





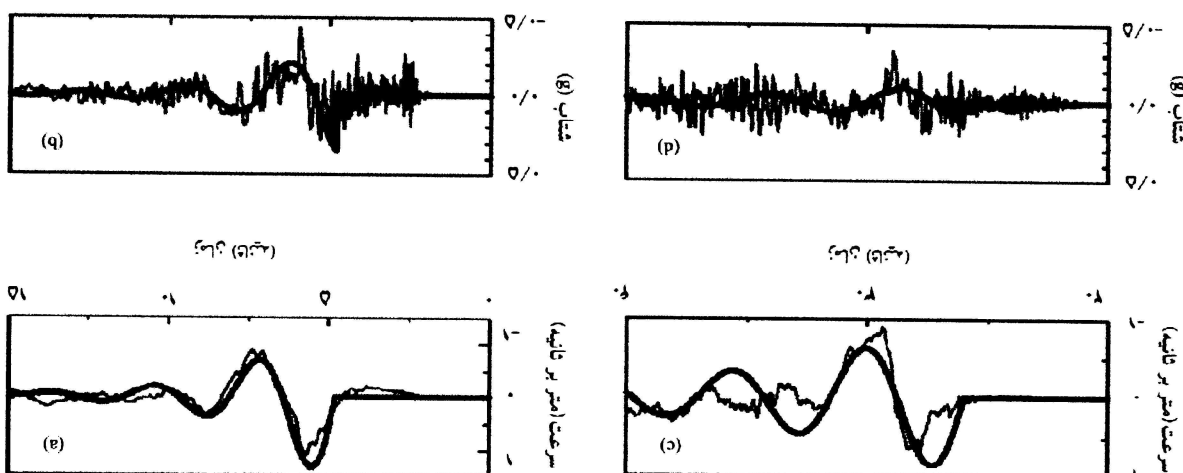
تایم سینوسی کاهشدهنده مشخصات مندرج در جدول (۱) را ششبه سازی نمود. از این رو، این پالس ها به سبب مجموعه سه نوعی پالس ها می باشد که در 
$$u_g = \sin \omega_p \sqrt{1 - \epsilon_{p1}^2}$$
 به پالس های در این یک تایم سینوسی کاهشدهنده که برای مراحل بعدی انتخاب گردیده است. بواسطه وجود

### ۱-۵- مدل سازی سرعت پالس های

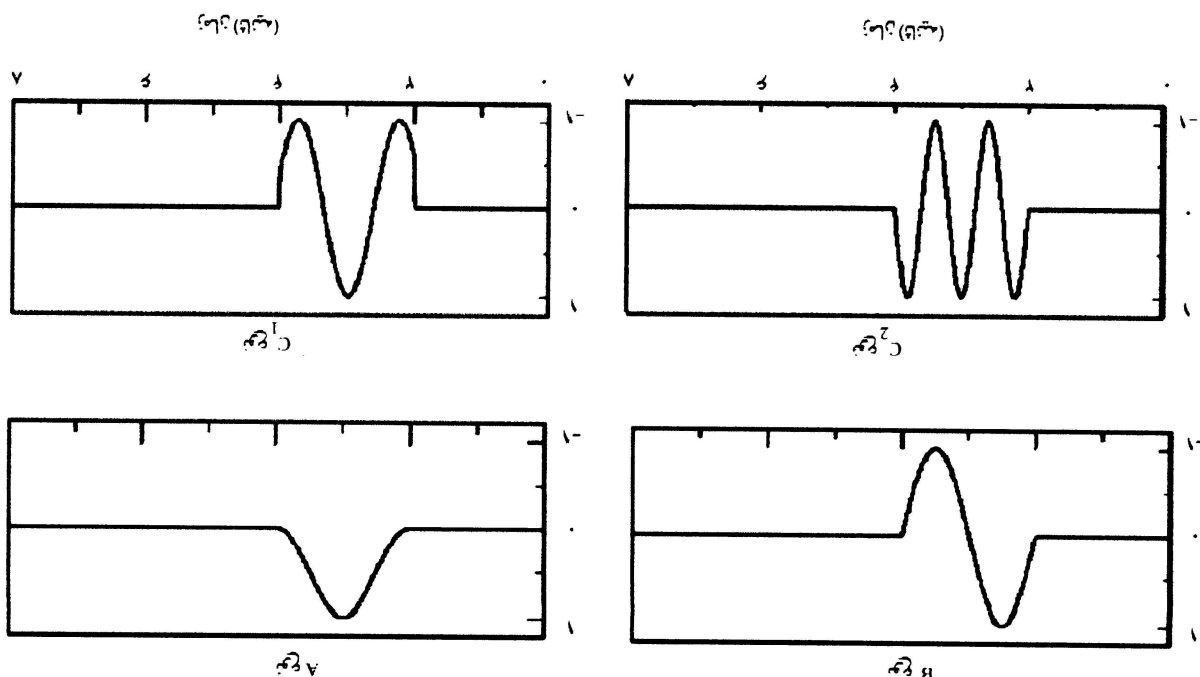
مطالعه قرار گرفته است.

