۴۱
شکل (۶-۱۸)، نقشه پهنه بندی پتانسیل خطر سیل ۱۰۰ ساله، شهر اشنویه.....	۱۴۲
شکل (۶-۱۹)، نقشه پهنه بندی عمق سیل ۲۵ ساله، شهر اشنویه.....	۱۴۳
شکل (۶-۲۰)، نقشه پهنه بندی عمق سیل ۵۰ ساله، شهر اشنویه.....	۱۴۴
شکل (۶-۲۱)، نقشه پهنه بندی عمق سیل ۱۰۰ ساله، شهر اشنویه.....	۱۴۵

فهرست نمودار ها

نمودار شماره (۱-۵): منحنی آلتی متري حوضه آبخيز گلaz.....	۷۲
نمودار شماره (۲-۵): منحنی آلتی متري حوضه يك، مشرف به شهر اشنویه.....	۷۲
نمودار (۳-۵): منحنی هيپوسومتري حوضه آبخيز گلaz.....	۷۳
نمودار (۴-۵): منحنی هيپوسومتري حوضه يك، مشرف به شهر اشنویه.....	۷۳
نمودار شماره (۵-۵): توزيع شبب نسبت به مساحت، حوضه آبخيز گلaz.....	۷۹
نمودار شماره (۶-۵): توزيع شبب نسبت به مساحت حوضه يك، مشرف به شهر اشنویه.....	۷۹
نمودار شماره (۷-۵): تغييرات مساحت نسبت به وجوده هشت گانه شبب، حوضه آبخيز گلaz، اشنویه.....	۸۰
نمودار شماره (۸-۵): تغييرات مساحت نسبت به وجوده هشتگانه شبب، حوضه يك، مشرف به شهر.....	۸۰
نمودار (۹-۵): منحنی های شدت-مدت-فراؤاني، منطقه مورد مطالعه.....	۸۴
نمودار (۱۰-۵): آزمون جرم مضاعف، به منظور بررسی همگنی داده های حداکثر سيل لحظه اي.....	۸۶
نمودار (۱۱-۵): ارزیابی گرافیکی تست PPCC در خصوص توزيع گامبل.....	۸۷
نمودار شماره (۱۲-۵): هیدروگراف سيل ناشي از رگبار يکساعتیه در نهم خرداد سال ۸۳.....	۸۸
نمودار شماره (۱۳-۵): هیدروگراف روان آب مستقيم ناشي از سيل نهم خرداد سال ۸۳.....	۸۸
نمودار شماره (۱۴-۵): هیدرو گراف واحد يك ساعته حوضه آبخيز گلaz.....	۸۹
نمودار شماره (۱۵-۵): هیدرو گراف واحد معادل با زمان تمرکز حوضه آبخيز گلaz.....	۸۹
نمودار (۱-۶): هیدروگراف سيل با دوره برگشت ۲ سال، حوضه آبخيز گلaz.....	۱۲۱
نمودار (۲-۶): هیدروگراف سيل با دوره برگشت ۵ سال، حوضه آبخيز گلaz.....	۱۲۱
نمودار (۳-۶): هیدروگراف سيل با دوره برگشت ۱۰ سال، حوضه آبخيز گلaz.....	۱۲۲
نمودار (۴-۶): هیدروگراف سيل با دوره برگشت ۲۵ سال، حوضه آبخيز گلaz.....	۱۲۲
نمودار (۵-۶): هیدروگراف سيل با دوره برگشت ۵۰ سال، حوضه آبخيز گلaz.....	۱۲۳
نمودار (۶-۶): هیدروگراف سيل با دوره برگشت ۱۰۰ سال، حوضه آبخيز گلaz.....	۱۲۳
نمودار (۷-۶): هیدرو گراف سيل بازاي دوره برگشت ۲ سال، حوضه يك.....	۱۲۴
نمودار (۸-۶): هیدرو گراف سيل بازاي دوره برگشت ۵ سال، حوضه يك.....	۱۲۴
نمودار (۹-۶): هیدرو گراف سيل بازاي دوره برگشت ۱۰ سال، حوضه يك.....	۱۲۵
نمودار (۱۰-۶): هیدرو گراف سيل بازاي دوره برگشت ۲۵ سال، حوضه يك.....	۱۲۵
نمودار (۱۱-۶): هیدرو گراف سيل بازاي دوره برگشت ۵۰ سال، حوضه يك.....	۱۲۶
نمودار (۱۲-۶): هیدرو گراف سيل بازاي دوره برگشت ۱۰۰ سال، حوضه يك.....	۱۲۶
نمودار (۱۳-۶): هيتو گراف طراحى بر اساس رگبار با دوره برگشت ۲ سال، حوضه يك.....	۱۲۷
نمودار (۱۴-۶): هيتو گراف طراحى بر اساس رگبار با دوره برگشت ۵ سال، حوضه يك.....	۱۲۷
نمودار (۱۵-۶): هيتو گراف طراحى بر اساس رگبار با دوره برگشت ۱۰ سال، حوضه يك.....	۱۲۸
نمودار (۱۶-۶): هيتو گراف طراحى بر اساس رگبار با دوره برگشت ۲۵ سال، حوضه يك.....	۱۲۸

