

ارزیابی حریم گسلش در مناطق شهری (مطالعه موردی گسل جنوب مشهد)

ناصر حافظی مقدس^{۱*}، ابوالفضل سلطانی^۲

۱. دانشگاه فردوسی مشهد، دانشکده علوم، گروه زمین‌شناسی

۲. دانشگاه تربیت دبیر شهید رجایی، دانشکده مهندسی عمران

تاریخ: دریافت ۹۶/۰۱/۱۴ پذیرش ۹۷/۰۴/۱۷

چکیده

طراحی سازه‌های ایمن نسبت به اثرات مخرب گسلش سطحی نظیر برش و نشست نامتقارن بسیار هزینه بر و بعضاً از نظر اجرا غیرممکن است، از این‌رو، مناسب‌ترین راهکار مقابله با گسلش سطحی تعیین حریم خطر و پرهیز از آن و یا احداث سازه‌های با ریسک پایین در حریم گسل است. در تحقیق حاضر ابتدا اختصاصات گسل جنوب مشهد براساس داده‌های ژئوفیزیکی و مورفوتکتونیک بررسی شد و سپس براساس معیاری‌های موجود، گسل مزبور رده‌بندی شد و حریم آن پیشنهاد شده است. این پژوهش‌ها نشان می‌دهد که گسل جنوب مشهد از نوع امتداد لغز راست‌گرد با مؤلفه نرمال است که به‌وضوح نهشته‌های کواترنری را جابه‌جا کرده است. میانگین نرخ لغزش گسل براساس جابه‌جایی ظاهری در آبراهه‌ها ۰/۵۹ mm/yr و دوره بازگشت آن ۲۹۳۰ سال تخمین زده شده است. مسیر گسل در غرب و جنوب شهر مشهد براساس بررسی‌های ژئوالکتریک، مغناطیس‌سنجی و آریه میکروترمورها تعیین شده است. با استناد به میزان دقت این بررسی‌ها و معیارهای موجود، حریم گسلش در داخل محدوده شهری ۸۰ متر در سمت جنوب (فرا دیواره) و ۷۰ متر در سمت شمال (فرو دیواره) پیشنهاد شد.

واژه‌های کلیدی: حریم گسل، گسل جنوب مشهد، گسل فعال.

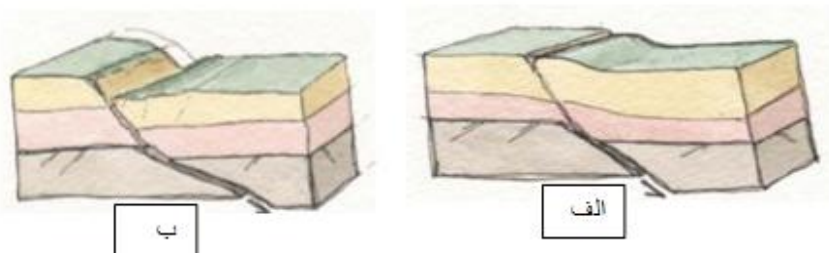
مقدمه

شهرهای بسیاری در دنیا و هم‌چنین در ایران روی گسل‌های فعال ساخته شده‌اند و مواردی زیادی از خرابی سازه‌ها در اثر گسلش سطحی در زمین لرزه‌های گذشته گزارش شده است [۱]-[۶]. گسترش زون برشی به پی، جابه‌جایی و نشست ناهم‌سان پی، کرنش‌های افقی کششی و فشاری به پی و ترک‌های کششی مهم‌ترین اثرات گسلش سطحی بر سازه‌ها است [۷]-[۱۰]. در شکل ۱ انواع گسیختگی مرتبط با گسلش سطحی که منجر به آسیب رساندن به پی سازه‌ها می‌شود. به صورت ترک کششی (شکل ۱ الف) و کرنش کششی (شکل ۱ ب) نشان داده شده است.



شکل ۱. حالت‌های گسیختگی مرتبط با گسلش سطحی

باتوجه به نحوه انتشار امواج عرضی زلزله [۱۱]-[۱۵]. گسترش زون برشی بیش‌ترین تأثیر را در خرابی سازه‌ها دارد که البته پیش‌بینی آن هم دشوارتر است [۱۴]-[۱۸]. عامل‌های مؤثر در گسلش سطحی میدان آزاد شامل نوع مکانیسم گسلش (مانند نیروهای برشی)، شیب صفحه گسل، ضخامت و خصوصیات مصالح خاکی روی سنگ کف است [۱۰]-[۱۳]. در خاک‌های سخت گسلش سطحی نمود مشخص‌تری دارد و حداکثر جابه‌جایی در سطح گسل اتفاق می‌افتد (شکل ۲ الف) اما در خاک‌های نرم و شکل‌پذیر جابه‌جایی (گسلش) در سنگ بستر صورت می‌گیرد اما در سنگ‌های فوقانی فرادیواره بیش‌تر منجر به تغییر شکل در توده سنگ می‌شود (شکل ۲ ب). این پدیده با ایجاد اختلاف ارتفاع در سطح زمین همراه است و سطح گسلش (آینه گسلی) به راحتی قابل رویت نیست.



شکل ۲. الف) واکنش خاک سخت، ب) خاک نرم، نسبت به گسلش نرمال [۱۵]

گیسختگی گسلی به طور کلی برای زمین لرزه‌های با بزرگی بیش از ۶/۵ مطرح است. اما این حد بزرگی بسته به نوع مکانیسم گسلی و خصوصیات لرزه‌خیزی منطقه دارد. مثلاً برای گسل‌های معکوس از بزرگی ۶/۸ به بالا و برای گسل‌های نرمال و امتداد لغز در بزرگی کم‌تر از ۶/۵ گیسختگی گسلی، اهمیت دارد. همچنین در شرایطی که ضخامت پوسته کم و یا عمق لایه ساینده کم است برای بزرگی‌های کم‌تر از ۶/۵ نیز میزان گیسختگی مهم است [۱۵]. گسلش جدید معمولاً از گسل‌های موجود تبعیت می‌کند [۱۹]–[۲۳]. گسلش سطحی از نظر تظاهر سطحی به سه رده کاملاً واضح^۱، توزیع شده^۲ و نامشخص^۳ تقسیم می‌شود (جدول ۱ و شکل ۳).

گسل جنوب مشهد یکی از گسل‌های فعال در حاشیه دشت مشهد است که از داخل محدوده شهری عبور می‌کند و با توجه به نوع کاربری کنونی زمین در حاشیه گسل فعالیت احتمالی آن می‌تواند خسارات چشم‌گیری را در برداشته باشد. در پژوهش حاضر مسیر و شواهد فعالیت گسل جنوب مشهد بررسی شده و بر مبنای آن حریم گسل پیشنهاد شده است.

