

## بررسی رفتار دینامیکی ماسه ریز مسلح شده با الیاف ژئوتکستایل در جعبه چندلا (مورق) بر روی میز لرزه

حسین غیاثیان<sup>۱</sup>، رضا جمشیدی چناری<sup>۲</sup>، حبیب شاه نظری<sup>۳</sup> و علیرضا طبرسا<sup>۴</sup>

۱- دانشیار دانشگاه علم و صنعت ایران، تهران، ایران

۲- استادیار دانشگاه گیلان، رشت، ایران، [jamshidi\\_reza@yahoo.com](mailto:jamshidi_reza@yahoo.com)

۳- استادیار دانشگاه علم و صنعت ایران، تهران، ایران

۴- استادیار دانشکده فنی و مهندسی دانشگاه گلستان، گلستان، ایران

### چکیده

در سالهای اخیر استفاده از خاک مسلح با استفاده از المانهای مختلف تسلیح مخصوصاً مصالح ژئوتکستایل را به فروزی گذاشته و کاربرد زیادی در زمینه ژئوتکنیک داشته است. الیافها (Fibers) یکی از انواع المانهای تسلیح هستند که به صورت مصنوعی و یا طبیعی تولید می‌شوند و با اختلاط با خاک باعث افزایش مقاومت بررشی و کششی خاک و اصلاح خواص مهندسی آن می‌شوند. یکی از این نوع الیاف مصنوعی، تریشه‌های موکت و ژئوتکستایل است که از دیدگاه محیط زیستی دفع و استفاده صحیح از آنها از اهمیت خاصی برخوردار می‌باشد. این مطالعه به بررسی تأثیر این نوع الیاف بر اصلاح خواص و پارامترهای دینامیکی خاک‌های ماسه‌ای ریز می‌پردازد. به این منظور تعداد پنج مدل خاک ماسه‌ای مسلح در جعبه چندلا (مورق) بر روی میز لرزه دانشگاه توکیو ساخته شده و لرزه‌های متوالی با دامنه و فرکانس مختلف به آنها اعمال گردید. فرکانس و دامنه لرزه‌های متوالی به نحوی انتخاب گردیدند که دامنه جایه‌جایی که مناسب با دامنه ستаб و عکس مجدور فرکانس می‌باشد به مرور افزایش یابد. الیاف موکت در اندازه ثابت و درصد های وزنی مختلف با ماسه در شرایط خشک مخلوط گردیده و مدل جعبه چندلا (مورق) آمده گردید. با تحلیل برگشتی داده‌های مربوط به شتابنگاری و جایه‌جایی سنج لیزری پارامترهای سختی بررشی و میرایی مربوط به این مدلها محاسبه گردیده و با مدل غیر مسلح مقایسه گردیدند. نتایج حاکی از تأثیر مطلوب افروزنده الیاف ژئوتکستایل بر فرکانس طبیعی و پارامترهای سختی و میرایی خاک ماسه‌ای می‌باشد.

### کلید واژه‌ها:

رفتار دینامیکی؛

الیاف ژئوتکستایل؛

خاک مسلح؛ ماسه ریز

### ۱- مقدمه

اندازه و ابعاد محفظه مدلسازی وجود دارد که خود باعث پر رنگ شدن اثر اندازه و مرزها می‌گردد. تغییر شکل زمین شدیداً تحت تأثیر این اثرات بوده و به خصوص در موقع زلزله که تغییر شکلها زیاد می‌باشد نمی‌توان از آن چشم پوشی کرد. استفاده از جعبه چند لایه (مورق) می‌تواند به عنوان یک گزینه نویدبخش جهت کاهش اثرات گفته شده در بالا باشد. در این مطالعه از یک جعبه چندلا (مورق) و میز لرزه به منظور مطالعه رفتار تنش-کرنش خاک‌های ماسه‌ای ریز مسلح شده با الیاف ژئوتکستایل در حین زلزله استفاده گردیده است.

آزمایشات آزمایشگاهی اعم از برش پیچشی سیکلی، سه محوری فشاری، برش ساده، برش حلقه و غیره همواره به منظور مدلسازی شرایط محلی در موقع زلزله استفاده شده‌اند. علیرغم کیفیت و دقت بالای نتایج در این آزمایشات، انکاس دقیق رفتار سازه واقعی و یا مدلسازی شرایط واقعی در محل به کمک این نوع آزمایشات میسر نمی‌باشد. به منظور اطمینان از حصول موارد بالا همواره تلاش گردیده است به کمک نصب و جای‌گذاری ابزار دقیق در محل و سازه واقعی داده‌های واقعی و قابل اطمینان کسب گردد. با این حال تعداد سازه‌های خاکی ابزار گذاری شده محدود می‌باشد و به عنوان یک راه حل میانی می‌توان آزمایشات مدل را به کار برد.

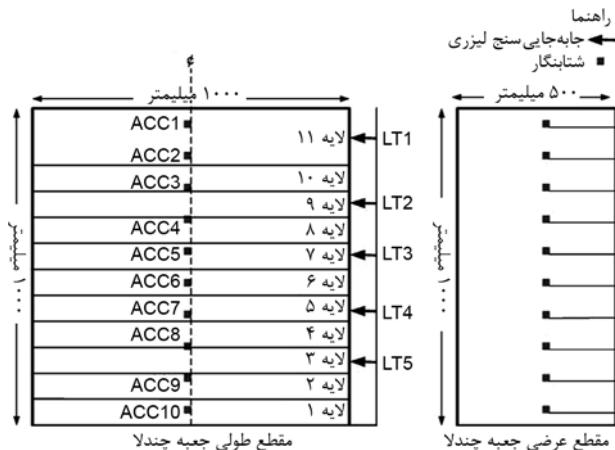
این آزمایشات نیز علی‌رغم کلیه مزایایی که دارند گاهی اوقات به دلیل زمان زیاد نمونه‌سازی و هزینه بالای انجام آنها جذاب نمی‌باشند. در انجام آزمایشات مدل همواره محدودیت