سه مؤلفه انتقالی از این به پیچیدگی ۱۳۸۲ (شکل ۴) مورد

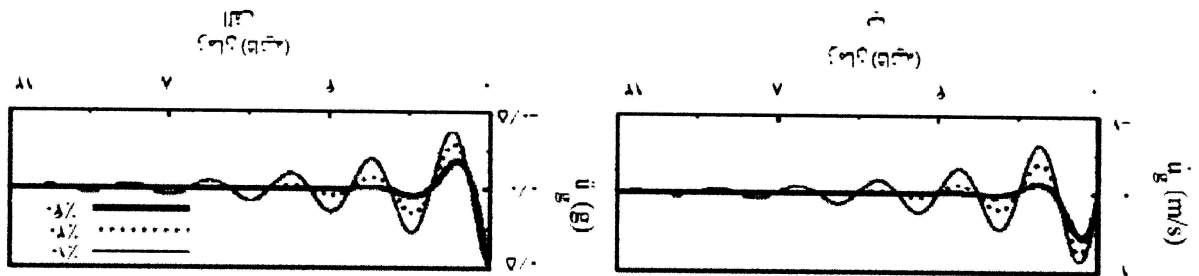
شکل (۳): مدل سازی سرعت و قطب موازی ۵۵۰W و ۱۱۳۸۲ و ۲۰ سیگنال TCU075 و ۱۱۳۸۲ و ۲۰ سیگنال TCU075



شکل (۴): مدل سازی سرعت و قطب موازی ۵۵۰W و ۱۱۳۸۲ و ۲۰ سیگنال TCU075



شکل (۳): دینامیک معادل بر حسب مکانیسم شکست برای ضرب و پد



مورد نظیر را شیشه سازی نمایند. جو دیشان می دهند؛ ولی طبق شتاب ثبت شده است. از جهای شده است. طبقه های تغییر مکان همپوشانی بسیار خوبی را از نگاشت و تابع معادل شده در شکل های (۹) و (۱۰) نشان داده - طبقه های تغییر مکان و شتاب محاسبه شده برای دو ورودی

## ۶- مقایسه طبقه های دینامیکی و ژئوتکنیک

اختلاف قاف به خوبی بیان می نماید (شکل ۸). مذکور، پالس های موجود در نگاشت شتاب را نیز با یک نگاشت سرعت بیان می دارد. علاوه بر آن، با توجه به تابع این تغییر نسبت خوبی را از پالس های واقعی و تابعی موجود در منحنی مربوط به تابع این در شکل (۷) نشان داده شده است.

$$u_g = 0.85e^{-0.2 \times 4.5 \times t} \sin 4.5 \sqrt{1 - 0.2^2} t + 1.3e^{-0.3 \times 3.5 \times t} \sin 3.5 \sqrt{1 - 0.3^2} t + 0.75e^{-0.3 \times 3.5 \times t} \sin 3.5 \sqrt{1 - 0.3^2} t$$

حاصل این سه تابع عبارت است از: می توان بیان کرد که خطی خطی آنها به تقریب دستی یافت. مدلسازی شده اند که حداقل تعداد تابع سینوسی می باشد

|     |         |      |          |
|-----|---------|------|----------|
| ۷/۵ | ۰/۳     | ۰/۷۵ | تابع سوم |
| ۷/۵ | ۰/۳     | ۷۳   | تابع دوم |
| ۷/۵ | ۰/۲     | ۰/۸۵ | تابع اول |
| ۷   | $\xi_p$ | s    | $\xi$    |