جدول ۱. رده‌بندی گسل‌های فعال براساس درجه پیچیدگی گسلش سطحی [۲۴–۲۵]

رده‌بندی انواع گسلش	توصیف درجه پیچیدگی گسلش سطحی
A (کاملاً مشخص)	عرض گسلش محدود و در حد چند متر یا چند ده متر است.
B (توزیع شده)	عرض گسلش بیش از چند ده یا چند صد متر است و همراه با سطوح گسلی متعدد است.
C (نامشخص)	سطح گسل بدلیل پوشیده شدن توسط نهشته‌های سطحی یا آب و یا نبود رخنمون سطحی قابل تشخیص نیست.

1. Well Defined
2. Distributed
3. Uncertain



شکل ۳. رده‌بندی گسل‌ها براساس تظاهر سطحی [۲۴]

اهمیت ارزیابی حریم گسلش در ایران

بسیاری از شهرهای ایران در حاشیه گسل‌های فعال و یا روی آنها بنا شده‌اند مانند کلان شهرهای تبریز، تهران، مشهد، کرج، و شهرستان‌های مهم و پر جمعیتی نظیر نیشابور، بیرجند، طبس، بجنورد، بم، جیرفت و نیز به برخی از شهرهای شمالی واقع در حاشیه گسل خزر می‌توان اشاره کرد [۶-۱]. دلایل زیادی برای انتخاب این نوع محل سکونت وجود دارد که مهم‌ترین آنها عبارتند از:

۱. در بسیاری از نقاط ایران مرز بین کوه و دشت بسیار واضح و تفکیک شده است که علت آن شرایط تنش فشاری حاکم گسلی است، از این‌رو، به دلایل زیادی مانند انتخاب مناطق امن و استفاده از مزایای آب و هوای کوهپایه‌ای یا منابع آب با کیفیت بالا، شهرهای زیادی در حاشیه کوهستان‌ها توسعه یافته‌اند که در معرض خطر گسلش قرار دارند،

۲. وجود چشمه‌های گسلی فراوان و رودخانه‌هایی با منشأ گسلی از دلایل دیگر در توسعه اسکان در محدوده‌ها و حاشیه‌های گسل‌ها بوده است،

۳. گسل‌ها از عوامل ایجاد پوشش خاک و توسعه زمین‌های کشاورزی هستند، از این‌رو، برخی از مناطق مسکونی به دلیل در حاشیه گسل‌ها توسعه یافته‌اند.

به دلایل مذکور، تمرکز اسکان در حریم گسلش باعث خسارات زیادی شده است به طوری که زمین لرزه های بم ($M_w = ۶/۶$ ، ۱۳۸۲)، قاین ($M_w = ۷/۱$ ، ۱۳۷۶)، بجنورد ($M_s = ۶/۸$ ، ۱۳۷۵) و کرمانشاه ($M_w = ۷/۴$ ، ۱۳۹۶) جدیدترین مثال هایی از زمین لرزه های مخرب ایران است که همراه با گسلش سطحی بوده اند. یکی از دلایل خرابی گسترده در زلزله بم قرار داشتن هر دو مرکز مهم جمعیتی شهرستان های بم و بروات در زون گسلی بوده است [۱].

M_s = Surface wave magnitude, M_w = Moment wave magnitude

رده بندی گسل های فعال

به نقشه درآوردن گسل های فعال نیازمند داشتن معیارهای کمی و قابل اندازه گیری است. ساده ترین رده بندی گسل های فعال براساس معیارهای زمین شناسی است (جدول ۲). برای اهداف ساخت و سازهای مهندسی، رده بندی های دیگری براساس مقادیر کمی از خصوصیات گسل ارائه شده است [۲۰]. که براساس مطالعات تعداد ۳۵۰ گسل فعال دنیا که دارای سابقه لرزه خیزی مکتوب بوده اند، رده بندی شده اند (جدول ۳). در این رده بندی از ۶ عامل شامل پارامترهای نرخ کرنش، میزان جابه جایی، طول گسیختگی گسلی، ممان لرزه ای، بزرگی بیشینه و دوره بازگشت گسل های فعال استفاده شده است. همچنین، براساس بررسی های کر و همکاران [۲۳]، رده بندی گسل های فعال براساس دوره بازگشت فعالیت آنها در جدول ۴ ارائه شده است [۲۶، ۲۷، ۲۸]. در این رده بندی گسل های با دوره بازگشت بیش از ۱۲۵۰۰۰yr غیر فعال شناخته شده اند [۲۹]، [۳۰].

جدول ۲. توصیف گسل های فعال براساس معیار ایالت کالیفرنیا [۱۵]، [۱۹]، [۲۰]

سن زمین شناسی			حدود سال قبل از زمان کنونی	توصیف گسل
دوران	دوره	اشکوب		
سنوزوئیک	کواترنری	عهد حاضر	۲۰۰	فعال
		هولوسن	۱۱۰۰۰	
		پلیستوسن	۱۶۰۰۰۰	بالقوه فعال
	ترشیری	پلیوسن	۵۰۰۰۰۰	غیر فعال
		قبل از پلیوسن	۶۶۰۰۰۰۰	

جدول ۳. رده‌بندی گسل‌ها براساس درجه فعالیت [۲۰]

رده‌بندی	نرخ فعالیت (کرنش) (mm/yr)	جابه‌جایی در یک حادثه لرزه ای (m)	طول گسیختگی (km)	ممان لرزه ای (Dyne-cm)	بزرگی حداکثر (Mw)	دوره بازگشت بزرگی حداکثر (Year)
۱	>۱	>۱	>۱۰۰	>۱۰ ^{۲۶}	<۷/۵	<۵۰۰
A۱	>۵	>۱	>۱۰۰	>۱۰ ^{۲۶}	<۷/۵	<۱۰۰۰
B۱	>۵	<۱	>۱۰۰	>۱۰ ^{۲۶}	<۷/۵	<۱۰۰
۲	۱-۱۰	>۱	۵۰-۲۰۰	>۱۰ ^{۲۵}	>۷/۵	۱۰۰-۱۰۰۰
A۲	۱-۱۰	<۱	۵۰-۲۰۰	>۱۰ ^{۲۵}	<۷/۵	<۱۰۰
B۲	>۵	-	>۱۰۰	-	-	>۱۰۰۰
۳	۰/۵-۵	۰/۱-۳	۱۰-۱۰۰	>۱۰ ^{۲۵}	>۶/۵	۵۰۰-۵۰۰۰
۴	۰/۱-۱	۰/۱-۱	۱-۵۰	>۱۰ ^{۲۴}	>۵/۵	۱۰۰۰-۱۰۰۰۰
A۴	>۰/۵	۰/۱-۱	>۱۰	>۱۰ ^{۲۵}	>۶/۵	۱۰۰۰-۱۰۰۰۰
۵	<۱	۰/۱-۱	>۱۰	>۱۰ ^{۲۵}	>۶/۵	>۱۰۰۰۰
۶	<۰/۱	۰/۱-۱	>۱۰	>۱۰ ^{۲۵}	>۶/۵	>۱۰۰۰۰۰