### ۲- آزمایشات میز لرزه

#### ۲-۱- جعبه چندلا (مورق)

جعبه چندلا (مورق) یک جعبه بررشی در اندازه بزرگ متشکل از چندین لایه افقی می‌باشد. این لایه‌ها طوری ساخته شده‌اند

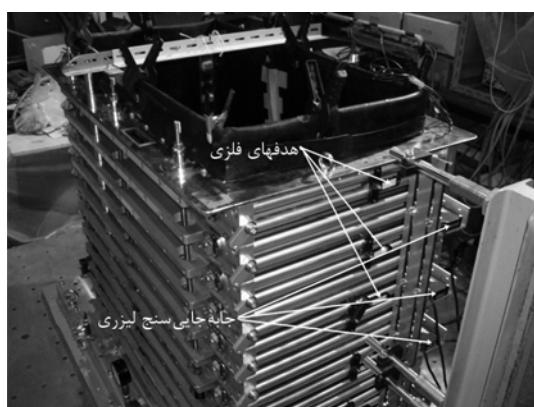
در راستای قائم نصب گردیدند و یک عدد نیز در پی جعبه به منظور ثبت شتاب اعمالی نصب گردیده است. عمق شتابنگار سطحی (ACC1) نیز ۵ سانتیمتر می‌باشد. شکل (۲) به طور شماتیک آرایش سنسورهای شتابنگاری درون جعبه را نشان می‌دهد. به منظور جلوگیری از چرخش شتابنگارها و تأمین پایداری آن در حین اعمال لرزه، برای هر شتابنگار یک پایه از جنس اکریل تهیه گردیده و ترانس迪وسرها بر روی آن محکم گردیدند. این پایه‌ها دارای مقطعی مربعی به ضلع ۵۰ میلیمتر و ارتفاع ۲۵ میلیمتر می‌باشند و مقطع بزرگ آن پایداری سنسورها را در برابر چرخش تأمین می‌نماید.



شکل ۲. آرایش لوازم اندازه‌گیری درون جعبه چندلا (مورق).

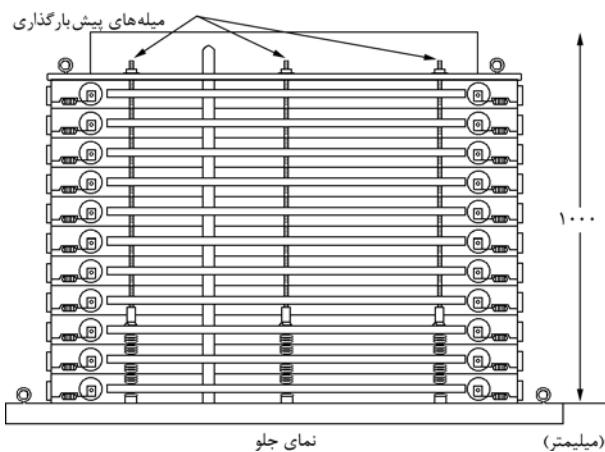
### ۲-۲- جابه‌جایی سنج لیزری

پنج عدد سنسور جابه‌جایی سنج لیزری بر روی یک ستون و قاب فلزی صلب که مستقل از جعبه چندلا بر روی میز لرزه ثابت گردیده است نصب گردید. ستون صلب به همراه سنسورها در شکل (۳) نشان داده شده‌اند. سنسورهای لیزری قادر به اندازه‌گیری جابه‌جایی در بازه ۶۰ تا ۱۶۰ میلیمتر با حساسیت ۰/۰۵ میلیمتر می‌باشند. هدفهای فلزی این سنسورها بر روی لایه‌های جعبه لایه‌ای نصب گردیده و توسط یک کاغذ سفید پوشانده شده است.



شکل ۳. آرایش جابه‌جایی سنج لیزری بر روی قاب خارجی.

که اصطکاک بین لایه‌ها حداقل باشد. در این سیستم لایه‌ها می‌توانند متناسب با تغییرشکل خاک داخل جعبه روی همدیگر بلغزند. جعبه چندلا مورد استفاده در این مطالعه توسط پروفسور توهاتا (Towhata) در داشگاه توکیو طراحی و شرکت Seiken Sha در توکیو مسؤولیت ساخت آن را به عهده گرفت. مقطع این جعبه مستطیلی به ابعاد داخل ۵۰۰ میلیمتر عرض، ۱۰۰۰ میلیمتر طول و نیز ۱۰۰۰ میلیمتر ارتفاع می‌باشد. شکل (۱) نمای کلی جعبه چندلا را نمایش می‌دهد.



شکل ۱. نمای کلی جعبه چندلا (مورق). [۱].

کف جعبه توسط یک سنگ متخلخل به ضخامت ۱۰ میلیمتر پوشیده شده است و می‌توان از آن به منظور توزیع یکنواخت آب، مکش و همچنین زهکشی استفاده نمود. به منظور جلوگیری از نفوذ خاک به درز بین لایه‌ها، درون جعبه توسط یک غشاء لاستیکی به ضخامت ۲ میلیمتر پوشیده شده است. همچنین به منظور نصب ترانسdiyosr جهت اندازه‌گیری تغییرشکل جانبی لایه‌ها از یک عدد قاب فلزی استفاده شده است که این قاب در خارج از جعبه چندلا (مورق) و نزدیک به آن روی میز لرزه توسط پیچ سفت می‌گردد و سنسورهای جابه‌جایی سنج روی آن نصب می‌گردند.