- نمودار (۱۷-۶): هیتو گراف طراحی بر اساس رگبار با دوره برگشت ۵۰ سال، حوضه یک..... ۱۲۹
- نمودار (۱۸-۶): هیتو گراف طراحی بر اساس رگبار با دوره برگشت ۱۰۰ سال، حوضه یک..... ۱۲۹

فصل اول

مقدمه

۱-۱ مقدمه و کلیات

پدیده سیل یکی از رویدادهای حدی هیدرولوژیکی و از جدی ترین بلایای طبیعی است که جوامع بشری را مورد تهدید قرار می دهد. افزایش وقوع سیل در چند دهه اخیر باعث شده که اکثر مناطق کشور در معرض تهاجم سیلابهای ادواری و مخرب قرار گیرد و تلفات جانی و مالی سیل بنحو چشمگیری افزایش یابد. در بحث های کارشناسی یکی از علل افزایش سیل کاهش نزولات جوی جامد و یا تغییر نزولات جامد به مایع در اثر تغییرات اقلیمی عنوان می شود، اما افزایش جمعیت همراه با ضعف برنامه ریزی برای بهره برداری از زمین، تخریب جنگلهای مراتع، و نیز توسعه سطوح غیر قابل نفوذ سبب شده تا در حوضه های آبریز، آب کمتری به زمین نفوذ کرده و سریعتر بطرف پایین دست جریان پیدا کند. در نتیجه سیل ها فراوانتر، شدیدتر و ناگهانی تر شده و مردم بیشتری از سیل های شدیدتری آسیب می بینند.

گرچه وقوع سیلابها رابطه تنگاتنگی با بارندگی دارند اما از آنجا که در حال حاضر برای جلوگیری و یا کاهش بروز سیل نمی توان در عوامل و عناصر جوی تغییری ایجاد نمود لذا باید در جستجوی روشهایی بود که با مدیریت آنها بتوان تا حدی شدت و فراوانی سیل را کاهش داد. بر اساس آمار در طی سال های ۱۳۷۰ تا ۱۳۹۰ مورد سیل در کشور مان بواقع پیوسته که بیش از ۲۷۰۰ کشته و ۶۸۰ میلیارد خسارت وارد شده است. در استان آذربایجان غربی از سال ۱۳۱۲ تا بحال در حدود ۱۷۱ مورد سیل بواقع پیوسته که در نتیجه آن ۲۷ شهر و روستا آسیب دیده، ۹۱ نفر جان باخته و ۲۷۴۳ واحد مسکونی تخریب شده، ۱۰۳۶۸۰ هکتار اراضی ۲۳۲۰۰ واحد دامی، ۳۴ پل و ۲۸۵۸ کیلومتر جاده تخریب شده است [۲۶].

با توجه به وقوع سیلاب های خسارت زا در اکثر حوضه های آبخیز کشورمان، ضرورت ایجاد سیستمهای پیشگیری، پنهان بندی و نیز برآورد سیل در این حوضه ها بیش از پیش مورد توجه قرار گرفته است. پیش بینی سیل به عنوان ابزار مدیریت سیلاب بیش از ۴۰ سال است که در کشور های در حال توسعه مورد توجه قرار گرفته است و تنها در کشور آمریکا بیش از ۴۰۰ سیستم پیش بینی سیل راه اندازی شده است [۱۳].