جدول ۴. رده‌بندی گسل‌ها براساس دوره بازگشت [۲۹]

دوره بازگشت (سال)	رده‌بندی گسل‌ها از نظر دوره بازگشت
≥ 2000	I
2000-3500	II
3500-5000	III
5000-10000	IV
10000-20000	V
20000-125000	VI

ارزیابی حریم گسلش

راهکار اولیه برای کاهش خطرات گسلش سطحی تعیین حریم گسل و پرهیز از ساخت و ساز در این محدوده‌ها است [۱۶]. این کار زمانی میسر است که شناخت کامل از هندسه و مکانیسم گسلش وجود داشته باشد. توجه به حریم گسل اولین بار بعد از زلزله ۱۹۷۱ سانفرانسیکو اتفاق افتاد. این زلزله همراه با ۱۶ کیلومتر گسلش سطحی از نوع چپ‌گرد معکوس بود و مقدار جابه‌جایی افقی آن ۲/۵ متر ثبت شده است. در این زلزله ۸۰٪ خانه‌های واقع در زون گسلش تخریب شدید یا متوسط داشتند، اما در فواصل بعد از زون گسلش میزان خرابی حدود ۳۰٪ گزارش شده است. اولین آیین‌نامه تعیین حریم گسلش در ایالت

کالیفرنیا بعد از زلزله مزبور تدوین شد و از آن زمان تا کنون ۱۳ بار مورد بازبینی و بروز رسانی شده است [۱۷]، [۱۸]. ارزیابی حریم گسل تابعی از دقت پیاده کردن پهنه گسلی در نقشه، مکانیسم گسلش و هندسه گسل است. هر چه عدم اطمینان بیش تر باشد عرض پهنه گسلی بیش تر است. هم چنین برای گسل های شیب لغز عرض حریم در فرادیواره بیش تر در نظر گرفته می شود. در بخش هایی که گسل خمش دارد، عرض پهنه گسلی در داخل خم بیش تر است. برای تعریف حریم گسل دو پهنه زیر تعریف می شود:

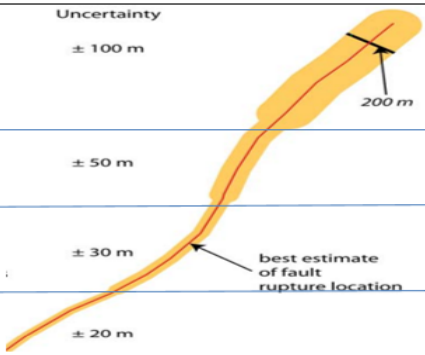
الف) زون عدم قطعیت: هرچه مطالعات شناسایی گسل کامل تر باشد، این زون عرض کمتری دارد و بالعکس وقتی اطلاعات کمتری داشته باشیم این زون عریض تر است. برای گسل های خوب شناخته شده حداقل عرض پهنه گسلی ۱۰ متر فرض می شود.

ب) حریم گسل: حریم گسل حداقل ۲۰ متر از حاشیه زون عدم قطعیت توصیه شده است. برای گسل های معکوس این حریم بیش تر و برای گسل های امتداد لغز و نرمال کم تر در نظر گرفته می شود. در جدول های ۵ و ۶ مثالی از حریم گسل برای یک گسل امتداد لغز ارائه شده است.

جدول ۵. حریم گسلش برای یک گسل امتداد لغز [۳۳]

اشکال گسلی قابل تشخیص	پیچیدگی گسل	حریم پیشنهادی با در نظر گرفتن همه عدم یقین ها (متر)
افراز گسلی مشخص	گسل مشخص	۳۰-۲۰
افراز گسلی پهن	گسل پخش شده	۴۰-۳۰
جبهه جلویی افراز	گسل پخش شده	۵۰-۴۰
خط اثر احتمالی گسل	گسل پخش شده	۷۰-۶۰
خط اثر تخمینی گسل	نامشخص-پوشیده	۸۰-۷۰

جدول ۶. نمایش حریم گسل و دقت تخمین محدوده گسیختگی در آن، با توجه به سطح اطلاعات موجود [۳۴]، [۳۵]

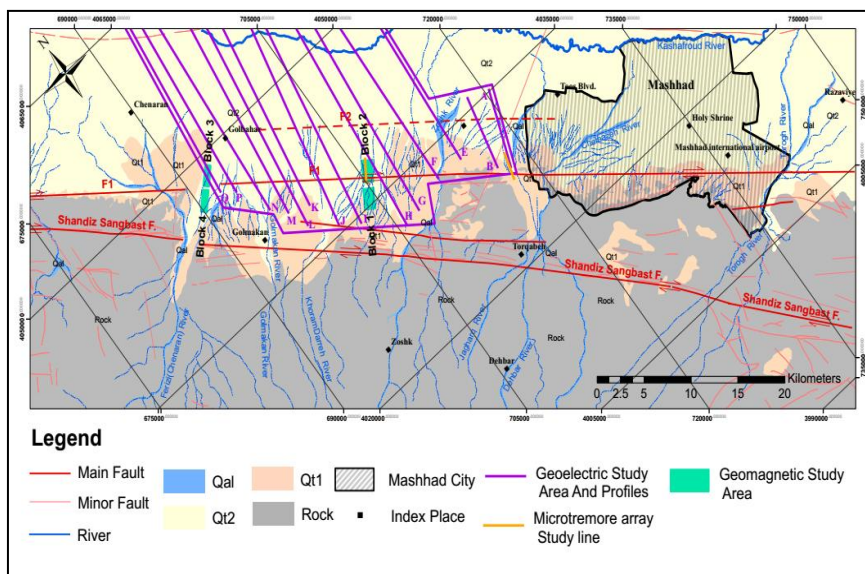
دقت تخمین حدود محل گسیختگی گسل	تعیین مسیر گسل
	بخش های پوشیده گسل با برداشت های صحرایی محدود
± 50 m	تعیین مسیر گسل بر اساس نقشه های GIS و نقشه مقدماتی گسل
± 30 m	تعیین مسیر گسل بر اساس نقشه تفصیلی گسل
± 20 m	تعیین مسیر گسل بر اساس نقشه برداری دقیق