### ۳- لوازم اندازه‌گیری

شتتابنگار و جابه‌جایی سنج لیزری به عنوان لوازم اندازه‌گیری هستند که در حین آزمایشات میز لرزه استفاده گردیدند. شکل (۲) به طور شماتیک آرایش سیستم اندازه‌گیری مورد استفاده در این آزمایشات را نشان می‌دهد.

### ۱-۱- شتابنگار

یازده شتابنگار تک محوره در این آزمایشات استفاده گردید که ده تای آن درون جعبه و به فاصله ۱۰ سانتیمتر از یکدیگر

### ۳-۳- میز لرزه

المان مورد استفاده در تسلیح، تریشه‌های کوتاه و نازک ژئوتکستایل می‌باشند که از برش دادن و قیچی کردن نوارهای ژئوتکستایل تهیه گردیده است. این مطالعه بر مبنای استفاده از تریشه‌های موکت گذاشته شده بود ولی از آنجایی که امکان دسترسی به موکت در محل انجام تحقیق مورد نظر وجود نداشت لذا به جهت شباهت فراوان بین الیاف موکت و ژئوتکستایل، استفاده از تریشه‌های ژئوتکستایل در دستور کار قرار گرفت. به طور کلی الیاف تشکیل‌دهنده ژئوتکستایلها از جنس پلی‌پروپیلن، پلی‌اتیلن و پلی‌استر می‌باشد و از لحاظ ترکیب شیمیایی شباهت فراوانی به الیاف موکت داشته که متشکل از پلی‌پروپیلن، پلی‌اتیلن و پی‌وی‌سی می‌باشد. مقطع تریشه‌ها مربعی به ضلع ۵ میلیمتر (ضخامت ژئوتکستایل) و طول آنها نیز  $4/5$  سانتیمتر می‌باشد و با درصدهای وزنی صفر،  $0/075$  و  $1/0$  درصد با ماسه توپورا مخلوط گردیده و در شرایط خشک مورد آزمایش میز لرزه قرار گرفتند. آزمایش‌های سه محوری انجام شده در شرایط استاتیکی در دانشگاه علم و صنعت ایران توسط پورابراهیم [۳] نشان داد که عملأً استفاده از درصدهای وزنی الیاف بالای ۱ درصد امکان‌پذیر نمی‌باشد چرا که به دلیل تخلخل بالای این نوع الیاف حجم زیادی از فضای درون مدل را به خود اختصاص می‌دهد و در عمل مخلوط نمودن ماسه ریزدانه با الیاف ژئوتکستایل و یا موکت در درصدهای وزنی بیشتر از ۱ درصد امکان‌پذیر نمی‌باشد.

دلیل اصلی که منجر به انتخاب شرایط خشک برای مدل‌های میز لرزه گردید این است که کاربرد عمدۀ مورد نظر در این تحقیق، استفاده از این الیاف برای تسلیح خاکهای ماسه بادی در جنوب کشور به عنوان مصالح پشت ریز دیوارهای حائل می‌باشد و از آنجایی که این نواحی عمدهاً خشک می‌باشند، لذا شرایط خشک انتخاب گردید.

### ۵- نمونه‌سازی

مدل خاک مسلح درون جعبه‌ای طی ۱۰ لایه به ضخامت  $100$  میلیمتر متراکم گردیده و سپس مورد آزمایش قرار گرفت. برای تهیه و ساخت هر مدل، ابتدا مقدار ماسه و تریشه لازم (براساس ابعاد و تراکم نمونه و درصد وزنی تریشه‌ها) محاسبه و با دقت توزین گردید. اختلاط ماسه و الیاف ژئوتکستایل در حالت خشک و به روش دستی انجام گرفت و سعی بر این گردید که حتی‌الامکان مخلوط همگنی تهیه شود، شکل (۴). مخلوط تهیه شده بر اساس محاسبات وزنی حجمی برای هر لایه به درون جعبه‌ای ریخته شده و توسط یک وزنه پنج

جعبه لایه‌ای به همراه قاب صلب مربوط به ترانسdiyosرهای لیزری بر روی میز لرزه نصب گردیده تا تحت بار لرزه‌ای باشد و اندازه‌های مختلف قرار گیرد. میز لرزه دانشگاه توکیو متشکل از اجزاء متعددی اعم از واحد ورودی، واحد کنترل، واحد هیدرولیک، محرک، میز لرزه و جعبه مدلسازی می‌باشد. واحد ورودی لرزه اعمالی اعم از سینوسی، مربعی و یا مثلثی را کنترل می‌نماید. واحد کنترل جایه‌جایی متشکل است از یک واحد Servo که موقعیت پیستون را کنترل نموده، یک واحد کنترل ارتعاش که مقدار شتاب اعمالی را تنظیم می‌نماید، یک برابر ساز ورودی که شتاب ورودی را به صورت سیگنال جایه‌جایی تبدیل نموده، یک نمایشگر که شتاب و جایه‌جایی پیستون را نمایش می‌دهد و یک واحد کنترل توان که واحد کنترل هیدرولیک را تنظیم می‌نماید تا توان لازم جهت حرکت پیستون را فراهم سازد. این واحد بین محرک و میز لرزه قرار دارد. واحد محرک میز لرزه را کنترل نموده که در اثر حرکت ارتعاشی و سیکلی پیستون به ارتعاش در می‌آید. ظرفیت پیستون مورد استفاده در میز لرزه دانشگاه توکیو به این شرح می‌باشد:

- حداکثر نیرو:  $5000\text{ Kgf}$
- حداکثر دامنه جایه‌جایی:  $100$  میلیمتر،
- حداکثر سرعت:  $27$  سانتیمتر بر ثانیه،
- فشار روغن:  $140\text{ Kgf/cm}^2$
- قطر مؤثر پیستون:  $41/7$  سانتیمتر مربع و
- ابعاد میز لرزه:  $3$  متر طول و  $2$  متر عرض.

