



Investigating the Impact of Bridge Structures on the River Floodplain using HEC-RAS and Arc-GIS Software (Case Study: Sarnagh Bridge on the Zola River)

Hassan Hajihosseini^{a*}, Vahid Aghdam^b, Ebrahim Valizadeghan^c

^a Assistant Professor in Geology, Islamic Azad University Khoy Branch, Khoy, Iran

^b MSc Student in Water Science Engineering, Islamic Azad University Khoy Branch, Khoy, Iran

^c Assistant professor in Water Science Engineering, Islamic Azad University Khoy Branch, Khoy, Iran

Received: 17 February 2022

Revised: 11 June 2022

Accepted: 15 June 2022

Abstract

Zola River contains the most important fresh waters of West Azarbaijan province. The water surface of Urmia lake basin flows in this river. Sarnagh bridge is located on this river on the Sarnagh-Salmas road. Destructive flood event with high return time in river banks especially beside urban and rural residents cause many financial damages and life threats. So, exploring the river's hydraulic behavior is essential. This study explored the Zola river bed and realm boundary and its floods bond affected by bridges structure. It studied the Zola River in Sarnagh road bridge position using HEC-RAS model. At first, using river 1:2000 scale topographic maps, ArcGIS software with HEC-Geo RAS extension, and HEC-RAS software, river discharge flow with 2, 5, 10, 25, 50, and 100 return time were analyzed for two scenarios. First scenario simulated the normal flow condition of the river and second one simulated the river flow, considering the effects of cross over structure of the bridge. The flow with 25 year return was used to model the design due to regional circumstances and controlled by 100 year return time flow, evaluating river bed extend before and after bridge structures. The results showed that narrow flow in bridge place causes flow reduction, flow reversal, deposition in upstream, as well as increase in the flow, erosion and foaming in the downstream of the bridge, which necessitates a bed stabilization structure.

Keywords: Zola River, HEC-RAS Model, River Stabilization, Bed Consolidation

*Corresponding author: Hassan Hajihosseini Email: hajihosseini@iaukhoy.ac.ir Tel:+989144627054

How to cite this Article: Haji Hosseini, H., Aghdam, V., & Valizadeghan, E. (2024). Investigating the Impact of Bridge Structures on the River Floodplain using HEC-RAS and Arc-GIS Software (Case Study: Sarnagh Bridge on the Zola River). *Journal of Geography and Environmental Hazards*, 13(1), 47-62.

DOI: 10.22067/geoh.2022.75257.1175



Journal of Geography and Environmental Hazards are fully compliant with open access mandates, by publishing its articles under Creative Commons Attribution 4.0 International License (CC BY 4.0).



Creative Commons Attribution 4.0 International License (CC BY 4.0)



Geography and Environmental Hazards

Volume 13, Issue 1 - Number 49, Spring 2024<https://geoeh.um.ac.ir> <https://doi.org/10.22067/geoeh.2022.75257.1175>

جغرافیا و مخاطرات محیطی، سال سیزدهم، شماره چهل و نهم، بهار ۱۴۰۳، صص ۶۲-۴۷

مقاله پژوهشی

بررسی تأثیر پل بر روی پهنه سیل‌گیر رودخانه با استفاده از نرم‌افزارهای Arc-GIS و HEC-RAS و
(مطالعه موردی: پل سرنق بر روی رودخانه زولا)

 حسن حاجی حسینلو^۱- استادیار گروه زمین‌شناسی، واحد خوی، دانشگاه آزاد اسلامی، خوی، ایران.

وحید اقدام- کارشناسی ارشد، گروه مهندسی آب، واحد خوی، دانشگاه آزاد اسلامی، خوی، ایران.

ابراهیم ولیزادگان- گروه مهندسی آب، واحد خوی، دانشگاه آزاد اسلامی، خوی، ایران.

تاریخ دریافت: ۱۴۰۰/۱۱/۲۸ تاریخ بازنگری: ۱۴۰۱/۳/۲۱ تاریخ تصویب: ۱۴۰۱/۳/۲۵

چکیده

رودخانه زولا مهم‌ترین رودخانه آب شیرین استان آذربایجان غربی است. این رودخانه زهکش آب‌های سطحی حوزه آبریز دریاچه ارومیه است. پل سرنق بر روی این رودخانه در مسیر جاده سرنق- سلماس قرار دارد. موقعیت سیل با دوره بازگشت بالا و مخرب در نواحی همچو رودخانه‌ها بخصوص در مجاورت مناطق مسکونی شهری و روستایی موجب به وجود آمدن خسارات جانی و مالی بسیاری می‌شود. ازین‌رو بررسی رفتار هیدرولیکی رودخانه‌ها از اهمیت بسزایی برخوردار است. در مطالعه حاضر به بررسی حد بستر رودخانه زولا و پهنه سیل‌گیر آن تحت تأثیر سازه پل پرداخته شد. در این راستا محدوده پل جاده سرنق با استفاده از مدل هیدرولیکی- HEC-RAS موردمطالعه قرار گرفت که با استفاده از نقشه‌های توپوگرافی ۱:۲۰۰۰ رودخانه زولا و نرم‌افزار ArcGIS و الحاقیه RAS و نرم‌افزار HEC-RAS تحلیل جریان با لحاظ دبی‌های با دوره بازگشت‌های ۲، ۵، ۲۵، ۵۰ و ۱۰۰ ساله انجام شد.

Email: hajihosseinlou@iaukhoy.ac.ir

۰۹۱۴۴۶۲۷۰۵۴ نویسنده مسئول:

نحوه ارجاع به این مقاله:

Hassan Hosseini Lou, Hadi Ebadati, and Ebrahim Valizadeh Gan. (2024). Evaluation of the effect of the bridge on the flood-prone area of the Zula River using HEC-RAS and ArcGIS software. *Geography and Environmental Hazards*, 13(1), 47-62. doi:10.22067/geoeh.2022.75257.1175

بدین منظور دو حالت مد نظر قرار گرفته و بررسی گردید؛ حالت اول مربوط به شبیه‌سازی جریان در حالت طبیعی بوده و در حالت دوم به شبیه‌سازی جریان با وجود پل پرداخته شد. پل‌ها با توجه به شرایط منطقه براساس دبی با دوره بازگشت ۲۵ ساله بررسی و با دبی سیلان ۱۰۰ ساله کترول گردید. همچنین ارزیابی حد بستر برای شرایط قبل از احداث پل و شرایط کنونی انجام گرفته است. نتایج نشان داد با کاهش عرض رودخانه از حدود ۲۲۵ متر به ۳۲ متر در اثر احداث پل و کاهش سرعت به $m/s^{0.38}$ ، پس زدگی جریان آب و رسوب‌گذاری در بالادست پل و افزایش سرعت جریان به $s/5.17$ و فرسایش و کفکنی رودخانه پائین‌دست پل گردیده است که جهت جلوگیری فرسایش در پائین‌دست پل می‌باشد سازه ثبیت بستر اجرا گردد.