به نقشه درآوردن گسل جنوب مشهد

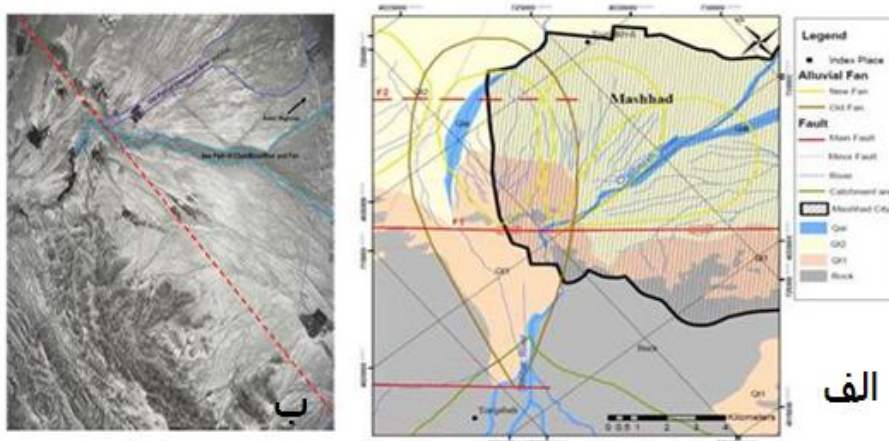
به نقشه درآوردن گسل‌های فعال مهم‌ترین بخش از پژوهش‌های ارزیابی گسلش سطحی است. برای این منظور از ابزارهای مختلفی نظیر عکس‌های هوایی، تصاویر ماهواره‌ای، بررسی‌های ژئوفیزیکی مختلف، ترانسه زنی و گمانه‌های اکتشافی استفاده می‌شود. وجود افزاز گسلی، تغییر شکل در مخروط افکنه‌ها و تغییر مسیر در رودخانه‌ها بهترین نشانه ژئومورفولوژیکی برای تعیین موقعیت پهنه اصلی گسلش است. در پژوهش حاضر برای تعیین مسیر گسل جنوب مشهد از پژوهش‌های مورفوتکتونیکی و ژئوفیزیکی استفاده شده است. شواهد جابه‌جایی در مخروط افکنه‌های واقع در جنوب مشهد با استفاده از عکس‌های هوایی بررسی شده است. شکل ۴ نقشه زمین‌شناسی ساده شده منطقه بررسی شده براساس تفسیر عکس‌های هوایی با مقیاس ۱:۲۰۰۰۰ و ۱:۵۰۰۰۰ را نشان می‌دهد. سامانه گسلی سنگ بست شان‌دیز در حاشیه جنوبی ارتفاعات مشهد به‌خوبی روی عکس‌های هوایی مشخص است. در شکل مزبور دو سری مخروط افکنه قدیمی و جدید مشخص شده است. مخروط افکنه‌های قدیمی در محل تلاقی با گسل سنگ بست-شان‌دیز تشکیل شده‌اند. شاخه اصلی گسل جنوب مشهد در شکل ۴ به‌عنوان F1 نام گذاری شده است. این شاخه گسلی با روند شمال غرب-جنوب شرق از بخش میانی مخروط افکنه‌های قدیمی چهل بازه، زشک، طرق و کاهو، گل‌مکان و گل‌بهار عبور می‌کند و جابه‌جایی راست‌گرد این مخروط افکنه‌ها در امتداد این گسل به‌وضوح مشاهده می‌شود [۵]، [۷].

حداکثر جابه‌جایی راست‌گرد ظاهری در مخروط افکنه طرق در انتهای شرقی گسل حدود ۱۳۰۰ متر، در مخروط افکنه چهل بازه حدود ۱۰۰۰ متر و در مخروط افکنه زشک حدود ۶۰۰ متر اندازه‌گیری شده است (شکل‌های ۵، ۶). علاوه بر جابه‌جایی افقی راست‌گرد در همه مخروط افکنه‌های دامنه جنوبی دشت مشهد، در راستای گسل جنوب مشهد مخروط افکنه‌های جدید شکل گرفته است که به‌نظر می‌رسد دلیل آن مؤلفه نرمال گسل است.

با توجه به این‌که بخش عمده‌ای از گسل جنوب مشهد در زیر آبرفت مدفون است، برای تعیین مسیر گسل از بررسی‌های مختلف ژئوفیزیکی شامل ژئوالکتریک، ژئومغناطیس و آرایه میکروترمورها استفاده شد. داده‌های ژئوالکتریک مربوط به دشت مشهد نیز اخیراً تهیه شده



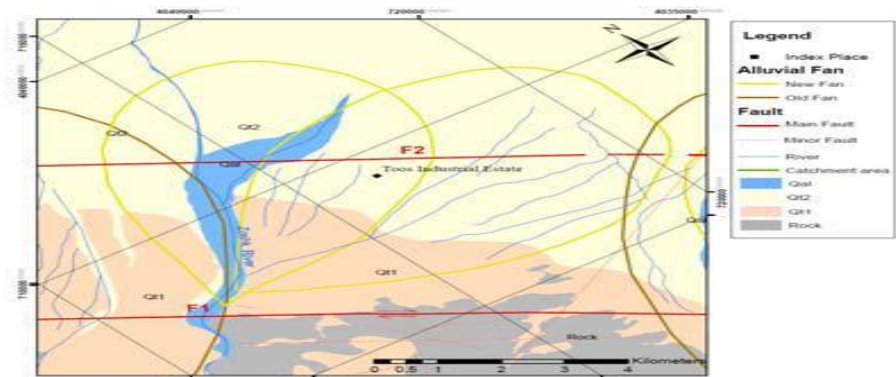
شکل ۴. نقشه ساده شده زمین شناسی جنوب مشهد و موقعیت پرفیل های الکتریکی [۵]



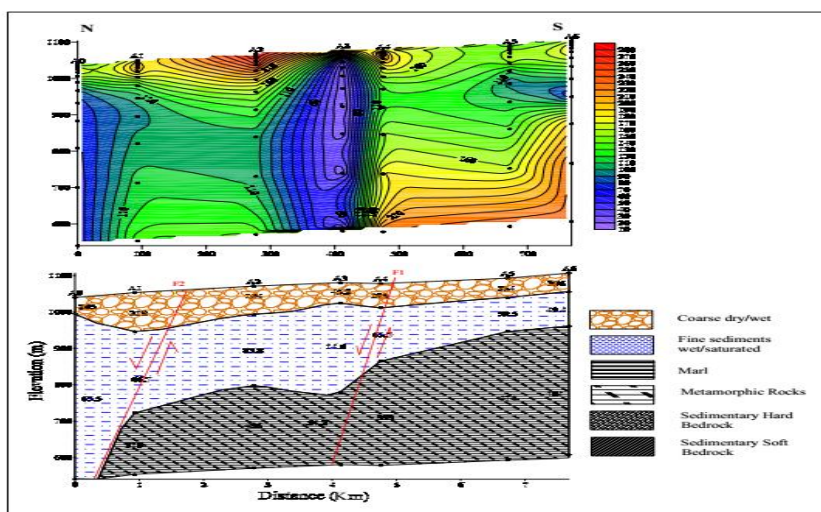
شکل ۵. جابه جایی مخروط افکنه چهل بازه در امتداد گسل جنوب مشهد با استفاده از: الف) نقشه ژئومورفولوژی و ب) تصویر ماهواره ای [۵]