جدول (۱): مقادیر تابعی برای مقایسه دینامیکی و ژئوتکنیک

|                               |                 |                          |
|-------------------------------|-----------------|--------------------------|
| ۲                             | ۵۰              | DM9                      |
| ۰/۲                           | ۵۰              | DM8                      |
| ۰/۲                           | ۵۰              | DM7                      |
| ۲                             | ۷۵              | DM6                      |
| ۰/۲                           | ۷۵              | DM5                      |
| ۰/۲                           | ۷۵              | DM4                      |
| ۲                             | ۵               | DM3                      |
| ۰/۲                           | ۵               | DM2                      |
| ۰/۲                           | ۵               | DM1                      |
| مقاومت خرابی خرابی (ژئوتکنیک) | سختی (ژئوتکنیک) | سیستم های خرابی ژئوتکنیک |

جدول (۲): مقادیر سیستم های دینامیکی و ژئوتکنیک

از آورده شده است. در این انتخاب وسیعی از باربری در فته کرد که مشخصات رفتار آنها در سیستم ارتجاعی خطی - پلاستیک کامل قابلیت رفتار سیستم های خرابی ژئوتکنیک (Dissipation Mechanisms) برای بررسی آثار پالس های موجود در زلزله نرم بر روی

## ۷- تغییر پالس زلزله نرم و روزی می های غیر فعال

تغییر مکان باشد. اینکال کرای از تابع سرعت به منظور رسیدن به تابع شتاب و ناشی از حساسیت های موجود در فرآیند مشتق گیری و نتوانسته است به خوبی شیشه سازی نمایند. این مساله می تواند طبق تغییر مکان و ولی او جهای موجود در طبقه شتاب را معادل سازی ذکر شده در قسمت قبلی، تقریب مناسبی برای از رسم این دو منحنی طبق می توان نتیجه گیری نمود که

زلزله بم؛

طیف سازه یکدرجه آزاد بدون میراگی تحت تحریک

موارد ذیل می باشند:

مذکور چهار نمودار آورده شده است که به ترتیب معروف

کاهنده نوع ۱۱ الی ۹ انجام شده است. در هر یکی از شکل های

مکانیسم (شکل های ب) با طیف های یکدرجه یک سیستم

مقاومه طیف های کلاسیک یکدرجه یکدرجه (شکل های الف) و شتاب

شکل های (۲۰) آورده شده است. در این اشکال

و شتاب تحریک پایه می باشند. نتایج تحلیل ها در

یکدرجه آزاد و سنجی میراگی،  $m$ ، جرم،  $c$  میرایی،  $\eta$  تغییر مکان

نیروی مقاوم ناشی از سنجی سازی  $f_s(u, \dot{u})$ ، رابطه (۴)

$$m\ddot{u} + c\dot{u} + f_s(u, \dot{u}) = -m\ddot{u}_g \quad (۴)$$

می باشد:

می باشد. تعادل دینامیکی سازی شکل (۱۱) به صورت رابطه (۴)

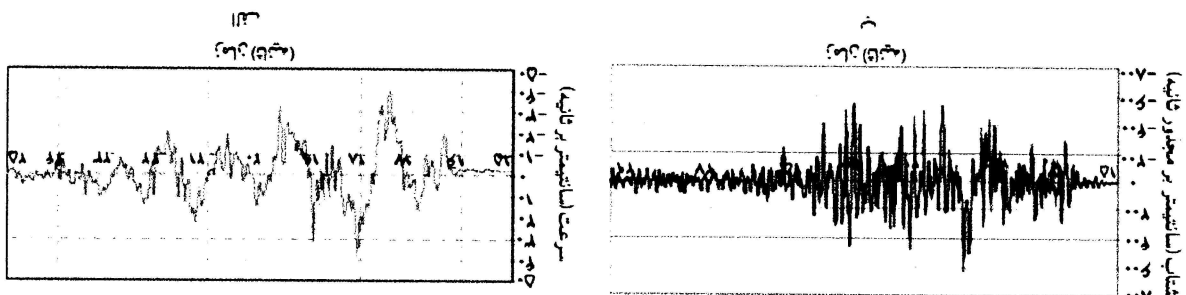
همراهی سیستم یکدرجه آزاد، مبنای تحلیل های آینده