از اساسی ترین گامها در مدیریت سیلاب داشت، کنترل سیل، تخمین خسارات سیل، تعیین حق بیمه سیل و تعیین مرز های دقیق سیلاب داشت یا همان پنهان بندی سیلاب می باشد که دستیابی به این نتایج جز با تحلیل هیدرولیکی میسر نمیباشد. مدل های ریاضی نقش محوری را در این تحلیل ها دارا میباشند. با استفاده از این مدل ها میتوان پروفیل های سطح آب را در طول مسیر رودخانه که هر یک مربوط به شدت جریان خاصی مبایشد را به سادگی تعیین نمود، اما نقص اکثر این مدل ها ناتوانی آنها در مرتبط کردن اطلاعات مربوط به خصوصیات پروفیل سطح آب با موقعیت فیزیکی آنها روی زمین است. با افزایش قابلیت دسترسی به اطلاعات دیجیتال و کارایی تحلیل های کامپیوتری، سیستم

اطلاعات جغرافیایی⁽¹⁾ (GIS)، نقش بسزایی را در مدلسازی هیدرولوژیکی و هیدرولیکی ایفا نموده است. مهمترین مزیت استفاده از (GIS) در مدلسازی، ایجاد بانک اطلاعات مکانی، مدیریت داده‌ها، تحلیل‌های فضایی و مکانی، و پتانسیل بالای آن در استخراج اطلاعات رقومی از روی مدل رقومی زمین (DEM⁽²⁾) می‌باشد [۱۵].

۲-۱ اهداف و ضرورت مطالعه

در این تحقیق بخشی از رودخانه گلزار واقع در شهر اشنویه که در فاصله تقریبی ۷۰ کیلومتری از شهر ارومیه واقع شده است انتخاب شده است. منطقه مذکور دارای پتانسیل سیل خیزی نسبتاً بالایی از طرف حوضه‌های آبریز واقع در شمال غرب آن می‌باشد بطوریکه در طی سالهای گذشته، سیل، خسارات‌های عمدتی به منطقه فوق وارد آورده است. دو سیل اخیر واقع در خرداد و آبان ماه سال ۸۳ خسارات زیادی بر زیر ساخت‌های شهری، فضاهای سبز، تاسیسات زیر بنایی، دیواره‌های ساحلی، راه‌های رستایی و بین شهری این شهر وارد نموده است [۲۹]. با توجه به اهمیت منطقه فوق، مطالعه پتانسیل و پنهانه بندی سیل در منطقه فوق بعنوان ضرورت و هدف اصلی این تحقیق انتخاب گردید.

در این مطالعه با استفاده نرم افزار جدید (WMS7.1) و تکنیک (GIS)، و استفاده از مدل هیدرولوژیکی (HEC-HMS) و نیز روش‌های تحلیل آماری، به مطالعه سیل خیزی حوضه‌های آبخیز مشرف به شهر پرداخته شد و سپس با استفاده از مدل هیدرولیکی (HEC-RAS) به مطالعه هیدرولیکی رودخانه گلزار در بازه شهر اشنویه پرداخته شد. پنهانه بندی سیلاب برای دوره‌های برگشت ۱۰۰، ۵۰، ۲۵ توسط نرم افزار (WMS) تهیه ونتایج به نرم افزار (ARCGIS) منتقل شد و در نهایت نقشه‌های پنهانه سیلاب، عمق سیلاب و نیز خطر سیلاب برای دوره برگشت‌های مذکور بدست آمد.

نرم افزار (WMS⁽³⁾) از جمله نرم افزارهای جدیدی است که توسط آزمایشگاه هیدرولیک دانشگاه برینگهام توسعه پیدا کرده است. این نرم افزار قادر به تلفیق داده‌های مدل ارتفاعی (DEM) و بانک اطلاعاتی (GIS) جهت ایجاد ساختار مدل حوضه آبریز می‌باشد. از جمله مدل‌هایی که در این نرم افزار موجود است میتوان مدل‌های HEC-RAS، HEC-HMS، HSPF، TR-20، CAS2D را نامبرد [۴۱].

از مدل‌هایی که در مطالعات آبخیزداری و سیلخیزی کاربرد فراوانی دارد مدل (HEC-HMS) است. این مدل نسخه توسعه یافته (HEC-1) و تحت ویندوز است که برای شبیه‌سازی پاسخ رواناب سطحی یک حوضه آبخیز نسبت به بارندگی‌های معین طراحی شده است. این مدل، حوضه آبخیز را به عنوان یک سیستم بهم پیوسته با مولفه‌های هیدرولوژیکی و هیدرولیکی نمایش می‌دهد. با استفاده از این مدل میتوان به شبیه‌سازی پدیده بارش-رواناب در حوضه‌های فاقد آمار جهت تخمین مقادیر سیل پرداخت. در حوضه‌های دارای آمار نیزی توان با استفاده از مدل (HEC-HMS) به کالیبره نمودن پدیده بارش-رواناب پرداخت [۳۰].