است. از این رو، در این پژوهش داده های خام بررسی های الکتریکی سال ۱۳۶۶ مجدداً تفسیر می شوند. موقعیت سونداژها در شکل ۴ و نتایج مقاومت ظاهری و مقاومت حقیقی دو مقطع در شکل های ۷ و ۸ نشان داده شده است. بررسی های مغناطیس سنجی در چهار محدود عمود

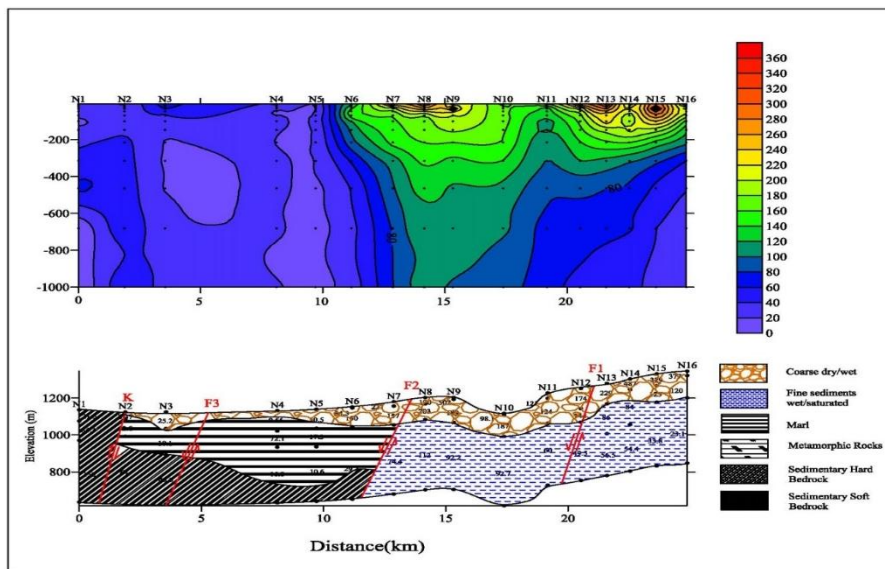
بر مسیر گسل جنوب مشهد انجام شد که براساس آن مسیر عمومی گسل مشخص شد. هم‌چنین، با استفاده از روش آرایه میکروترمورها سه پروفیل عرضی عمود بر مسیر گسل در غرب و شرق شهر مشهد ترسیم شد که به‌خوبی مسیر گسل را مشخص می‌کنند [۵]. روند کلی مسیر گسل جنوب مشهد در شکل ۹ نشان داده شده است.



شکل ۶. جابه‌جایی راست‌گرد مخروط افکنه زشک، غرب مشهد [۵]



شکل ۷. مقطع مقاومت ظاهری (شکل بالا) و مقاومت حقیقی همراه با نیم‌رخ زمین‌شناسی (شکل پایین) در مسیر پروفیل A [۵]



شکل ۸. مقطع مقاومت ظاهری (شکل بالا) و مقاومت حقیقی در پروفیل زمین شناسی (شکل پایین) [۵]



شکل ۹. موقعیت عمومی مسیر گسل جنوب مشهد در تصاویر گوگل ارث [۵].

برآورد دوره بازگشت جابه‌جایی گسل جنوب مشهد

دوره بازگشت جابه‌جایی گسل جنوب مشهد را از رابطه (۱) می‌توان برآورد کرد:

$$R_1 = D/S_R \quad (1)$$

در این رابطه R_I دوره بازگشت (برحسب سال)، D میزان جابه‌جایی در یک حادثه لرزه‌ای، و S_R نرخ جابه‌جایی است. گشتاور لرزه‌ای (M_o) را می‌توان با استفاده از روابط تجربی بین طول گسلش و بزرگی طبق رابطه ۲ برآورد کرد [۳۷]:

$$\text{Log}(M_o) = 23.25 + 2.0 \text{ Log}(L) \quad (2)$$

در رابطه ۲، L طول گسلش است که در بیش‌ترین مقدار برابر با ۵۰ درصد طول گسل فرض می‌شود. از این‌رو، برای گسل جنوب مشهد حداکثر ۳۳ کیلومتر در نظر گرفته شد و گشتاور لرزه‌ای آن از رابطه (۳) محاسبه شد:

$$M_o = 1.9365 \times 10^{26} \text{ dyne-cm} \quad (3)$$

براساس توزیع عمق کانونی زمین لرزه‌ها عمق لایه سائیزموژنیک ۱۲/۵ کیلومتر در نظر گرفته شده است. با فرض شیب نزدیک به قائم برای گسل، عمق لایه سائیزموژنیک را برابر با عرض گسل می‌توان در نظر گرفت. مقدار جابه‌جایی در یک حادثه لرزه‌ای (D) از رابطه (۴) محاسبه می‌شود [۲۸]:

$$M_o = \mu \times L \times W \times D \quad (4)$$

که در آن، μ مدول برشی بر حسب دین بر سانتی‌متر مربع است و برابر با 2.7×10^{11} در نظر گرفته می‌شود، L طول گسلش برحسب سانتی‌متر، W عرض گسلش بر حسب سانتی‌متر و D میزان جابه‌جایی در یک حادثه برحسب سانتی‌متر است. با جای‌گذاری مقادیر مذکور در رابطه (۴)، مقدار D برای گسل جنوب مشهد ۱۷۴ سانتی‌متر برآورد شد.

نرخ جابه‌جایی برای گسل جنوب مشهد را براساس میزان جابه‌جایی رودخانه می‌توان برآورد کرد. میانگین جابه‌جایی ظاهری رودخانه‌ها در طول گسل جنوب مشهد از ۶۰۰ تا ۱۳۰۰ متر تغییر می‌کند [۵]. تاکنون مطالعات تعیین سن برای گسل جنوب مشهد انجام نشده است. براساس اطلاعات استراتیگرافی، بازه زمانی جابه‌جایی گسل جنوب مشهد از دوره کواترنری ($160,000 \text{ yr}$ قبل) در نظر گرفته می‌شود. با اعمال میانگین جابه‌جایی ظاهری (۹۵۰ متر) در این محاسبات، نرخ جابه‌جایی گسل جنوب مشهد 0.59 mm/yr تعیین شد.