### ۶- مصالح

برای انجام آزمایشات از ماسه استاندارد ژاپنی (Toyoura Sand) که خواص آن در جدول (۱) آمده است، استفاده گردید. در این سری از آزمایشات به منظور بهبود خواص دینامیکی ماسه ریز دانه توپورا از الیاف و تریشه‌های ژئوتکستایل (Nonwoven Geotextile) استفاده گردید.

جدول ۱. خواص و پارامترهای ماسه استاندارد ژاپنی.

$D_{max} = 0/42$	حداکثر اندازه ذرات (میلیمتر)
$D_{50} = 0/19$	اندازه متوسط دانه‌ها (میلیمتر)
$F.C. = 7/0$	درصد ریزدانه (ریزتر از الک نمره $200$ )
$G_s = 2/653$	چگالی ویژه
$P.I. = \text{Zero}$	شاخص خمیری
$e_{max} = 0/977$	نسبت منافذ حداکثر
$e_{min} = 0/597$	نسبت منافذ حداقل

خواص فیزیکی ماسه توپورا از توهاتا [۲] تهیه گردید.

## ۶- مراحل آزمایش

- پروسه مرحله به مرحله آزمایش میز لرزه بر روی مدل جعبه چندلا خاک ماسه‌ای ریز مسلح شده توسط الیاف و تریشه‌های ژئوتکستایل به شرح زیر می‌باشد:
- کلیه قطعات و لایه‌های جعبه لایه‌ای قبل از شروع اولین آزمایش باز شده، اتصالات و بلبرینگ‌ها تمیز و عاری از هر گونه گرد و خاک و آلودگی می‌گردد. این کار فقط قبل از شروع اولین آزمایش انجام گرفته و برای آزمایشات متوالی نیاز به این کار نمی‌باشد.
  - غشاء لاستیکی از جنس رزین و ضخامت ۲ میلیمتر به دیواره‌های جعبه لایه‌ای محکم شده و لبه بالایی آن بر روی لایه فوقانی محکم گردید.
  - قاب خارجی جهت نصب جابه‌جاوی سنج‌های لیزری بر روی میز لرزه محکم گردید و سنسورها بر روی آن نصب گردیدند.
  - مطابق روش شرح داده شده در بخش قبلی، نمونه‌سازی انجام گرفته و سنسورهای شتابنگاری در ترازهای مورد نظر قرار گرفتند.
  - کلیه سنسورهای شتابنگاری و جابه‌جاوی سنج لیزری به دیتا‌لگر متصل شده و صفر می‌گردد.
  - قبل از اعمال لرزه‌های اصلی، به منظور اندازه‌گیری فرکانس طبیعی مدل خاکی یک لرزه خفیف (۵۰ گال) که فرکانس آن از ۱ تا ۴۰ هرتز تغییر می‌کند تحت عنوان آزمایش سوئیپ (Sweep Test) به مدل جعبه چندلا اعمال گردید. شرح کامل این آزمایش در بخش‌های بعدی ارائه گردیده است.

پس از ذخیره نمونه داده‌های مربوط به آزمایش سوئیپ ثبت شده توسط دیتا‌لگرهای مجددًا سنسورها به حالت صفر برگردانده شده و سپس لرزه‌های اصلی با فرکانس و دامنه به شرح جدول (۲) به هر مدل اعمال گردید. هدف از اعمال لرزه‌های متعدد ایجاد دامنه‌های کرنش متغیر که از مقدار کم شروع شده و به مقادیر زیاد منتهی می‌گردد، می‌باشد. دامنه شتاب از ۱۸/۰ تا ۸/۰ هرتز تا ۴۰ هرتز متغیر می‌باشد. این سری با فرض اینکه دامنه جابه‌جاوی رابطه مستقیم با دامنه شتاب اعمالی و معکوس با مجدور فرکانس دارد، انتخاب گردید. بدین ترتیب که ابتدا مقدار کسر مورد نظر برای دامنه و فرکانسهای مختلف محاسبه شده و سپس مقادیر به دست آمده را به صورت صعودی مرتب نموده تا سری ارائه شده در جدول (۲) شکل گیرد. نکته مهمی که در ارتباط با نحوه بارگذاری در این سری

کیلوگرمی متراکم گردید تا به وزن مخصوص مورد نظر برسد. در هر لایه سنسور شتابنگاری که می‌باشد در وسط آن لایه نصب گردد، در جای خود قرار گرفت و لایه‌های بعدی به همین ترتیب آمده گردید تا لایه آخر به اتمام رسد. قبل از ریختن هر لایه سطح لایه قبلی توسط یک کاردک خراشیده شده تا لایه‌بندی شکل نگیرد. سنسورهای شتابنگاری قبل از اینکه مدفن گردند کالیبره گردیده و پس از انجام کنترل‌های لازم به دیتا لاغر متصل گردیدند.

جهت مقایسه رفتار مدل‌های مسلح حالت ایده‌آل آن است که وزن مخصوص خشک ماسه در مدل‌های مختلف یکسان باشد [۴]. الیاف مورد استفاده توسط نورانی [۴] از نوع الیاف مویی و از جنس پلی پروپیلن بوده و از این رو در اثر تراکم حجم آنها تغییر نمی‌کند و لذا تخمین حجم بخش الیاف امکان‌پذیر می‌باشد. اما از آنجایی که محاسبه دقیق حجم تریشه‌های ژئوتکستایل پس از تراکم به سبب تغییر شکل‌پذیری و تغییر حجم آنها بر اثر انرژی تراکم میسر نمی‌باشد، وزن مخصوص واقعی بخش ماسه‌ای در پایان نمونه‌سازی و بلافصله قبل از اعمال لرزه قابل کنترل نمی‌باشد. بر این اساس سعی بر این گردید که حجم الیاف قبل از تراکم محاسبه گردیده و از حجم قالب کسر گردد و سپس وزن بخش ماسه‌ای بر مبنای حجم باقیمانده و تراکم نسبی حدود ۵۰ درصد محاسبه و وزن تریشه‌های ژئوتکستایل نیز بر حسب درصد وزنی مورد نظر محاسبه گردید.