به مطابق شکل (۱۱)، وجود این سیستم های جاذب انرژی به

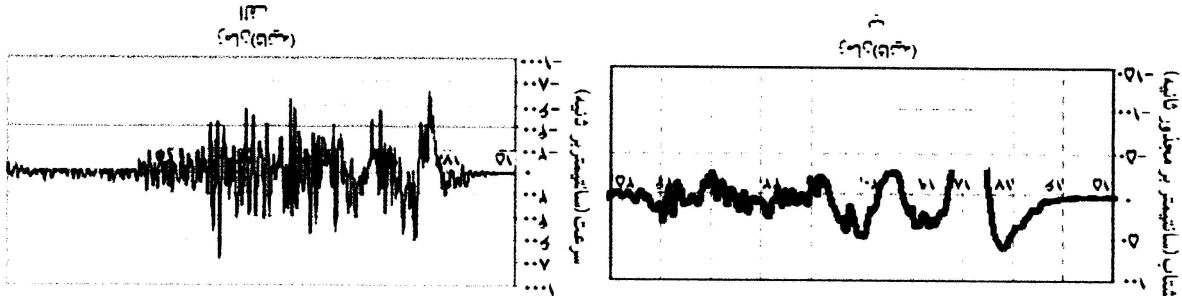
داده شده اند.

میراگی ها با سنجی و مقاومتهای مختلف تحت پوشش قرار-

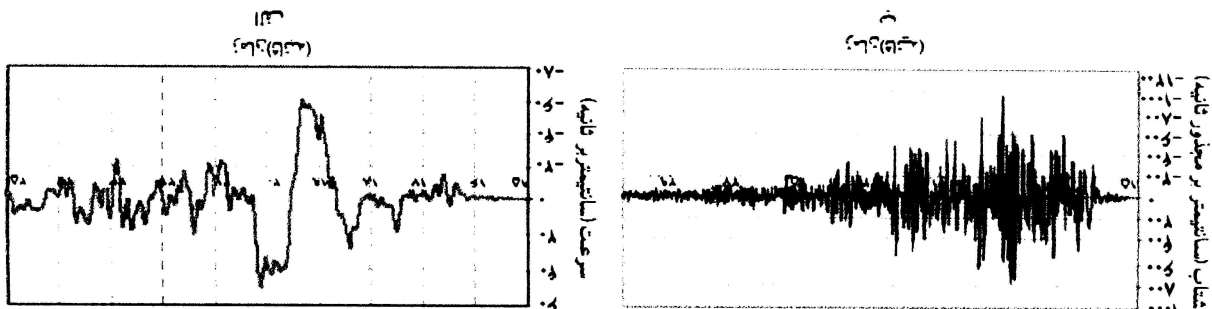
شکل (۴) - تغییر مکان و شتاب سازه یکدرجه آزاد (متر و متر بر ثانیه)؛ نتایج تحلیل های



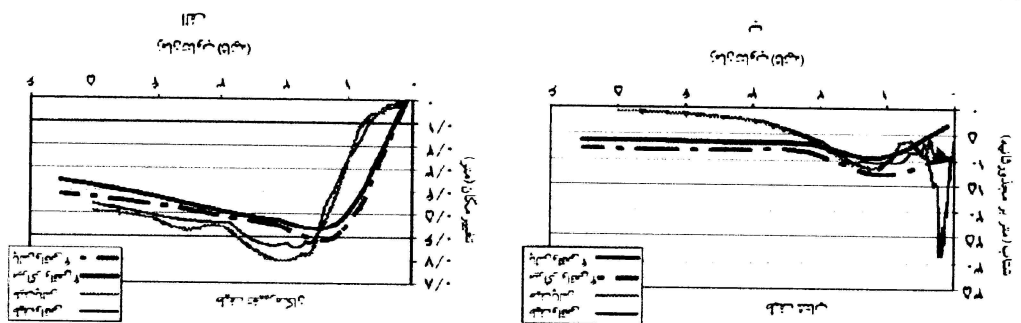
شکل (۵) - تغییر مکان و شتاب سازه یکدرجه آزاد (متر و متر بر ثانیه)؛ نتایج تحلیل های