کلیدواژه‌ها: رودخانه زولا، ساماندهی رودخانه، ثبیت بستر، مدل HEC-RAS

۱- مقدمه

از میان حوادث طبیعی که امروزه بلایای طبیعی نیز نام گرفته است وقوع سیلان همواره با جوامع همراه بوده است، زیرا زندگی و آبادانی بدون آب امکان‌پذیر نیست و آب نیز بنابر ماهیت طبیعی خود هر از چندگاه حالت سیلانی به خود می‌گیرد، لکن اثرات زیان‌بار سیلان‌ها در گذشته هیچ‌گاه با حالت امروزی خود قابل‌سنگش نیست؛ زیرا در گذشته جمعیت کمتری در سیلان دشتهای رودخانه‌ها زندگی می‌کردند و فعالیت‌های گسترده انسانی نیز علاوه بر افزایش پتانسیل سیلان‌ها از طرف دیگر ابعاد اقتصادی خسارات سیلان را بسیار بیشتر از سابق نموده است. بشر از زمان‌های دور با سیلان آشنا بوده، اما اثرات مخرب سیلان در گذشته به مرتب کمتر بوده است که از علل آن کمبود جمعیت و درنتیجه محدود بودن صنایع، زمین‌های کشاورزی و فعالیت‌های بشری در منطقه سیلان داشت، در ادوار گذشته را می‌توان بر شمرد. در سال‌های اخیر، رشد شهرهایی که در حاشیه رودخانه‌ها واقع شده یا بستر عبور رودخانه‌ها تلقی می‌گردد، باعث شده تا ساکنین و دارایی‌های موجود در این مناطق در معرض خطر سیلان قرار گیرند. به عبارتی، ایجاد تغییرات در توازن نسبی بین عواملی همچون دبی جریان، شبی و عرض رودخانه که حاصل هزاران سال فعالیت طبیعی آن است بی‌شك موجب واکنش دینامیکی رودخانه و بروز خسارت به اجتماعات انسانی ساکن در سیلان داشت رودخانه‌ها خواهد شد. رودخانه‌ها به عنوان اصلی ترین منبع تأمین‌کننده آب برای انسان و سایر موجودات زنده به شمار می‌آیند. با نگاهی به موقعیت و ساختار اغلب شهرها نیز می‌توان اذعان کرد، شکل‌گیری آن‌ها در کنار رودخانه‌ها و در مجاورت دره‌ها، به منظور بهره‌برداری از آب صورت گرفته است ([روشان و همکاران، ۱۳۹۲](#)). تهیه نقشه‌های پتانسیل سیلان می‌تواند ابزار ضروری برای کاهش سیلان و آبخیزداری یکپارچه در حوضه آبریز به شمار آید و تکنیک‌های یادگیری ماشینی، مدل‌های مناسبی شناسایی

مناطق سیل خیز هستند (**فرامرزی و همکاران، ۱۳۹۸**). نرمافزار HEC-RAS در پهنه‌بندی سیل مورد تأیید است و همچنین نرمافزاری قدرتمندی در پیش‌بینی و هشدار بوده که نتایج پهنه‌بندی آن نیز بسیار نزدیک به واقعیت است (**شفیعی مطلق و عبادتی، ۱۳۹۹**). احداث پل بر روی رودخانه تغییراتی را در رفتار هیدرولیکی رودخانه در بالادست و پائین‌دست سازه مذکور نموده است و تنگ‌شدگی ایجاد شده در رودخانه در اثر احداث پل، موجب کاهش سطح مقطع جریان و افزایش سرعت، عمق هیدرولیکی و تنش برشی و... در آن ناحیه می‌شود (**برهان، ۱۳۹۴**). نتایج ارزیابی احداث پل با نرمافزار HEC-RAS نشان می‌دهد که تأثیر پل بر هیدرولیک جریان علاوه بر افزایش ارتفاع سطح آب و خطر آب‌گرفتگی سواحل بالادست و یا افزایش سرعت جریان، فرسایش در پائین‌دست پل‌ها می‌شود (**دلبری و عادلپور، ۱۳۹۴**). اطلاع از خصوصیاتی مانند حداکثر دبی سیل برای طراحی سازه‌های آبی، مانند سدها، سرریزها، پل‌ها و زیرگذرها به‌منظور کاهش خسارت‌های احتمالی و همچنین پیش‌بینی زمان رسیدن به دبی اوج در بازه‌های پائین‌دست در بحث هشدار سیل ضروری است (**بهیان مطلق و همکاران، ۱۳۹۷**). صادقی و همکاران به‌منظور پهنه‌بندی سیلان در بخشی از حوضه آبخیز شهری تهران از ترکیب مدل‌های GIS و HEC-RAS استفاده کردند و نقشه مناطق سیل‌گیر را به ازای دوره‌های برگشت ۲۵، ۵۰، ۱۰۰ و ۲۰۰ سال تهیه کرده و بر کارایی مدل‌های GIS و HEC-RAS تأکید کردند (**صادقی و همکاران، ۱۳۸۲**). **راد و همکاران (۱۳۹۷)** در حوضه آبخیز خرم‌آباد واقع در استان لرستان با معرفی شرایط مرزی جریان، دبی حداکثر لحظه‌ای با دوره برگشت‌های مختلف، مقاطع عرضی و فاصله آن‌ها و ضریب زبری مانینگ برای هر مقطع به مدل هیدرولیکی HEC-RAS، این مدل را اجرا و نیمرخ سطح آب در دوره‌های برگشت مختلف سیل را به دست آورده و مشاهده کردند بیشترین سطح درگیر سیل به ترتیب به اراضی زراعی دیم، مراتع، جاده، اراضی مسکونی و زمین‌های رها شده مربوط می‌شود. مدل‌های هیدرولوژیکی HEC-HMS و هیدرولیکی HEC-RAS در بسیاری از تحقیقات جهت برآورد و پهنه سیلان استفاده شده است (بالستروس کانواس^۱، ۲۰۱۱). **بختیاری و همکاران (۱۳۹۱)** در بررسی تأثیر سازه‌های تقاطعی احداث شده بر روی رودخانه باراجین واقع در استان قزوین از ترکیب سامانه اطلاعات جغرافیایی و نرمافزار هیدرولیکی-HEC-RAS در استخراج پهنه سیلان و مدل‌سازی رودخانه استفاده نمودند و نتیجه گرفتند ترکیب سامانه اطلاعات جغرافیایی و نرمافزار هیدرولیکی HEC-RAS در استخراج پهنه‌بندی سیلان و مدل‌سازی رودخانه از دقت بالایی برخوردار است. باقری و ترکمان‌زاده (۱۳۹۷) به بررسی تأثیر سازه‌های احتمالی بر پهنه‌بندی سیلان رودخانه بابلرود مازندران با استفاده از HEC-RAS و Arc Gis پرداختند که در این تحقیق مشخص گردید که وجود پل‌های محمدحسن‌خان، بابلرود، موزirج و مرزن آباد بر عمق و پهنه سیلان رودخانه بابلرود مؤثر

