



بررسی تاثیر پی در تحلیل دینامیکی خطی سدهای بتی وزنی تحت اثر زلزله

لیلا خان محمدی^۱، جواد واثقی امیری^۲، بهرام نوایی نیا^۳، لیلا کلانی ساروکلایی^۴

۱- دانشجوی کارشناسی ارشد سازه، دانشگاه صنعتی (نوشیروانی) بابل

۲- دانشیار، دانشگاه صنعتی (نوشیروانی) بابل

۳- استاد پار، دانشگاه صنعتی (نوشیروانی) بابل

۴- دانشجوی دکتری سازه، دانشگاه صنعتی (نوشیروانی) بابل

leila_823@yahoo.com

خلاصه

تحلیل دینامیکی سدهای بتی تحت بار زلزله، بدليل تفاوت رفتاری آب مخزن با مصالح تشکیل دهنده جسم سد و یا پی آن، نسبت به سایر سازه‌ها از پیچیدگی بیشتری برخوردار می‌باشد. مطالعات تحلیلی و تجربه‌های واقعی زمین لرزه‌های مختلف، بروز مشکلات فراوانی در سدهای بتی را نشان می‌دهد. در نتیجه بدليل نگرانی برای اینمی‌لرزه ای سدها، مطالعه رفتار لرزه ای سدهای بتی موضوع مطالعات جامعی بوده است. جهت تحلیل سیستم سد - مخزن - پی تحت بارهای دینامیکی، روشهای مختلفی توسط محققین ارائه گردیده است که روشهای ارائه شده برای مدل نمودن مخزن را می‌توان به دو گروه کلی اوپلری و لاگرانژی تقسیم نمود.

در این مقاله با فرض خطی بودن رفتار مصالح سد و پی آن با مدلسازی مخزن به روش اوپلری، با دو فرض صلب و انعطاف پذیر بودن پی، تغییر مکان سد تحت بار زلزله، برای سیستم های سد - مخزن - پی با ابعاد و مشخصات مختلف و تحت مولفه های افقی و قائم شتاب نگاشت زلزله (Taft 1952) مورد بررسی قرار می‌گیرد. سپس نتایج حاصل از تحلیل دینامیکی خطی سیستم مذکور برای دو حالت فوق از جنبه‌های مختلف تغییر دقت، اعمال شرایط مرزی، شب و وجه بالادست سد، رسوبات کف مخزن و عمق مخزن با یکدیگر مقایسه و تاثیر وجود پی در هر یک از شرایط فوق مورد ارزیابی قرار می‌گیرد.

کلمات کلیدی: سد بتی وزنی، روش اوپلری، پی صلب، پی انعطاف پذیر، تحلیل دینامیکی خطی

۱. مقدمه

فشارهای هیدرودینامیکی موثر بر وجه بالادست سدهای بتی تحت اثر زلزله یکی از پارامترهای بسیار مهم در طراحی این سازه‌ها در مناطق زلزله خیز می‌باشد. در نتیجه تحقیقات باید توانایی ارزیابی تغییر مکانهای دینامیکی سد را با در نظر گرفتن اثر اندرکنش مخزن و پی دارا باشند. مسئله تعیین فشارهای هیدرودینامیک وارد بر سدهای وزنی تحت اثر زلزله، به طور گستردگی توسعه محققین مختلف مورد بررسی قرار گرفته است. اولین مطالعه روی سدهای بتی وزنی توسط [1] Westergard در سال ۱۹۳۰ میلادی ارائه گردید و پاسخ تحلیلی برای فشار هیدرودینامیک وارد بر سد صلب تحت اثر بار هارمونیک بدست آمد. [2] Kotsubo نشان داد که جواب و سرعت گاردن فقط وقتی معتبر است که پریود تحریک هارمونیک، بزرگتر از پریود طبیعی مخزن باشد. همچنین [3] Hilborn، Brahtz، Jacobsen، Hoskins نتایج فوق را تایید کردند. همچنین [5] Werner, Sundquist نشان دادند که پاسخ فشار تحت تاثیر جوابهای تجربی [4] Jacobsen, Hoskins نتایج فوق را تایید کردند. همچنین [6] Bustamante نشان دادند که پاسخ فشار تحت طول مخزن نیست. سپس [6] Bustamante اثر طول مخزن برای بازه ای از پریودهای تحریک عریض تر از بازه های بررسی شده قبلی را مورد بررسی قرار داد. همچنین [6] Bustamante اثر امواج سطحی را برای تحریک هارمونیک بررسی کرد و خطای نادیده گرفتن امواج سطحی را بدست آورد. [7] Zangar فشار هیدرودینامیک را برای شکلهای مختلف وجه بالا دست سد بدست آورد. همچنین [8] Kotsubo در مقاله ای پاسخ هیدرودینامیک یک مخزن و سد قوسی استوانه ای را برای حرکت هارمونیک زمین ارائه کرد. در ادامه تحقیقات، [9] Chopra پاسخ سد تحت اثر شتاب افقی و قائم زمین با مقدار دلخواه را ارائه نمود. [10] Chopra در مقاله دیگری اثر اندرکنش سد با مخزن و پی نیمه بینهایت را مورد بررسی قرار داد.