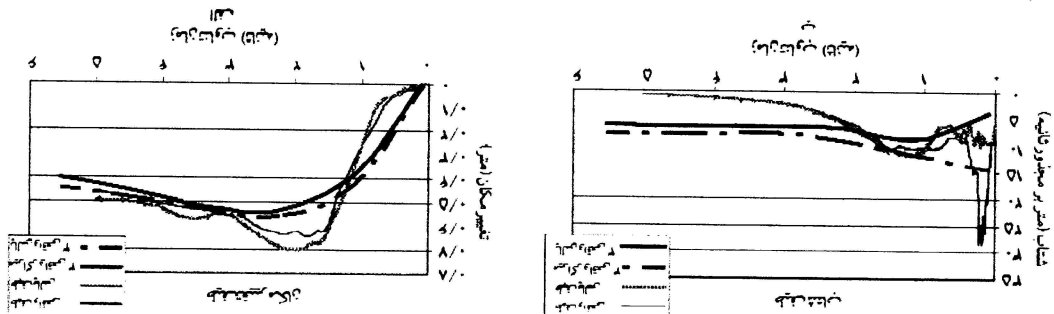
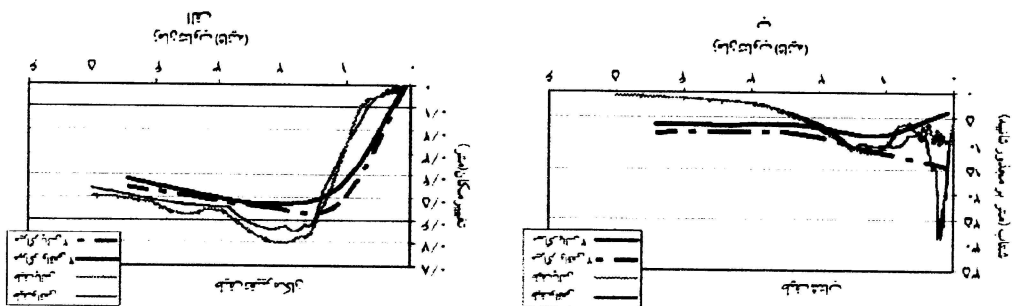
شکل (۶) - تغییر مکان و شتاب سازه یکدرجه آزاد (متر و متر بر ثانیه)؛ نتایج تحلیل های



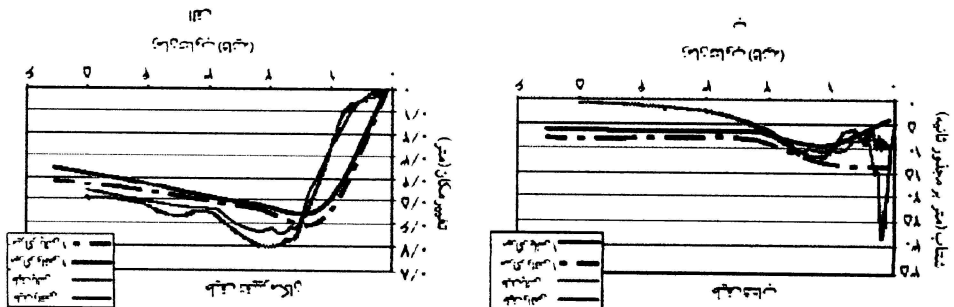


[illegible][illegible]

၂၀၁၆ ခုနှစ်၊ ဇူလိုင်လ ၁ ရက်နေ့

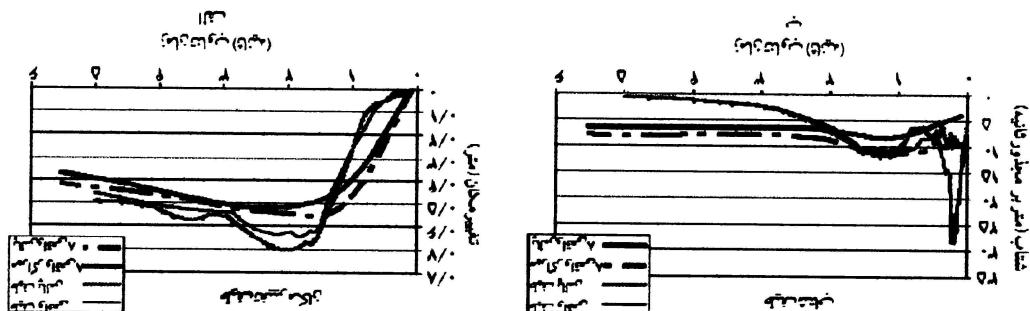
[illegible][illegible][illegible]