^۱ **(Ballesteros Cánovas, 2011)**

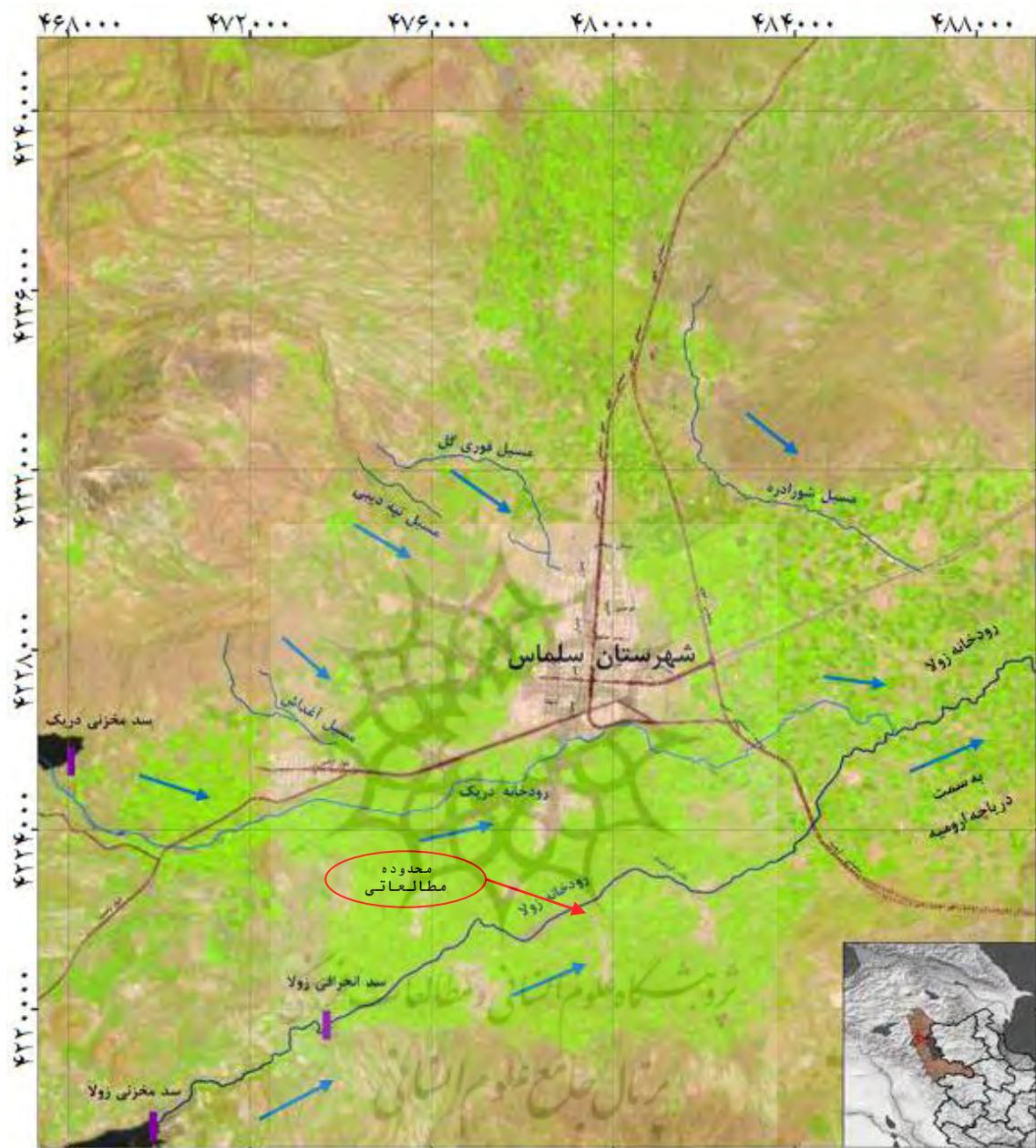
می باشند اما تأثیر چشمگیر و مخربی بر سیلاب ندارند و همچنین تحقیق حاضر نشان داد که سامانه اطلاعات جغرافیایی و ارتباط آن با نرم افزار HEC-RAS از دقت بالایی در کار مهندسی برخوردار می باشدند. راندال و ادوارد^۱، ۲۰۰۱ در یک پژوهه تحقیقاتی به مقایسه تأثیر پل های پایه دار با تعداد و قطر پایه متفاوت، بر پدیده پس زدگی آب و همچنین عمق جریان سیل پرداختند. نتایج تحقیق آنها نشان داد که شکل و تعداد پایه ها می توانند اثر تعیین کننده ای بر پدیده پس زدگی آب و عمق جریان سیل داشته باشند در همین راستا به تأثیر پل بر رفتار رودخانه پرداخته شده است.

۲- مواد و روش ها

۱-۲- منطقه مورد مطالعه

رودخانه زولا یکی از مهم ترین رودخانه های حوضه آبریز دریاچه ارومیه است. رودخانه زولا پس از عبور از ضلع جنوبی شهرستان سلماس به در شمال غربی دریاچه ارومیه به آن تخلیه می گردد. این رودخانه از کوه های مرز ترکیه و ایران از سمت جنوب غربی شهرستان سلماس سرچشمه گرفته و پس از طی مسیر حدود ۹۵ کیلومتر و سیراب نمودن بخشی از اراضی کشاورزی دشت شهرستان سلماس، در پائین دست روستای کنگلو به دریاچه ارومیه تخلیه می شود. محدوده موردنظر در این تحقیق، بازه ای از رودخانه زولا در مجاورت روستای سرنق است؛ شکل (۱). موقعیت پل احداث شده بر روی رودخانه در شکل (۲) نشان داده شده است. همچنین مشخصات فیزیو گرافی حوضه آبریز رودخانه زولا در جدول (۱) ارائه شده است. براساس داده های هواشناسی ایستگاه های هواشناسی چهریق، سلماس و یالقوز آغاج دامنه تغییرات دما در منطقه بین ۴۲ تا ۲۲ درجه سانتی گراد در گرم ترین و سرد ترین موقع سال است که متوسط درجه حرارت حدود ۱۱ درجه سانتی گراد است. حداقل، حداقل و متوسط بارندگی سالانه به ترتیب $533 \text{, } 227/5 \text{ و } 372/9$ میلی متر. گزارش شده است. در این تحقیق از داده های دبی روزانه و دبی پیک ایستگاه چهریق علیا که دارای آمار کامل و دراز مدت (۱۳۹۵-۱۳۶۳) بوده و نزدیک ترین ایستگاه به منطقه است، استفاده شده و برای محاسبه دبی با دوره برگشت های مختلف، توزیع های اشاره در جدول (۲) بکار گرفته شده اند.