شکل ۴. آماده‌سازی مصالح ماسه‌ای مسلح شده با الیاف ژئوتکستایل.

مسلح شده با الیاف نقش تسلیح را در کاهش اثر پیش کرنش یافتگی سیکلی (*Cyclic Prestraining*) بر رفتار دینامیکی ماسه ریزدانه بررسی نمودند. آنان دریافتند که به طور کلی اثر پیش کرنش یافتگی سیکلی باعث افزایش مدول برشی در نمونه‌های ماسه معمولی می‌گردد، ولیکن در نمونه‌های مسلح به دلیل حضور الیاف و محدود گشتن باز شکل‌گیری و جهت‌گیری ذرات ماسه (*Reorientation*) ناشی از بارگذاری دینامیکی، اثر تاریخچه بارگذاری محدود و قابل صرف‌نظر کردن می‌باشد.

## ۷- آزمایشات میز لرزه

تعداد پنج آزمایش میز لرزه به منظور بررسی اثر افزودن تصادفی الیاف و تریشه‌های ژئوتکستایل به ماسه تویورا با درصدهای وزنی صفر،  $0/5$ ،  $0/75$  و  $1$  درصد در جعبه لایه‌ای انجام گرفت. در کلیه آزمایشات مربوط به مدل‌های مسلح نسبت ابعاد ثابت باقی مانده است بدین منظور از تریشه‌های با مقاطع مربعی به ضلع  $5$  میلیمتر و طول  $4/5$  میلیمتر (نسبت اضلاع  $9$ ) استفاده گردید. در کلیه آزمایشها تراکم نسبی (*Dr*) ماسه برابر  $0.50$  در نظر گرفته شد. در بخش‌های متواالی نتایج مربوط به آزمایشات سوئیپ و لرزه اصلی بر روی مدل‌های مختلف ارائه گردیده و تحلیل می‌گردد. از بین پنج آزمایش انجام شده و به منظور تضمین تکرارپذیری نتایج، آزمایش مربوط به مدل با  $1$  درصد وزنی الیاف تکرار و نتایج آنها با یکدیگر مقایسه گردید. مشخصات نمونه‌ها در آزمایشات جعبه لایه‌ای بر روی میز لرزه در جدول  $(3)$  ارائه گردیده است.

جدول ۳: مشخصات و جزئیات لرزه‌های اعمالی به مدل‌های میز لرزه.

شماره مدل	نسبت اضلاع الیاف	نرخ مدل	درصد وزنی الیاف (درصد)
-	.	<i>LB01</i>	
۹	$0/5$	<i>LB02</i>	
۹	$0/75$	<i>LB03</i>	
۹	۱	<i>LB04</i>	
۹	۱	<i>LB05</i>	

نکته: آزمایشات *LB04* و *LB05* به جهت تأمین تکرارپذیری کاملاً مشابه انجام گردیدند.

در این سری از آزمایشها بررسی اثر پارامترهایی نظیر نوع خاک، تنش همه جانبی و تاریخچه تنش روی عملکرد ماسه مسلح مد نظر نمی‌باشد بلکه جهت شرایط تنشهای پایین نظیر بستر بزرگراهها تأثیر افزودن الیاف و تریشه‌های ژئوتکستایل بررسی می‌گردد.

از آزمایشات وجود دارد این است که دامنه و سطح کرنش برشی مرحله به مرحله بزرگتر می‌گردد. ماهر و وودز [۵] با انجام تعدادی آزمایش برشی پیچشی بر روی ماسه

جدول ۲: مشخصات و جزئیات لرزه‌های اعمالی به مدل‌های میز لرزه.

شماره زلزله	دامنه (گال)	فرکانس (هر ثانی)	تعداد سیکل
۱	۱۰۰	۴۰	۱۰
۲	۱۰۰	۳۵	۱۰
۳	۱۰۰	۳۰	۱۰
۴	۲۰۰	۴۰	۱۰
۵	۱۰۰	۲۵	۱۰
۶	۲۰۰	۳۵	۱۰
۷	۲۰۰	۳۰	۱۰
۸	۱۰۰	۲۰	۱۰
۹	۴۰۰	۴۰	۱۰
۱۰	۲۰۰	۲۵	۱۰
۱۱	۴۰۰	۳۵	۱۰
۱۲	۶۰۰	۴۰	۱۰
۱۳	۱۰۰	۱۵	۱۰
۱۴	۴۰۰	۳۰	۱۰
۱۵	۶۰۰	۳۵	۱۰
۱۶	۲۰۰	۲۰	۱۰
۱۷	۴۰۰	۲۵	۱۰
۱۸	۶۰۰	۳۰	۱۰
۱۹	۲۰۰	۱۵	۱۰
۲۰	۶۰۰	۲۵	۱۰
۲۱	۱۰۰	۱۰	۱۰
۲۲	۴۰۰	۲۰	۱۰
۲۳	۶۰۰	۲۰	۱۰
۲۴	۴۰۰	۱۵	۱۰
۲۵	۲۰۰	۱۰	۱۰
۲۶	۶۰۰	۱۵	۱۰
۲۷	۱۰۰	۵	۱۰
۲۸	۴۰۰	۱۰	۱۰
۲۹	۶۰۰	۱۰	۱۰
۳۰	۲۰۰	۵	۱۰
۳۱	۴۰۰	۵	۱۰
۳۲	۶۰۰	۵	۱۰
۳۳	۱۰۰	۱	۱۰
۳۴	۲۰۰	۱	۱۰
۳۵	۴۰۰	۱	۱۰
۳۶	۶۰۰	۱	۱۰
۳۷	۸۰۰	۵	۲۰

مینیاتوری هوا محاسبه نمود [۶]. بازه کرنش برشی در این روش حدود  $0/03$  درصد می‌باشد. برای ماسه خشک از آنجایی که سرعت انتشار امواج بالا می‌باشد نمی‌توان برآورد دقیقی از اختلاف زمانی انتشار امواج برشی بین دو نقطه به دست آورد. بدین منظور می‌توان به کمک محاسبه فرکانس طبیعی لایه خاک مربوط به مدل‌های مختلف که متناظر با مقدار حداکثر تابع تبدیل در شکل (۵) می‌باشد و ارتفاع لایه، سرعت امواج برشی را برای هر مدل از رابطه (۲) محاسبه نمود.