အသံကဲ့သို့ ဤကဲ့သို့ အသံကဲ့သို့ အသံကဲ့သို့

[illegible]

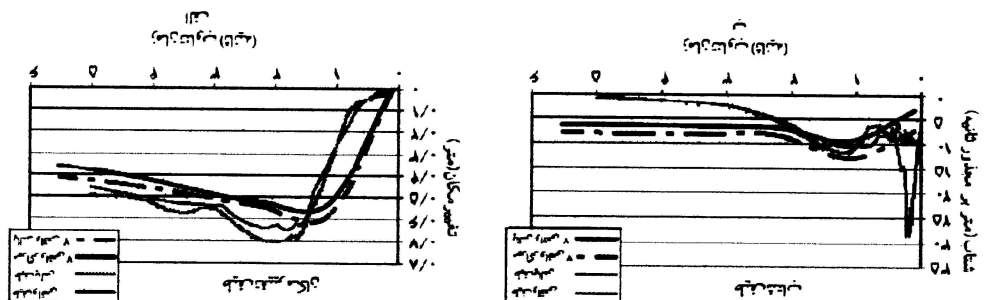
تجزیه و تحلیل نتایج آزمایش‌ها

تجزیه و تحلیل نتایج آزمایش‌ها: در این بخش، نتایج آزمایش‌ها برای سازه‌های مختلف و در شرایط مختلف، به تفصیل بررسی می‌شود.



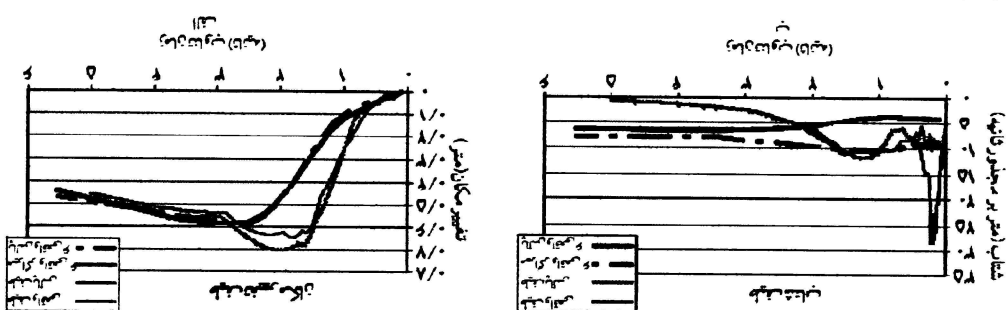
تجزیه و تحلیل نتایج آزمایش‌ها

تجزیه و تحلیل نتایج آزمایش‌ها: در این بخش، نتایج آزمایش‌ها برای سازه‌های مختلف و در شرایط مختلف، به تفصیل بررسی می‌شود.



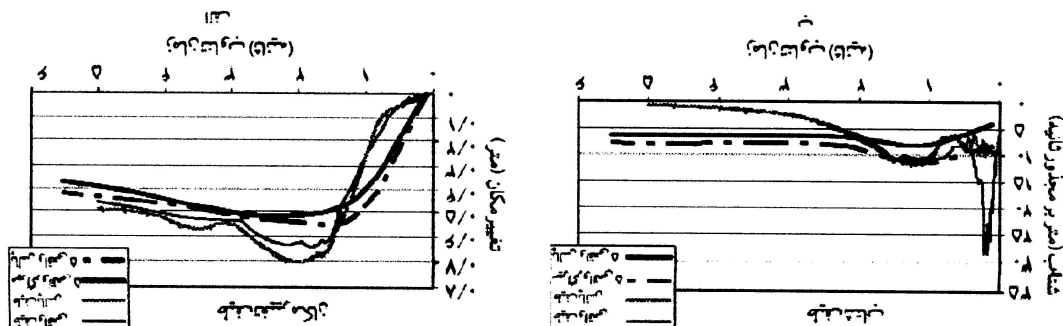
تجزیه و تحلیل نتایج آزمایش‌ها

تجزیه و تحلیل نتایج آزمایش‌ها: در این بخش، نتایج آزمایش‌ها برای سازه‌های مختلف و در شرایط مختلف، به تفصیل بررسی می‌شود.