1 (Randall and Edward, 2001)



شکل ۱- محدوده مورد مطالعه.



شکل ۲- محل پل سرنق بر روی عکس ماهواره‌ای.

جدول ۱- مشخصات فیزیوگرافی حوضه آبریز رودخانه زولا در ایستگاه چهریق.

پارامتر	مقدار	واحد
مساحت	۸۱۹	کیلومترمربع
محیط	۲۳۲	کیلومتر
عرض مستطیل معادل	۱۰/۷۳	کیلومتر
طول مستطیل معادل	۹۱/۴۶	کیلومتر
ارتفاع حد اکثر حوضه	۳۱۳۶	متر
ارتفاع متوسط حوضه	۲۲۹۱/۸	متر
ارتفاع حداقل حوضه	۱۴۴۴	متر
شیب متوسط حوضه	۱۸/۶۷	درصد
طول آبراهه اصلی	۶۴/۵۶	کیلومتر
شیب متوسط آبراهه اصلی	۱/۰۵	درصد
ضریب گراؤلیوس حوضه	۲/۰۹	-
تراکم آبراهه‌ای	۰/۰۶۶	-
کرپیچ	۸/۳۸	ساعت
برانس-بای ویلیامز	۱۷/۹۸	زمان تمکز
کالیفرنیا	۸/۲۱۴	

جدول ۲- دبی رودخانه زولا با دوره بازگشت ۵ تا ۱۰۰ سال در ایستگاه هیدرومتری چهریق علیا

دور بازگشت (سال)							توزیع
۱۰۰	۵۰	۲۵	۱۰	۵	۲		
۱۶۱/۲	۱۴۹/۳	۱۳۶/۲	۱۱۵/۸	۹۶/۶	۶۰		نرمال
۲۲۰/۳	۱۸۴/۵	۱۵۱/۶	۱۱۱/۷	۸۴	۴۸/۶		لوگ نرمال دو پارامتری
۱۸۷/۵	۱۶۷/۳	۱۴۶/۵	۱۱۷/۴	۹۳/۳	۵۴/۴		لوگ نرمال سه پارامتری
۲۰۹/۳	۱۸۲/۵	۱۵۵/۵	۱۱۹/۱	۹۰/۷	۴۹/۶		گاما دو پارامتری
۱۹۲/۳	۱۷۰/۹	۱۴۸/۹	۱۱۸/۱	۹۲/۷	۵۲/۹		پیرسون نوع سه
۲۲۳/۹	۱۹۴/۵	۱۶۴/۵	۱۲۳/۷	۹۲	۴۸/۱	۳	لوگ پیرسون نوع ۳
۱۹۶/۴	۱۷۲/۸	۱۴۸/۹	۱۱۶/۸	۹۱/۳	۵۲/۹		کامبل نوع یک

۲-۲- روش تحقیق

در این تحقیق بهمنظور مشخص نمودن مقدار دبی پیک سیلانی با دور بازگشت‌های مختلف و تعیین بهترین توزیع جهت تعیین دبی سیلان، براساس آزمون نکویی برآش توزیع‌ها، مشخص شد که توزیع لوگ پیرسون نوع ۳ دارای توزیع بهتری نسبت به دیگر توزیع‌ها است که برای دبی‌های پیک لحظه‌ای با دور بازگشت‌های ۵، ۱۰، ۲۵، ۵۰ و ۱۰۰ مطابق جدول (۲) محاسبه گردیده است. همچنین برای محاسبه ضریب زیری از روش کوان (۱۹۵۶) استفاده گردید. در ادامه برای شبیه‌سازی جریان رودخانه فایل اتوکد نقشه‌های توپوگرافی ۱:۲۰۰۰ رودخانه زولا را وارد نرم‌افزار ArcGIS نموده و سپس آن را به لایه TIN تبدیل نمودیم. با استفاده از الحاقیه Hec-GeoRas هندسه Geometry (Geometry) رودخانه را ترسیم و وارد نرم‌افزار HEC-RAS کردیم. برای این کار ابتدا پس از تعریف یک پروژه جدید در نرم‌افزار HEC-RAS اطلاعات مربوط به هندسه رودخانه وارد قسمت Geometric Data شد. سپس اطلاعات مربوط به جریان رودخانه، وارد قسمت Steady Flow Analysis گردید. مدل را از منوی Mixed به صورت Steady Flow Data بددون سازه (حالت طبیعی) و با وجود پل (شرایط موجود) اجرا نمودیم. نتایج حاصل از شبیه‌سازی را مجدداً وارد نرم‌افزار ArcGIS نموده با استفاده از الحاقیه Hec-GeoRas پهنه سیل‌گیر و حد بستر رودخانه بر روی لایه TIN و نقشه توپوگرافی محدوده برای هر دو حالت جانمایی کردیم و درنهایت به بحث و بررسی پرداختیم.

۳- بحث و نتایج

۱- شیوه‌سازی جریان در حالت طبیعی (بدون وجود پل)

در شیوه‌سازی جریان در حالت طبیعی ابتدا می‌بایست تأثیرات دخالت انسان در رودخانه را حذف نمود. به همین منظور مقاطع عرضی جهت حذف پل و تأثیر آثار آن در شیوه‌سازی رودخانه با شرایط قبل از احداث پل اصلاح گردید. تا به شرایط طبیعی رودخانه نزدیک باشد. این اصلاحات به صورت کیفی و براساس بازدیدها و بررسی‌های میدانی همراه با قضاوت کارشناسی صورت پذیرفته است. با توجه به استانداردهای مهندسی رودخانه مطابق نشریه ۳۱۶ سازمان مدیریت و برنامه‌ریزی کشور، مبنای طراحی طرح‌های ساماندهی رودخانه‌ها با دبی دور بازگشت ۲ تا ۲۰۰ سال و طرح‌های تثبیت بستر و سواحل دبی با دور بازگشت ۲۵ تا ۱۰۰ ساله قرار داده شده است و همچنین مطابق آیین‌نامه مربوط تعیین حد بستر و حریم رودخانه‌ها دبی سیلانی با دور بازگشت ۲۵ سال ملاک عمل در شرایط طبیعی رودخانه است که در این تحقیق جهت ارزیابی حد بستر دبی با دور بازگشت ۲۵ سال (۱۶۴/۵ مترمکعب بر ثانیه) مبنای قرار داده شده و همچنین با توجه اینکه در طراحی پل می‌بایست دبی با دور بازگشت ۱۰۰ ساله ملاک عمل قرار گیرد که در این تحقیق جهت میزان آبگذری پل از دبی با دور بازگشت ۱۰۰ سال (۲۲۳/۹ مترمکعب بر ثانیه) استفاده شده است. برای شیوه‌سازی جریان رودخانه نرم‌افزار HEC-RAS، وارد کردن ضریب زبری مانینگ رودخانه الزامی است که میزان ضریب زبری برای بستر فعال برابر ۰/۰۳۵ و برای سیلان دشت‌های چپ و راست ۰/۰۴ و شبی بازه مورد مطالعه ۱ درصد به دست آمد که در برنامه HEC-RAS وارد گردید. پس از شیوه‌سازی جریان در این حالت مشخصات هیدرولیکی مقاطع بالادست و پائین‌دست محل پل در رودخانه به دست آمده از برنامه HEC-RAS در جدول (۳) آورده شده است. پس از شیوه‌سازی جریان و انتقال اطلاعات از HEC-RAS به ArcGIS حد بستر رودخانه به ازای دبی با دوره بازگشت ۲۵ ساله در این بازه مشخص شد و پنهان سیلانی آن بر روی تصویر ماهواره‌ای در شکل (۳) را نشان داده شده است و در شکل (۴) مقاطع عرضی رودخانه زولا در شرایط طبیعی محل احداث پل در HEC-RAS را نشان می‌دهد و مطابق عکس هوایی سال ۱۳۴۶ عرض بستر رودخانه در محل احداث پل حدود ۲۲۵ متر می‌باشد که در اثر احداث پل به ۳۲ متر تقلیل یافته است.