از جمله مدل‌های دیگر نرم افزار (WMS)، مدل هیدرولیکی (HEC-RAS) از سری برنامه‌های تحلیل هیدرولیکی است که در آن کاربر از طریق واسطه گرافیکی کاربر (GUI) با ویندوز ارتباط برقرار می‌کند. سیستم قابلیت انجام محاسبات پروفیل سطح آب در حالت پایدار و غیر پایدار را دارا می‌باشد. حالت جریان ماندگار (پایدار) برای استفاده در مطالعات پنهانه سیلاب، و مطالعات بیمه سیلاب بمنظور ارزیابی پخش سیلاب طراحی شده است. همچنین

1-Geographic Information System
2- Digital Elevation Map
3-Watershed Management system

دارای قابلیت هایی برای تعیین تغییرات پروفیل سطح آب در نتیجه ساماندهی کانال و احداث خاکریز های حفاظتی^۸ میباشد [۸].

نرم افزار (ARCGIS)، ارائه شده توسط شرکت (ESRI) که به جرات میتوان گفت یکی از قدرتمند ترین برنامه های تحلیل سیستم اطلاعات جغرافیایی میباشد. از مهمترین قابلیت های این نرم افزار میتوان به انجام انواع تحلیل های پیچیده داده های مکانی (Spatial Data) و غیر مکانی (Non Spatial Data) اشاره نمود. (ARCGIS) کاربر را قادر به نمایش و تحلیل نقشه و داده های جدولی بطور همزمان می کند و از طریق یکی از آنها، دیگری را بازیابی (Retrieval) مینماید. همچنین میتواند به کمک توابع تحلیلی خود، اطلاعات بیشماری را از داده های موجود استخراج کند و به مدل سازی و نیز پیش بینی پردازد. امکان تبدیل سریع نقشه ها، تبدیل و انتقال داده ها به فرمت های مختلف، تهیه گزارش به اشکال مختلف در ردیف امتیازات بالای این نرم افزار میباشد. (ARCGIS)، دارای قابلیت های بالایی در مدیریت سیستم ها و منابع آبی، مدیریت حوضه های آبریز، تخصیص منابع آبی، مکانیابی محل احداث سد، تحلیل مدیریت و هدایت سیالابها، مدیریت آبهای زیرزمینی و جلوگیری از آلودگی آنها، مدلسازی تابش خورشید، ترازیابی پتانسیل انرژی خورشیدی، تعیین مکان های مناسب احداث نیروگاه های خورشیدی و ... میباشد [۵].

۱-۳ تهیه و تنظیم پایان نامه

این پایان نامه در ۷ فصل تنظیم شده است که فصل اول آن مقدمه و خلاصه ای از ضرورت و اهمیت تحقیق میباشد. فصل دوم مروری بر مطالعات انجام شده در خصوص مدل شبیه ساز هیدرولوژیکی (HEC-HMS) و نیز مدل شبیه ساز هیدرولوژیکی (HEC-RAS) میباشد که شامل مروری بر مطالعات انجام گرفته در داخل و نیز خارج از کشور میباشد. در فصل سوم در خصوص شبیه سازی جریان های طغیانی در رودخانه و روش های تعیین هیدرولوگراف سیالاب طرح و روابط بارش و رواناب بحث گردیده است. فصل چهارم، نرم افزار های مورد استفاده در این تحقیق را معرفی می نماید. مهمترین نرم افزار های مورد استفاده در این تحقیق، نرم افزار (WMS) و (ARCGIS) میباشد. این فصل به معرفی مزايا و محدودیت های این نرم افزار ها نیز میپردازد. در فصل پنجم، مطالعه موردي و نتایج اولیه این تحقیق ارائه شده است. این نتایج شامل مشخصات هیدرولوژی و نیز هیدرولوژیکی میباشد که در این تحقیق از آنها استفاده شده است. فصل ششم نیز به بررسی و بحث روی نتایج حاصل در خصوص برآورد هیدرولوگراف های سیالاب و پنهنه بندی و پخش سیالاب پرداخته شده است. فصل هفتم خلاصه ای از نتایج و پیشنهادات را مشتمل میباشد.