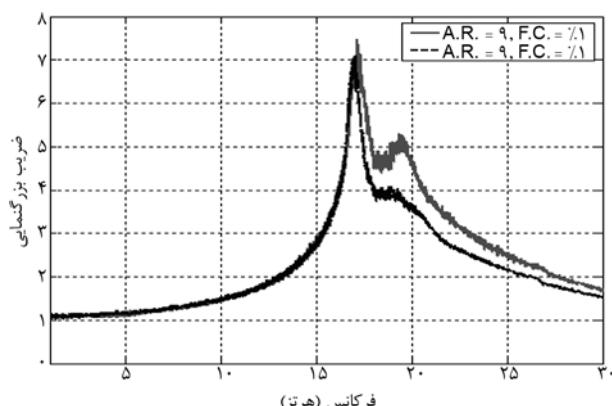
$$V_s = 4Hf \quad (2)$$

نتایج مربوط به فرکانس طبیعی، سرعت امواج برشی و مدول برشی حداکثر لایه خاک مسلح برای مدل‌های مختلف در جدول (۴) ارائه گردیده است.

جدول ۴: پارامترهای دینامیکی مربوط به مدل‌های جعبه چندلا در میز لرزه.

شماره مدل	فرکانس طبیعی (هرتز)	سرعت امواج برشی (متر/ثانیه)	مدول برشی حداکثر (مگاپاسکال)
LB01	۵	۲۰	۰/۶۰
LB02	۱۱	۴۴	۲/۸۹
LB03	۱۴	۵۶	۴/۶۹
LB04	۱۷	۶۸	۶/۹۱

از آنجایی که الیاف درون ماسه به صورت تصادفی توزیع می‌گردد و همگن بودن مدل ساخته شده همواره از اهمیت خاصی برخوردار می‌باشد، دو مدل مسلح با درصد وزنی ۱ درصد در شرایط کاملاً یکسان ساخته شده و تحت بار دینامیکی یکسان قرار گرفت. شکل (۶) مؤید تکرارپذیری نتایج می‌باشد. کلیه محاسبات مربوط به این بخش به کمک نرم‌افزار MATLAB 6.5 انجام پذیرفته است.



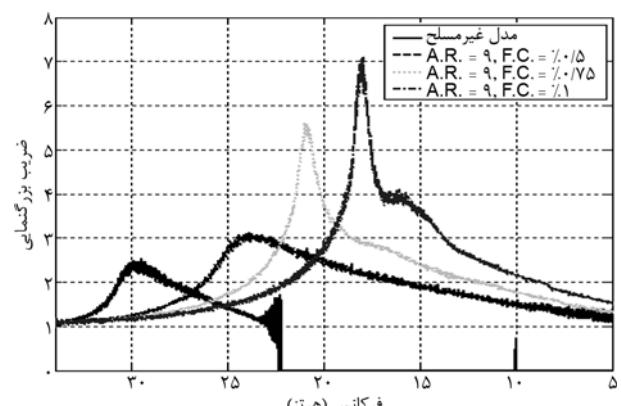
شکل ۶. تکرارپذیری نتایج آزمایش سوئیپ.

## ۱-۴-آزمایشات سوئیپ (Sweep Test)

قبل از اعمال لرزه‌های اصلی با فرکانس و دامنه‌های مختلف، یک لرزه خفیف با شدت کم (۵۰ گال) که فرکانس آن از ۱ هرتز تا ۴۰ هرتز با نرخ ۱ هرتز در ثانیه تغییر می‌کند به مدل اعمال گردیده و شتاب در ترازهای مختلف مدل توسط شتابنگارهای نصب شده اندازه‌گیری می‌شود. فرکانس نمونه‌برداری (Sampling Frequency) در این آزمایشات ۱۰۰۰ هرتز می‌باشد بدین ترتیب که در هر ثانیه ۱۰۰۰ داده برای هر سنسور توسط دیتالاگر ثبت می‌گردد. شتاب ثبت شده در پای جعبه به عنوان طیف ورودی و شتاب ثبت شده در بالاترین تراز جعبه به عنوان طیف پاسخ در نظر گرفته می‌شود. ابتدا همبستگی متقابل طیف ورودی و پاسخ ( $R_{xy}$ ) را محاسبه نموده و سپس خود همبستگی طیف ورودی ( $R_{xx}$ ) محاسبه می‌گردد. با محاسبه سری فوریه مربوط به  $R_{xx}$  و  $R_{xy}$  چگالی طیفی مربوط به طیف ورودی ( $S_{xx}$ ) و همچنین چگالی طیفی متقابل مربوط به طیفهای ورودی و خروجی ( $S_{xy}$ ) محاسبه می‌گردد. نسبت این دو مقدار تحت عنوان تابع تبدیل ( $G(JW)$ ) تلقی گردیده و نمودار آن بر حسب فرکانس ترسیم می‌گردد. مقدار حداکثر تابع تبدیل متناظر با فرکانس طبیعی مدل می‌باشد. شکل (۵) حاصل محاسبات شرح داده شده در این بخش را نشان می‌دهد و فرکانس طبیعی برای مدل‌های مختلف از روی این نمودار مشخص می‌باشد. نتایج نشان‌دهنده این است که با افزودن درصد وزنی الیاف فرکانس طبیعی خاک افزایش می‌یابد. مدول برشی حداکثر خاک را که متناظر با کرنشهای پایین می‌باشد و عموماً مدول برشی بر حسب آن نرمال می‌گردد، می‌توان از رابطه زیر به دست آورد:

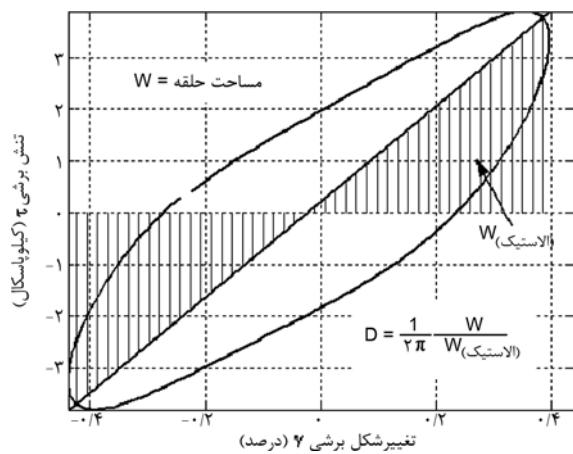
$$G_{\max} = V_s^2 \rho \quad (1)$$

در رابطه (۱)  $V_s$  سرعت امواج برشی و  $\rho$  چگالی خاک می‌باشد. برای ماسه اشباع سرعت امواج برشی را می‌توان به کمک چکش



شکل ۵. بزرگنمایی لرزه ورودی برای فرکانسهای مختلف.

توسط برنان و همکاران [۹] پیشنهاد گردید، استفاده شده است. در این روش ابتدا مقادیر بیشینه و کمینه تنش و کرنش برتری را از روی حلقه‌های تنش-کرنش برتری محاسبه نموده و سپس با اتصال نقاط مربوط به حداقل و حداکثر تنش و کرنش برتری و ترسیم خطی بین این دو نقطه مطابق شکل (۷) و با برآورد شبیه این خط می‌توان مدول برتری معادل را محاسبه نمود.



شکل ۷. محاسبه مدول برتری معادل و نسبت میرایی از حلقه تنش و کرنش برتری.

معادله (۶) بیانگر نحوه محاسبه مدول برتری معادل می‌باشد.

$$G_e = \frac{\tau_{\max} - \tau_{\min}}{\gamma_{\max} - \gamma_{\min}} \quad (6)$$

نسبت میرایی مصالح را می‌توان با محاسبه سطح حلقه محصور در نمودار تنش-کرنش برتری، در شکل (۷)، به روش انتگرال‌گیری ذوزنقه‌ای تحت عنوان کار انجام شده ( $W$ ) و همچنین محاسبه سطح زیر خط مربوط به مدول برتری معادل که همان کار الاستیک ( $W_{elastic}$ ) می‌باشد را از رابطه (۷) محاسبه نمود.

$$D = \frac{1}{2\pi} \frac{W}{W_{elastic}} = \frac{1}{2\gamma} \int_0^{2\gamma} \tau dy \quad (7)$$

شکل (۸) نمونه‌ای از نتایج مربوط به حلقه‌های تنش و کرنش را برای سیکلهای مختلف بارگذاری نمایش می‌دهد. نتایج مربوط به سختی برتری و میرایی برای لرزه‌های متوالی نهایتاً به صورت نمودارهای سختی برتری-کرنش برتری ارائه گردیده است. کلیه محاسبات مربوط به این بخش به کمک نرم‌افزار MATLAB انجام گرفته است.

بررسی نمودار سختی برتری بر حسب کرنش برتری در شکل (۹) نشانگر آن است که برای کلیه مدل‌های مسلح و غیرمسلح با افزایش سطح کرنش برتری مدول برتری معادل کاهش می‌باید. نتایج همچنین حاکی از آن است که با افزودن درصد وزنی الیاف مدول سختی برتری خاک مسلح افزایش

## ۴-۲-۷- رفتار تنش-کرنش خاک مسلح

تنش و تغییر شکل ناشی از اعمال لرزه‌های اصلی به جعبه چندلا در تراز و لایه‌های مختلف را می‌توان توسط داده‌های ثبت شده از شتابنگاری و جایه‌جایی سنج‌های لیزری محاسبه نمود. مدل خاکی درون جعبه چندلا تحت یک بارگذاری برتری یک بعدی می‌باشد. بنابراین معادلات سه بعدی حرکت را می‌توان به یک بعدی کاهش داد. معادلات حاکم به شرح زیر می‌باشد:

$$\frac{\partial \tau}{\partial z} = \rho ii \quad (3)$$

با انتگرال‌گیری از معادله حرکت و با فرض تنش صفر در سطح مدل می‌توان تنش برتری در هر عمق  $z$  را محاسبه نمود [۸-۷]:

$$\tau(z, t) = \int_z^0 \rho ii(\xi, t) d\xi \quad (4)$$

منتظر با معادلات بالا، برای محاسبه کرنش برتری نیز یک سری معادلات در ترازهای  $i$  به شرح زیر ارائه می‌گردد:

$$\gamma_i(t) = \frac{1}{\Delta Z_{i-1} + \Delta Z_i} \left( (u_{i+1} - u_i) \frac{\Delta Z_{i-1}}{\Delta Z_i} + (u_i - u_{i-1}) \frac{\Delta Z_i}{\Delta Z_{i-1}} \right) \quad (5)$$

در روابط فوق  $(Z_i, t) = u_i$  جایه‌جایی در عمق  $Z_i$  می‌باشد. معادلات ارائه شده در بالا مربوط به تنش و کرنش برتری صرفاً با استفاده از معادله حرکت و تعریف کرنش برتری به دست آمده‌اند؛ لذا این الگوریتم بدون فرض هر گونه مدل رفتاری که تنش و کرنش را به یکدیگر ارتباط می‌دهد پذیرفته شده است و به کمک تنش و کرنش برتری براورده شده می‌توان سختی برتری و میرایی را محاسبه نمود.