جدول ۳- مشخصات هیدرولیکی رودخانه زولا در شرایط طبیعی با دبی دور بازگشت ۲۵ ساله

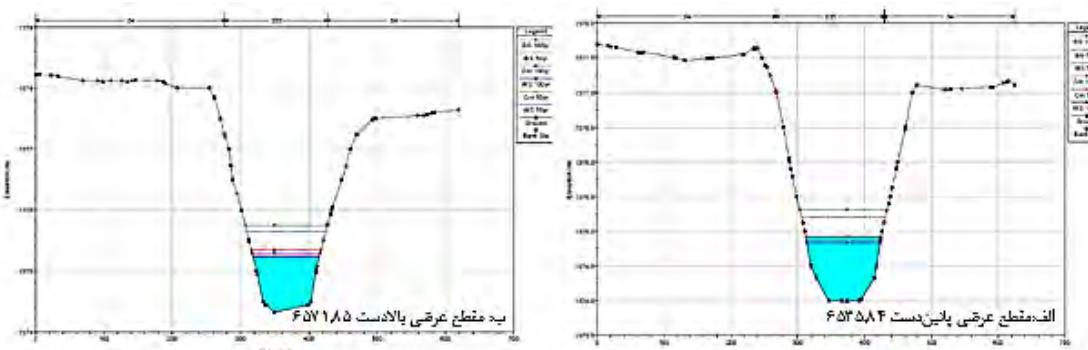
شماره مقطع	Min Ch El(m)	W.S. Elev(m)	E.G. Elev(m)	E.G. Slope(m/m)	Vel Chnl(m/s)	Flow Area (m ²)	Top Width(m)	عدد فرود
۷۰۷۰/۱۶	۱۳۷۸	۱۳۷۹/۰۹	۱۳۷۹/۲۰	۰/۰۰۵	۱/۴۳	۱۱۶/۶۳	۲۰۸/۶۴	۰/۵۸
۶۸۱۳/۴۲	۱۳۷۶/۵	۱۳۷۷/۶۸	۱۳۷۷/۸۴	۰/۰۰۶	۱/۸۱	۹۱/۰۳	۱۱۸/۴۶	۰/۶۶
۶۶۱۰/۳۵	۱۳۷۴/۸۷	۱۳۷۵/۷۶	۱۳۷۶/۰۹	۰/۰۱۴	۲/۵۵	۶۴/۴۹	۹۹/۴۲	۱/۰۱
۶۵۷۱/۸۵	۱۳۷۴/۲۲	۱۳۷۵/۱۵	۱۳۷۵/۵۲	۰/۰۱۶	۲/۶۹	۶۱/۰۶	۹۳/۷۵	۱/۰۷
۶۵۳۵/۸۴	۱۳۷۳/۹۸	۱۳۷۴/۸۷	۱۳۷۵/۱۰	۰/۰۱	۲/۱۴	۷۶/۹۷	۱۱۱/۱۹	۰/۸۲
۶۵۱۳/۰۰	۱۳۷۳/۸۳	۱۳۷۴/۵۵	۱۳۷۴/۸۴	۰/۰۱۵	۲/۳۷	۶۹/۵۴	۱۲۳/۷۱	۱/۰۱
۶۲۰۱/۹۵	۱۳۷۰/۹۴	۱۳۷۱/۸۷	۱۳۷۲/۰۱	۰/۰۰۵	۱/۶۵	۹۹/۴۴	۱۳۶/۴۸	۰/۶۳
۶۰۱۲/۳۴	۱۳۶۹/۵	۱۳۷۰/۱۷	۱۳۷۰/۴۸	۰/۰۱۴	۲/۴۶	۶۶/۸۲	۱۰۹/۳۰	۱/۰۱



شکل ۳- پهنه‌بندی بستر هیدرولیکی بدون پل و شرایط طبیعی رودخانه بر روی عکس ماهواره‌ای

جدول ۴- ابعاد هندسی پل سرنق

ردیف	نام پل	تعداد دهانه	عرض دهانه (متر)	ارتفاع پل (متر)
۱	پل جاده سرنق	۳	۸	۴



شکل ۴- مقطع عرضی محل پل سرنق

۲-۳- شبیه‌سازی جریان با وجود پل

در این حالت شبیه‌سازی، بر خلاف حالت طبیعی رودخانه، تمامی دخالت‌های انسانی در رودخانه لحاظ می‌گردد. دلیل این شبیه‌سازی بررسی وضعیت موجود رودخانه و تأثیر پل بر روی عرض بستر رودخانه در محدوده مورد مطالعه است.