داده‌های GPS، بردار جابه‌جایی کپه داغ نسبت به بینالود را به موازات ارتفاعات بینالود با نرخ ۲-۴ میلی‌متر در سال مشخص می‌کند. این مقدار جابه‌جایی بین دو گسل اصلی جنوب مشهد و شاندیز-سنگ بست تقسیم می‌شود [۳۶]. با فرض میانگین نرخ جابه‌جایی مذکور و

براساس رابطه (۱) دوره بازگشت گسل جنوب مشهد ۲۹۳۰ سال برآورد شد. براساس این مقدار دوره بازگشت، گسل جنوب مشهد از نظر درجه فعالیت در رده II قرار می‌گیرد. این رده‌بندی برحسب اهمیت سازه نزدیک گسل (جدول ۷)، میانگین دوره بازگشت و مجاورت سازه با گسل فعال (جدول ۸) و نیز براساس معیارهای به‌دست آمده در این پژوهش (جدول ۹) توصیف شده است. باتوجه به درجه فعالیت گسل جنوب مشهد، در مجاورت آن فقط اجرای ساخت و سازهای بدون ریسک مانند انبار و ساختمان‌های یک طبقه با اسکلت چوبی مجاز است.

طبقه‌بندی سازه‌ها در پهنه گسلی

در جدول ۷ رده‌بندی سازه‌ها براساس چهار نوع درجه اهمیت آنها در پهنه گسلی، نوع سازه و کاربری آنها ارائه شده است.

جدول ۷. رده‌بندی دوره بازگشت گسل و اهمیت سازه‌های مجاز [۲۹]، [۳۱]

رده‌بندی اهمیت سازه نزدیک گسل	توصیف	مثال برای کاربری
I	سازه‌های با خطر کم جانی و مالی (سازه‌های موقت)	سازه‌های با مساحت قاعده کم‌تر از ۳۰ متر مربع، سازه‌های مجزا، برج‌های خارج از شهر، دیوار، استخر شنا، خانه‌های باغی و داخل مزارع
IIa	سازه‌های مسکونی اسکلت چوبی	سازه‌های یک طبقه با اسکلت چوبی
IIb	ساختمان‌های معمولی و سازه‌هایی که مشمول سایر گروه‌ها نمی‌شوند	سازه‌های اسکلت چوبی با مساحت بیش از ۳۰۰ متر مربع، سازه‌هایی چند منظوره، سازه‌های تجاری، مجتمع‌های اداری-تجاری طراحی شده برای کم‌تر از ۵۰۰۰ نفر و مساحت کم‌تر از ۱۰۰۰۰ متر مربع، مجتمع‌های مسکونی، تئاتر، سینما با مساحت کم‌تر از ۱۰۰۰ متر مربع، پارکینگ‌های طبقاتی
III	سازه‌های مهم شامل مجتمع‌های مسکونی با جمعیت زیاد، سازه‌های ارزشمند برای جامعه یا با ریسک بالا برای مردم	مراکز اورژانس و سایر مراکز و تاسیسات حساس، ترمینال‌های فرودگاهی، ایستگاه‌های اصلی قطار، مدارس و مراکز آموزشی، دانشگاه‌های با جمعیت بیش از ۵۰۰۰ نفر، مجتمع‌های مسکونی با مساحت بیش از ۱۰۰۰ متر مربع، مراکز خرید با مساحت بیش از ۱۰۰۰۰ متر مربع بجز فضای پارکینگ، موزه و گالری‌های هنری با مساحت بیش از ۱۰۰۰ متر مربع، ساختمان‌های اداری، مراکز اجتماعات که به جمعیت بیش از ۱۰۰۰۰ نفر سرویس ارائه می‌کنند، انبار مواد شیمیایی با مساحت بیش از ۵۰۰ متر مربع
IV	سازه‌های خاص و حیاتی	زیر ساخت‌های اصلی شهری، تجهیزات کنترل ترافیک، مراکز مدیریت بحران، مراکز اورژانسی-درمانی، فضاهای پارکینگ وسایل نقلیه اورژانسی، ایستگاه‌های پلیس و آتش نشانی و سایر موارد مشابه

در جدول ۸ براساس نوع سازه و مشخصات گسل فعال، توصیه‌هایی برای استقرار انواع سازه‌ها در حریم گسلش ارائه شده است. باتوجه به رده‌بندی گسل جنوب مشهد (نوع II) و کوتاه بودن دوره بازگشت آن (۲۰۰۰-۳۵۰۰ yr) اجرای سازه‌های جدید با شرایط کاملاً ایمن (انواع I, IIa) در اطراف آن مجاز است اما اجرای سازه‌هایی که به‌عنوان زیرساخت‌های کشور مطرح هستند، در مجاورت حریم گسلش آن مجاز نیست.

ارزیابی حریم گسل جنوب مشهد

در شکل ۹ روند عمومی گسل جنوب مشهد ارائه شده است. با توجه به مکانیسم گسل مزبور که امتداد لغز نرمال تعیین شده است و با توجه به این‌که مسیر گسل براساس بررسی‌های ژئوفیزیک و شواهد ریخت‌شناسی با احتمال تعیین شده است، بر مبنای اطلاعات حاصل از رده‌بندی (جدول‌های ۷-۹)، حریم گسل جنوب مشهد در بخش فرادیواره ۸۰ متر و در بخش فرودیواره ۷۰ متر برآورد شد.

جدول ۸. رده‌بندی سازه‌های مجاز در مجاورت گسل باتوجه به رده‌بندی گسل‌های فعال [۲۹]، [۳۰]، [۳۱]، [۳۸]

رده‌بندی اهمیت سازه (سازه‌های مجاز)		میانگین دورهٔ بازگشت (سال)	رده‌بندی گسل براساس دورهٔ بازگشت
سازه‌های جدید (شرایط کاملاً ایمن)	سازه‌های موجود (تقسیم‌بندی جدول ۷)		
I	I	≥ 2000	I
	I , IIa	2000-3500	II
I , IIa	IIb, I, IIa	3500-5000	III
IIb, I, IIa	III و IIb, I, IIa	5000-10000	VI
III و IIb, I, IIa		10000-20000	V
I,IIa, IIb, III, Iv سازه‌های حیاتی برای شرایط بعد از بحران نباید در عرض گسل فعال با دوره بازگشت کمتر از 20000 سال ساخته شود		20000-125000	VI

جدول ۹. رده‌بندی درجه فعالیت گسل جنوب مشهد طبق رده‌بندی‌های موجود [۱۹]، [۲۰]، [۲۳]، [۲۴] و معیارهای محاسبه شده در این پژوهش