تجزیه و تحلیل نتایج آزمایش‌ها

تجزیه و تحلیل نتایج آزمایش‌ها: در این بخش، نتایج آزمایش‌ها برای سازه‌های مختلف و در شرایط مختلف، به تفصیل بررسی می‌شود.



برش پایه (۲۱) و شکل ۳ و جدول ۳ دیده اند. کربن قایم این پایه به شایسته

وجود و اثرهای الاستیسیته باعثة افزایش تیروی

شده است.

پیشینه برش پایه خطی (بر حسب درصد) در جدول ۴ و شکل ۴ و جدول ۴

زمانی قرار گرفته است. نسبت پیشینه برش پایه به غیر خطی به

اثر تحریک پایه زلزله تحت تحلیلی دینامیکی تاریخچه

دهانه ۵ متری و ارتفاع طبقه برابر ۴ متر می باشد. این قایم بر

طبقه در نظر گرفته شده است. مشخصات این قایم شامل ۴

م بر روی سازه های چند چیده از یک قایم دو بعدی ۲۵

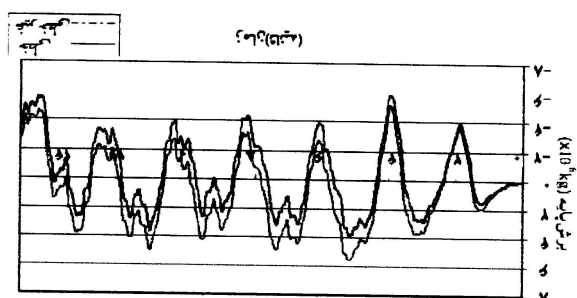
برای مشخص شدن تاثیرات موجود در نگاشت زلزله

### میرای های الاستیسیته

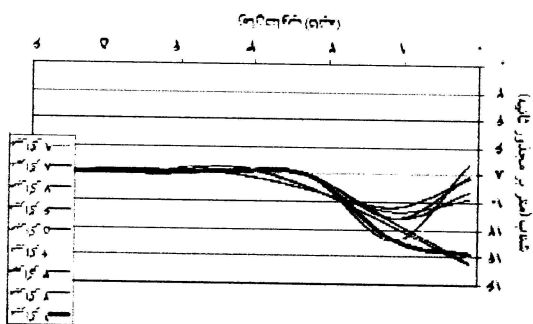
۸- تغییرات پایه زلزله بر روی سازه های مختلف

جدول ۱: میرای های الاستیسیته، نوع ۱

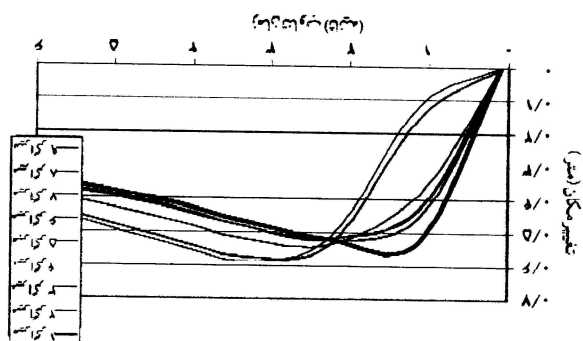
شکل ۴ (۲۱) مقایسه برش پایه و میرای های خطی و غیر خطی



شکل ۳ (۲۱) مقایسه میرای های الاستیسیته و میرای های خطی



شکل ۴ (۲۱) مقایسه میرای های الاستیسیته و میرای های خطی



(شکل ۲۱ و ۲۲)

و انبساط اندام عملی در جزو نشاند دهند

(DM1) میرای های که مقاومت و سختی داشته اند

برعکس در مورد سازه های با پیوند بالا تر از حدود و ثباته

توانسته اند با سطح میرای بیشتری کاهش دهند

(DM9) میرای های که مقاومت و سختی داشته اند

برای سازه های با پیوند بیشتر از حدود و ثباته

جدول ۲: میرای های الاستیسیته، نوع ۲

شکل ۵ (۲۱) مقایسه میرای های الاستیسیته و میرای های خطی