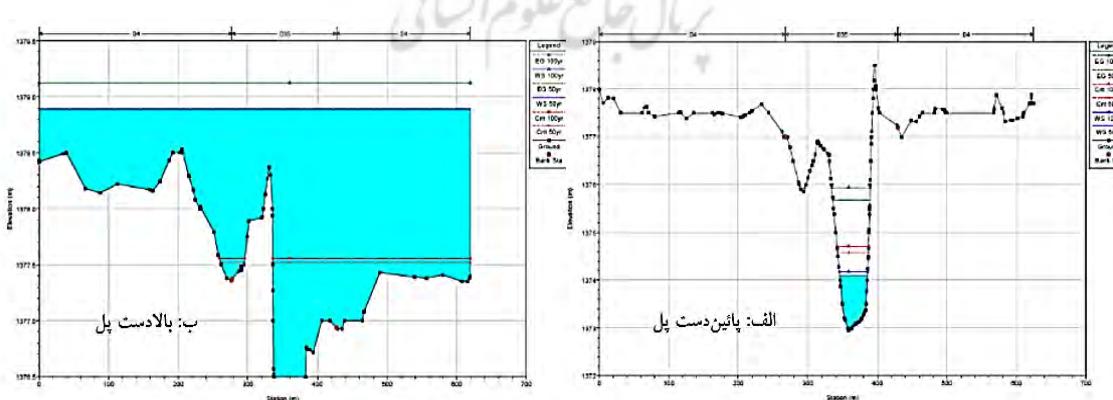
شکل (۵) پنهان سیلانی رودخانه بر روی تصویر ماهواره‌ای برای این حالت را نمایش می‌دهد. در این حالت سیلان ۲۵ ساله با دبی عبوری $164/5$ مترمکعب در ثانیه و شیب ۱ درصد موردنبررسی قرار گرفته است و پل مطابق جدول (۴) بر روی رودخانه احداث گردیده است. همان‌طور که در شکل (۵) مشاهده می‌شود پل ساخته شده بر روی رودخانه همراه با تنگ‌شدگی عرض بستر در محل پل موجب افزایش عمق آب، عرض بستر و کاهش سرعت جریان آب در بالادست پل شده است و همچنین موجب کاهش سطح مقطع جریان و افزایش سرعت آب و انرژی پتانسیل جریان و فرسایش آب شستگی در پائین‌دست پل می‌شود؛ که تأثیر خود را در ناحیه پل و پائین‌دست آن می‌گذارد. در شکل (۶) مقاطع عرضی در بالادست و پائین‌دست پل‌ها در HEC-RAS نشان می‌دهد پس زدگی آب در بالادست پل موجب افزایش تراز جریان و رسوب‌گذاری می‌شود و در محل پائین‌دست پل فرسایش کف و آبشستگی را نشان می‌دهد. هر چه از سمت بالادست پل به سمت پل حرکت می‌کنیم شاهد افزایش عمق جریان آب و فرسایش و آبشستگی در پائین‌دست پل هستیم. دلیل اصلی این امر کاهش مقطع جریان در محل پل و افزایش سرعت جریان آب در ناحیه پائین‌دست پل است. جدول (۵) مشخصات هیدرولیکی رودخانه در این حالت را نشان می‌دهد و همچنین ارتباط با میزان آبگذاری پل، مطابق مدل هیدرولیکی پل موجود توان آبگذاری دبی سیلانی با دور بازگشت ۱۰۰ ساله را دارد که در آن به صورت مقطع پر عمل می‌نماید و در دبی بالاتر جریان آب از روی آن سریز خواهد نمود.



شکل ۵- پهنه‌بندی بستر هیدرولیکی بر روی عکس ماهواره‌ای بعد از احداث پل

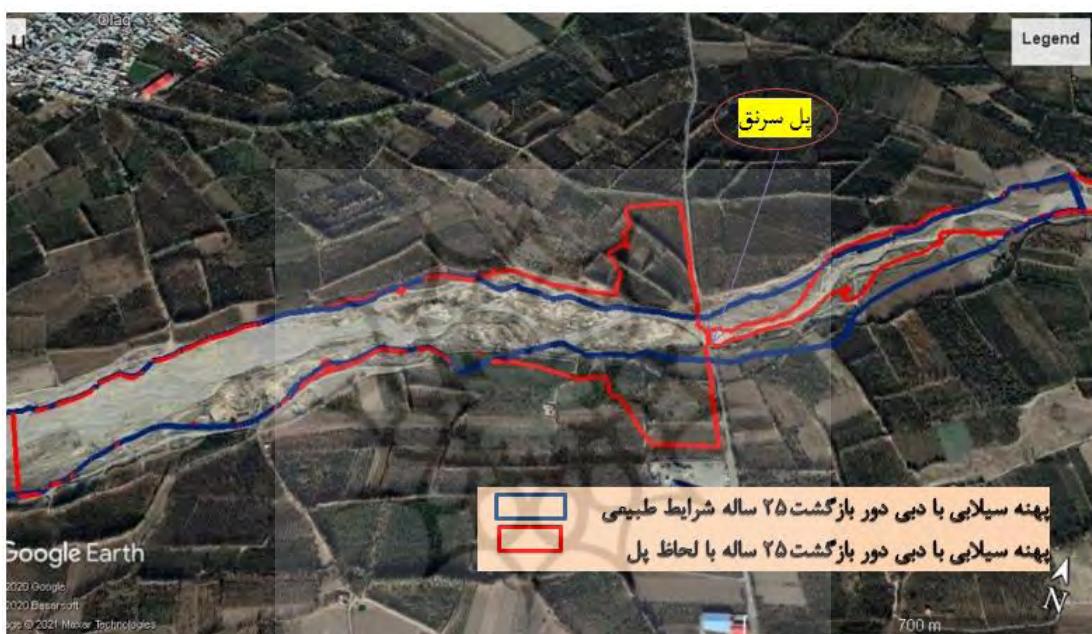
۴- نتیجه‌گیری

شکل (۷) تأثیر پل بر روی رودخانه و تغییرات حد بستر هیدرولیکی و پهنه سیلابی با دبی دور بازگشت ۲۵ ساله را نشان می‌دهد و شکل (۸) نمای ظاهری پل را نشان می‌دهد. تغییرات بستر رودخانه در محل پل به شرح جدول (۶) می‌باشد و در جدول (۷) مقایسه پارامترهای مهم هیدرولیکی رودخانه در شرایط طبیعی رودخانه و نیز رفتار رودخانه بعد از احداث پل آورده شده است. همچنین در مقایسه عکس هوایی سال ۱۳۴۶ شکل (۹) با نتایج مدل هیدرولیکی قبل از احداث پل نشان می‌دهد که رودخانه توان آبگذاری دبی‌های با دور برگشت‌های بیش از ۲۵ ساله را داشته که در اثر احداث پل در جریان‌های سیلابی با دور بازگشت بیش از ۵ ساله موجب پس‌زدگی و آبگرفتی اراضی بالادست می‌شود.



شکل ۶- مقاطع عرضی بعد از تأثیر پل

تنگ شدگی مقطع در پل موجب رسوبگذاری و عریض شدن حد بستر و در دبی ها بیش از ۹۰ متر مکعب در ثانیه موجب آبگرفتگی اراضی مجاور بالادست پل می شود. همچنین افزایش سرعت زیاد جریان آب در پائین دست موجب فرسایش و کف کنی رودخانه می شود که مطابق مدل هیدرولیکی و براساس مشاهدات و بازدیدهای میدانی صورت گرفته؛ رادیه پل جاده سرنق در معرض خطر آبشتگی قرار دارد که می بایست تمهیدات مناسب جهت رفع آن صورت پذیرد. در این راستا می توان به اجرای عملیات ساماندهی رودخانه و ایجاد سازه ثابت در پائین دست پل اشاره نمود.