ردیف	رفرنس رده‌بندی گسل	رده‌بندی و درجه فعالیت گسل جنوب مشهد
۱	California Department of Conservation (1997)	به دلیل جابه‌جایی در زمان هولوسن گسل از نوع فعال است.
۲	Cluff & Cluff (1984)	رده ۳
۳	Kerr et al. (2003)	II
۴	Fraser et al. (2012)	QE _B , SR _C , MM _C , RP _C

جمع‌بندی و نتیجه‌گیری

بررسی‌های انجام شده روی گسل جنوب مشهد نشان می‌دهد که این گسل نهشته‌های مخروط افکنه‌ای جوان و کواترنری را بریده و مقدار قابل توجهی رسوبات را به صورت راست‌گرد جابه‌جا کرده است. براساس میزان جابه‌جایی گسل در دوره کواترنری و با فرض بازه زمانی ۱/۶ Ma برای کل مقدار جابه‌جایی، گسل جنوب مشهد در گروه II در رده‌بندی Kerr و همکاران ۲۰۰۳ قرار می‌گیرد. پیاده کردن موقعیت گسل جنوب مشهد براساس پژوهش‌های ریخت‌شناسی و ژئوفیزیکی است و دسترسی مستقیم به سطح گسل به وسیله ترانشه زنی وجود نداشته است. برحسب تقسیم‌بندی درجه فعالیت گسلش، زون عدم یقین برای گسل جنوب مشهد ۵۰ متر از طرفین خط گسل و حریم گسل نیز ۷۰ متر در سمت جنوب (فرودیواره) و ۸۰ متر در سمت شمال (فرادیواره) در نظر گرفته می‌شود. براساس توصیه محققان در حریم گسل‌های نوع II احداث سازه‌های با ریسک پایین و سازه‌های مسکونی یک طبقه با اسکلت چوبی مجاز است. در حالی که در حریم گسل جنوب مشهد در حال حاضر سازه‌های مسکونی چند طبقه و بعضاً تأسیسات مهمی قرار گرفته است. پژوهش حاضر نشان داد که در برنامه‌ریزی شهر مشهد لازم است توجه بیشتری به ساختار و عملکرد این گسل انجام شود و با انجام بررسی‌های دقیق سوابق لرزه‌خیزی و حفر ترانشه در بخش‌های مختلف اختصاصات گسل و نیز موقعیت آن به صورت دقیق‌تر بررسی و تحلیل شود.

قردانی

از دانشگاه فردوسی مشهد و دانشگاه تربیت دبیر شهید رجایی، تهران به دلیل ایجاد بستر پژوهشی و شرایط انجام تحقیقات علمی-کاربردی، تقدیر و تشکر می‌شود.

منابع

۱. امینی حسینی ک.، مهدویفر م.، بخشایش م.، رخشنده م.، "گزارش مقدماتی زمین‌شناسی مهندسی و پدیده‌های ژئوتکنیکی همراه با زلزله ۱۳۸۲ بم"، پژوهشگاه بین‌المللی زلزله‌شناسی و مهندسی زلزله (۱۳۸۲).
۲. حسامی خ.، کارخانیان، آ.، جمالی ف.، "گزارش مقدماتی شناسایی تعدادی از گسل‌های فعال منطقه آذربایجان"، مؤسسه بین‌المللی زلزله‌شناسی و مهندسی زلزله (۱۳۷۵).
۳. حسامی خ.، جمالی ا.، طبسی ه.، "نقشه گسل‌های فعال ایران"، پژوهشگاه بین‌المللی زلزله‌شناسی و مهندسی زلزله ایران (۱۳۸۲).
۴. مختاری د.، "آسیب‌پذیری سکونتگاه‌های روستایی از فعالیت گسل و ضرورت جابه‌جایی آنها (نمونه موردی: روستاهای واقع در امتداد گسل شمالی میشو)"، پژوهش‌های جغرافیایی، شماره ۵۱ (۱۳۸۴).
۵. حافظی مقدس ن.، "گزارش طرح پژوهشی تعیین حریم گسل جنوب مشهد"، طرح پژوهشی مشترک دانشگاه فردوسی مشهد و سازمان نظام مهندسی استان خراسان رضوی (۱۳۹۶).
۶. حافظی مقدس ن.، غفوری م.، "گزارش دلایل خرابی سد باطله کارخانه پتروشیمی بجنورد"، دانشگاه فردوسی مشهد (۱۳۷۲).
۷. حافظی مقدس ن.، آزادی ا.، "گزارش نهایی طرح مطالعات ژئوفیزیکی دشت مشهد"، شرکت زمین فیزیک پویا، سازمان زمین‌شناسی کشور (۱۳۹۴).
8. Abbassi M. R., Y., Farbod, "Faulting and folding in quaternary deposits of Tehran's piedmont (Iran)", Journal of Asian Earth Sciences, 34, Elsevier (2009).
9. Aki K., "Generation and propagation of G waves from the Niigata earthquake of June 16, 1964, 2, Estimation of earthquake moment, released energy, and stress-strain drop from the G wave spectrum", Bull. Earthquake Res. Inst. Tokyo Univ., 44 (1966) 73-88.

10. Anastasopoulos I., Gazetas G., Bransby F., Davies M. C. R., Nahas El. A., "Fault Rupture Propagation through Sand : Finite-Element Analysis and Validation through Centrifuge Experiments", Journal of Geotechnical and Geoenvironmental Engineering", American Society of Civil Engineers , (ASCE), Vol. 133, No. 8, (2007) 943-958.
11. Barka A., Akyüz H. S., Altunel E., Sunal G., Çakir Z., Dikbas A., Yerli B., Armijo Meyer B., de Chabaliér J.B., Rockwell T., Dolan J.R., Hartleb R., Dawson T., Christofferson S., Tucker A., Fumal T., Langridge R., Stenner H., Lettis W., Bachhuber J., Page W., "The Surface rupture and slip distribution of the 17 August 1999 Izmit earthquake (M7.4, North Anatolian Fault" Bull. Seismol. Soc. Am. 92 (1) (2002) 43-60.
12. Bray J. D., Kelson K. I., "Observations of surface fault rupture from the 1906 earthquake in the context of current practice" Earthquake Spectra 22, (2006) S69-S89,
13. Bray J. D., Seed R. B., Cluff L. S., Seed H. B., "Earthquake Fault Rupture Propagation through Soil," Journal of Geotech. Engrg. , ASCE, 120 (3), (1994a) 543-561.
14. Bray J. D., "Developing mitigation measures for the hazards association with earthquake surface fault rupture", seismic fault-induced failures, 55, (2001 January) 55-80.
15. Bryant W. A., "Barka A., Alquist-Priolo Earthquake Fault Zoning ", California Geological Survey, Surface Fault Displacement Hazard Workshop U.C. Berkeley May 20-21 (2009).
16. Bryant W. A., "History of the Alquist-Priolo Earthquake Fault Zoning Act, California, USA", Environmental and Engineering Geoscience 16 (1) (March 2010) 7-18.
17. Gledhill K. R., Ristau J., Reyners M., Francois-Holen C., "The Darfield (Canterbury) M_w 7.1 Earthquake of September 2010: Preliminary Seismological Report", Bull. N. Z. Soc. Earthquake Eng., (2010).

18. Quigley M., Van Dissen R., Litchfield N., Villamor P., Duffy B., Barrell D., Furlong K., Stahl T., Bilderback E., Noble D., "Surface rupture of the Greendale fault during the Mw 7.1 Darfield (Canterbury) earthquake, New Zealand: Initial findings" Bulletin of the New Zealand Society for Earthquake Engineering, Vol. 43 (2010) 236-242.
19. California Department of Conservation, Division of Mines and Geology, "Fault-Rupture Hazard Zones in California", (1997). California Agencies. Paper 387.
20. Cluff L. S., Cluff J. L., "Importance of assessing degrees of fault activity for engineering decisions", in Proceeding of the 8th World Conference on Earthquake Engineering, Vol. 2, Prentice-Hall, Englewood Cliffs, N.J., (1984) 629-636.
21. Clark M. M., Sharp R. P., Castle R. O., Harsh P. W., "Surface faulting near Lake Oroville, California, in August, 1975" Bull. Seismol. Soc. Am., 66 (1976) 1101-1110,
22. Cole D. A. Jr., Lade P. V., "Influence zones in alluvium over dip-slip Faults. Journal of Geotechnical Engineering Division", ASCE 110:5, (1984) 599-615.
23. Kerr J., Nathan S., Van Dissen R., Webb P., Brunsdon D., King A. "Planning for development of land on or close to active faults: a guideline to assist resource management planners in New Zealand, Ministry for the Environment", ME number 565, (2003) 67.
24. García-Mayordomo J., Insua-Arévalo J. M., Martínez-Díaz J. J., Jiménez-Díaz A., Martín-Banda R., Martín-Alfageme S., Masana E., "The Quaternary Active Faults Database of Iberia (QAFI v. 2.0)/La Base de Datos de Fallas Activas en el 10 Cuaternario de Iberia (QAFI v. 2.0)", Journal of Iberian Geology, 38 (1) (2012) 285.
25. Van Dissen R. J., Berryman K., Webb T., Stirling M., Villamor P., Wood, P. R., Nathan S., Nicol A., Begg J., Barrell D., McVerry G., Langridge R., Litchfield N., Pace B., "An interim classification of New

- Zealand's active faults for the mitigation of surface rupture hazards", In proceedings, Pacific Conference on Earthquake Engineering, Christchurch, New Zealand, February, 2003, Paper No.155, (2003).
26. Goel R. K., Chopra A. K., "Linear analysis of ordinary bridges crossing fault rupture zones." *Journal of Bridge Engineering*, 14 (3) (2009a) 203-215.
 27. Goel R. K., Chopra A. K. "Nonlinear analysis of ordinary bridges crossing fault rupture, zones." *Journal of Bridge Engineering*, 14 (3) (2009b) 216-224.
 28. Hanks T. C., H. Kanamori. A., "Moment magnitude scale, *Journal of Geophysical Research*", 84, 5, (1979) 2348-2350, 9B0059.
 29. Fraser J. G., Hubert-Ferrari A., Verbeeck K., Garcia-Moreno D., Avsar U., Maricq N., Coudijzer A., Vlamynck N., and Vanneste K., "A 3000-year record of surface rupturing earthquakes at Gunalan: variable fault-rupture lengths along the 1939 Erzincan earthquake-rupture segment of the North Anatolian Fault, Turkey." *Annals of Geophysics*, 55(5), (2012) 895-927.
 30. Kerr J., Nathan S., Brunsdon D., King A., Van Dissen R., "Interim guidelines: Planning for development of land on or close to active faults. Institute of Geological & Nuclear Sciences Client Report 2002/124", (prepared for Ministry for the Environment, New Zealand) (2002).
 31. King A. B., Brunsdon D. R., Shephard R. B., Kerr J. E., Van Dissen "Building adjacent to active faults: a risk-based approach. In proceedings, Pacific Conference on Earthquake Engineering", Christchurch, New Zealand, February, (2003) Paper No.158.
 32. Langridge R. M., Stenner H. D., Fumal T. E., Christofferson S. A., Rockwell T. K., Hartleb R. D., Bachhuber, J., Barka, A. A., "Geometry, slip distribution, and kinematics of surface rupture on the Sakarya fault segment during the 17 August 1999 Izmit", Turkey, earthquake. *Bull. Seismol. Soc. Am.* 92 (2002) 107-125.

33. Langridge R., Ries W., "Mapping and fault rupture avoidance zonation for the Alpine Fault in the West Coast region", GNS Science Consultancy Report 2009/18, (2009) 47.
34. Langridge R., Ries W., "Active fault mapping and rupture avoidance zonation for the Alpine Fault in West Coast region", GNS Science Consultancy Report 2009/18, (2010).
35. Lazarte C. A., "The response of Earth structures to surface fault rupture", Ph.D. Thesis, Department of Civil Engineering, Univ. of California, Berkeley (1996).
36. Nilfroushan F., Masson F., Vernant P., Vigny C., Martinod J., Abbassi M., Nankali H., Hatzfeld D., Bayer R., Tavakoli F., Ashtiani A., Doerflinger E., Daignières M., Collard P., Chéry J., "GPS network monitors the Arabia-Eurasia collision deformation in Iran" *Journal of Geodesy*, Volume 77, Issue 7-8, (2003) 411-422.
37. Van Dissen R., Barrell D., Litchfield N., Villamor P., Quigley M., King A., Furlong K., J. Begg, Townsend D., Mackenzie H., Stahl T., Noble D., Duffy B., Bilderback E., Claridge J., Klahn A., Jongens R., Cox S., Langridge R., Ries W., Dhakal R., Smith A., Hornblow S., Nicol R., Pedley K., Henham H., Hunter R., Zajac A., Mote T., "Surface rupture displacement on the Greendale Fault during the 1Mw 7.1 Darfield (Canterbury) earthquake, New Zealand, and its impact on man-made structures" *Proceedings of the Ninth Pacific Conference on Earthquake Engineering Building an Earthquake-Resilient Society* 14-16 April, (2011), Auckland, New Zealand Paper Number 186.
38. Wells D. L., Coppersmith K. J. "New empirical relationships among magnitude, rupture length, rupture width, rupture area, and surface displacement" *Bulletin of the seismological Society of America*, 84 (4) (1994) 974-1002.