شکل ۷- پهن بندی بستر هیدرولیکی بر روی عکس ماهواره‌ای

جدول ۵- مشخصات هیدرولیکی رودخانه زولا در شرایط موجود با دبی دور بازگشت ۲۵ ساله

عدد فرود	Top Width(m)	Flow Area(m ²)	Vel Chnl(m/s)	E.G. Slope(m/m)	E.G. Elev(m)	W.S. .Elev(m)	Min Ch El(m)	شماره مقطع
۱/۰۱	۲۰۳/۹۹	۸۰/۹۶	۲/۰۶	۰/۰۱۶	۱۳۷۹/۲۳	۱۳۷۹/۰۲	۱۳۷۸	۷۰۷۰/۱۶
۰/۲۵	۱۹۹/۰۴	۲۰۴/۶۶	۰/۸۷	۰/۰۰۱	۱۳۷۸/۶۹	۱۳۷۸/۶۵	۱۳۷۷	۶۸۱۳/۴۲
۰/۰۸	۶۱۳/۹۹	۶۵۳/۴۱	۰/۳۵	۰/۰۰۰	۱۳۷۸/۶۵	۱۳۷۸/۶۴	۱۳۷۶/۵	۶۶۱۰/۳۵
۰/۰۹	۶۱۹/۵۸	۶۱۱/۹۶	۰/۳۴	۰/۰۰۰	۱۳۷۸/۶۴	۱۳۷۸/۶۴	۱۳۷۶/۵	۶۵۷۱/۸۵ بالادست پل
۱/۸۴	۳۹/۴۳	۳۱/۸۱	۵/۱۷	۰/۰۴۳	۱۳۷۵/۴۹	۱۳۷۴/۰۲	۱۳۷۲/۹۵	Bridge ۶۵۳۵/۸۴
۲/۵۳	۲۵/۵۳	۲۲/۲۳	۷/۴۰	۰/۰۸۲	۱۳۷۳/۹۰	۱۳۷۱/۱۱	۱۳۶۹/۴۴	۶۵۱۳/۰۰
۰/۴۷	۷۰/۳۶	۹۵/۸۶	۱/۷۲	۰/۰۰۲	۱۳۷۲/۲۰	۱۳۷۲/۰۵	۱۳۶۹	۶۲۰۱/۹۵
۰/۷۳	۷۰/۷۳	۷۱/۶۸	۲/۲۹	۰/۰۰۶	۱۳۷۱/۴۸	۱۳۷۱/۲۱	۱۳۶۸	۶۰۱۲/۳۴

جدول ۶- میزان تنگ شدگی رودخانه زولا بعد از احداث پل

نام سازه تقاطعی	عرض بستر طبیعی رودخانه	میزان تنگ شدگی در اثر احداث پل (متر)
پل جاده سرنق	۲۲۵	۳۲

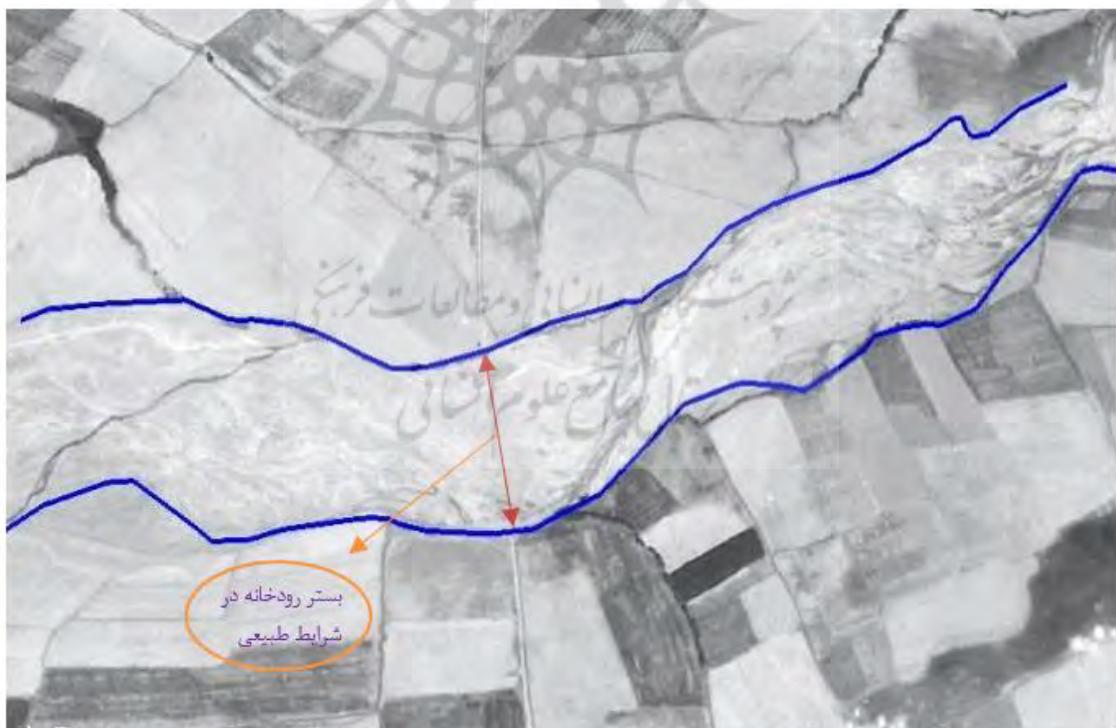
ب: تصویر پائین دست پل



الف: تصویر بالا دست پل



شکل ۸- تصاویر پل سرنق.



شکل ۹- عکس هوایی سال ۱۳۴۶ در محدوده پل سرنق.

جدول ۷- مقایسه پارامترهای مهم هیدرولیکی با لحاظ پل و حالت طبیعی رودخانه

شماره مقطع	W.S. Elev (m)	حالات دوم	Vel Chnl (m/s)	Top Width (m)		عدد فرود		شماره چهارم
				حالات اول	حالات دوم	حالات اول	حالات دوم	
۷۰۷۰/۱۶	۱۳۷۹/۰۲	۱/۴۳	۲/۰۶	۲۰۸/۶۴	۲۰۳/۹۹	۰/۵۸	۱/۰۱	۱/۰۱
۶۸۱۳/۴۲	۱۳۷۸/۶۵	۱/۸۱	۰/۸۷	۱۱۸/۴۶	۱۹۹/۰۴	۰/۶۶	۰/۲۵	۰/۲۵
۶۶۱۰/۳۵	۱۳۷۵/۷۶	۲/۵۵	۰/۳۵	۹۹/۴۲	۶۱۳/۹۹	۱/۰۱	۰/۰۸	۰/۰۸
۶۵۷۱/۸۵	۱۳۷۵/۱۵	۲/۶۹	۰/۳۴	۹۳/۷۵	۶۱۹/۵۸	۱/۰۷	۰/۰۹	۰/۰۹
۶۵۳۵/۸۴	۱۳۷۴/۸۷	۲/۱۴	۵/۱۷	۱۱۱/۱۹	۳۹/۳۳	۰/۸۲	۱/۸۴	۱/۸۴
۶۵۱۳/۰۰	۱۳۷۴/۵۵	۲/۳۷	۷/۴۰	۱۲۳/۷۱	۲۵/۵۳	۱/۰۱	۲/۵۳	۰/۴۷
۶۲۰۱/۹۵	۱۳۷۱/۸۷	۱/۶۵	۱/۷۲	۱۲۶/۴۸	۷۰/۳۶	۰/۶۳	۰/۷۳	۰/۷۳
۶۰۱۲/۳۴	۱۳۷۱/۲۱	۲/۴۶	۲/۲۹	۱۰۹/۳۰	۷۰/۷۳	۱/۰۱	۰/۰۱	۰/۰۱



پژوهشگاه علوم انسانی و مطالعات فرهنگی
پرستال جامع علوم انسانی

کتابنامه

- روشنان، حسین؛ وهابزاده، قربان؛ سليماني، كريم؛ فرهادي، رسول؛ ۱۳۹۲. شبیه سازی رفتار هیدرولیکی رودخانه با استفاده از مدل HEC-RAS در محیط GIS (مطالعه موردنی: رودخانه بشار، استان کهگیلویه و بویراحمد). دوره ۷، شماره ۷۰-۸۴. [پژوهشنامه مدیریت حوزه آبخیز](http://jwmr.sanru.ac.ir/article-1-237-fa.html).

- راد، مژگان؛ وفاخواه، مهدی؛ غلامعلی فرد، مهدی؛ ۱۳۹۷. پهنه‌بندی سیل با استفاده از مدل هیدرولیکی HEC-RAS در پایین‌دست حوزه آبخیز خرم آباد. نشریه مخاطرات محیط طبیعی، دوره ۷، شماره ۱۶، ۲۲۶-۲۱۱.

<https://doi.org/10.22111/jneh.2017.3343>

- فرامرزی، حسن؛ حسینی، سید محسن؛ پورقاسمی، حمیدرضا؛ فرنقی، مهدی؛ ۱۳۹۸. ارزیابی و پهنه بندی وقوع مخاطره سیلاب در پارک ملی گلستان. [فصلنامه اکولوژی](#)، دوره ۶، شماره ۴، ۱۰۵۵-۱۰۶۸.

<https://doi.org/10.22059/ije.2019.285430.1163>

- شفیعی مطلق، خسرو؛ عبادتی، ناصر؛ ۱۳۹۹. پهنه‌بندی سیلاب و شبیه سازی رفتار هیدرولیک رودخانه با استفاده از نرم افزار HEC RAS (مطالعه موردنی: رودخانه مارون - جنوب غرب ایران). [فصلنامه اکولوژی](#)، دوره ۷، شماره ۲، ۴۰۹-۳۹۷.

<https://doi.org/10.22059/ije.2020.298473.1293>

- برهان، جلال؛ ۱۳۹۴. ارزیابی میدانی و عددی اثرات سازه پل بر روی رفتار هیدرولیکی رودخانه (مطالعه موردنی: پل رودخانه چالسبار). پایان‌نامه کارشناسی ارشد دانشگاه تبریز، دانشکده مهندسی عمران.

- دلبری، افшин؛ عادل‌پور عبدالعلی؛ ۱۳۹۴. ارزیابی و مقایسه تأثیر عملکرد هیدرولیکی پل‌های رودخانه خشک شیراز با استفاده از مدل HEC – RAS. دهمین سمینار بین المللی مهندسی رودخانه.

<https://civilica.com/doc/677279>

- بهیان مطلق، سودابه؛ پژوهش، مهدی؛ هنربخش، افшин؛ صالحی هفتجانی، نگار؛ ۱۳۹۷. سنجش عملکرد مدل هیدرولوژیکی HEC-HMS برای حوزه‌های نیمه‌توزیعی و یکپارچه (مطالعه موردنی: حوزه آبخیز کوه‌سوخته).

<http://dx.doi.org/10.29252/jwmr.9.17.39>

- صادقی، سید حمیدرضا؛ جلالی راد، رامین؛ محمدی سراب، عباس علی؛ ۱۳۸۲. پهنه‌بندی سیل با استفاده از نرم افزار EC-RAS و سامانه اطلاعات جغرافیایی (مطالعه موردنی: حوضه آبخیز شهری دارآباد تهران)، [پژوهشنامه علوم کشاورزی و منابع طبیعی خزر](#)، سال دوم، شماره ۱، ۴۶-۳۴.

<https://doi.org/10.22111/jneh.2017.3343>

- بختیاری، مرتضی؛ کاشفی پور، سید‌محمد؛ اصغری، پری سید امین؛ ۱۳۹۱. بررسی تأثیر سازه‌های عرضی بر روی پهنه سیلاب با استفاده از مدل هیدرولیکی HEC-RAS در محیط سامانه اطلاعات جغرافیایی GIS. [مجله علوم مهندسی و آبیاری](#)، دوره ۳۵، شماره ۳، ۴۶-۳۷.

<https://dorl.net/dor/20.1001.1.25885952.1391.35.3.5.3>

- باقری، علی؛ ترکمان زاده، محمد هادی؛ ۱۳۹۷. بررسی اثر سازه‌های احتمالی بر پهنه سیلاب رودخانه با استفاده از نرم افزارهای ArcGIS و HEC-RAS مطالعه موردنی: رودخانه بابلرود، مازندران. دوره ۶، شماره ۴، ۲۵۶-۲۴۹.

https://journals.iau.ir/article_666896.html

- شرکت آب منطقه‌ای آذربایجان غربی؛ ۱۳۹۸. "گزارش مطالعات فیزیوگرافی، هواشناسی و هیدرولوژی رودخانه زولا" شرکت مهندسین آبگستران میهن وزارت نیرو، دفتر مهندسی و معیارهای فنی آب و آبفا، نشریه ۳۳۱ راهنمای تعیین ضریب زیری هیدرولیکی رودخانه‌ها.

- Ballesteros Cánovas, J.A, Eguibar M, Bodoque JM, Stoffel M., 2011. Estimating flash flood discharge in an ungauged mountain catchment with 2D hydraulic models and dendrogeomorphic palaeostage indicators. *Hydrological processes*, 25: 970-979. <http://dx.doi.org/10.1002/hyp.7888>.
- Randall, J.C., and Edward, R.H., 2001. Backwater effect of bridge piers in sub-critical flow. Center for Transportation Research, the University of Texas at Austin. Project summary report; 1805-S, 4p. <http://dx.doi.org/10.22587/ajbas.2019.13.1.15>.