تاریخچه تنش و کرنش برتری محاسبه شده توسط معادلات (۴) و (۵) در ترازهای مختلف مدل که سنسورهای شتابنگاری نصب شده‌اند به کمک خواص سختی برتری خاک به یکدیگر مرتبط می‌باشند. از آنجایی که مطابق معادله (۵) برای محاسبه کرنش برتری در هر نقطه نیاز به تاریخچه جایه‌جایی نقاط ماقبل و بعدی می‌باشد؛ لذا نقطه (۲) در همان ACC7 و با (۱) در تراز در شکل (۲) پایین‌ترین نقطه‌ای می‌باشد که می‌توان محاسبات مربوط به تنش و کرنش برتری را توسط معادلات ارائه شده، انجام داد. بنابراین خواص دینامیکی خاک اعم از سختی برتری و نسبت میرایی در عمق ۶۵ سانتی‌متری مدل‌های جعبه لایه‌ای (ACC7) در شکل (۲) با درصد وزنی مختلف الیاف را می‌توان با ترسیم نمودار تنش و کرنش برتری استخراج نمود. به منظور استخراج پارامترهای دینامیکی خاک مشتمل بر مدول برتری معادل و نسبت میرایی از یک روش ساده که

۵/۰ و ۷۵/۰ درصد آماده گردیدند. در کلیه مدل‌های خاک مسلح نسبت ابعاد الیاف ثابت و برابر با ۹ در نظر گرفته شد. قبل از اعمال لرزه‌های اصلی، به منظور محاسبه فرکانس طبیعی روی کلیه مدل‌ها آزمایش سوئیپ انجمام گرفت و نتایج نشانگر آن است که با افزایش درصد وزنی الیاف فرکانس طبیعی افزایش می‌یابد. از آنجایی که مدول برشی حداکثر مصالح ژئومکانیکی متناسب با مجذور فرکانس طبیعی آن می‌باشد لذا می‌توان نتیجه گرفت که با افزودن الیاف، مدول سختی برشی مربوط به سطح کرنش پایین که مقدار بیشینه آن نیز می‌باشد افزایش می‌یابد. این نتیجه با نتایج مربوط به مدول برشی در سطوح بالاتر کرنش برشی همخوانی دارد.

مشابه روندی که برای فرکانس طبیعی مدل‌ها مشاهده گردید در مورد سختی برشی ماسه مسلح در سطوح مختلف کرنش برشی نیز می‌توان گفت که با افزودن درصد وزنی تریشه‌های ژئوتکستایل، مدول برشی افزایش می‌یابد. بر خلاف آنچه در مورد سختی برشی استنتاج گردید به دلیل تغییر فرکانس بارگذاری در مراحل مختلف بارگذاری، در ارتباط با نسبت میرایی که متأثر از فرکانس بارگذاری می‌باشد روند مشخصی مشاهده نگردید.

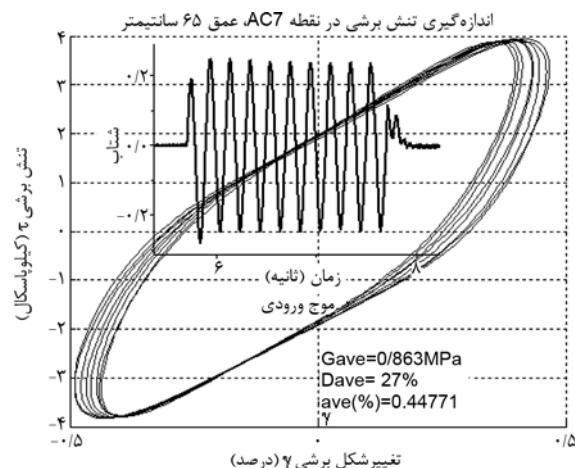
### تقدیر و تشکر

این مطالعه در قالب یک دوره فرصت مطالعاتی در کشور ژاپن و در دانشگاه توکیو انجام گرفته است. در اینجا لازم است از پروفسور *Ikuro Towhata* که در طول مدت انجام این تحقیق امکان استفاده از کلیه تجهیزات آزمایشگاه مکانیک خاک دانشگاه توکیو را فراهم نمودند تشکر و قدردانی به عمل آید.

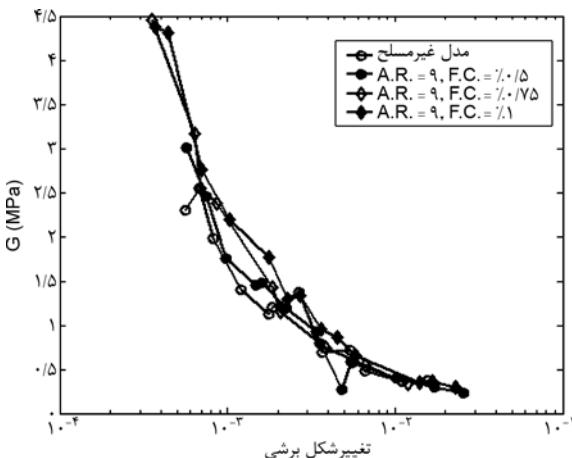
### مراجع

1. Mohajeri, M. (2001). "Experimental Study on Development of Residual Strain Due to Cyclic Loading", Doctoral Thesis of Engineering, The University of Tokyo.
2. Towhata, I. (1982) "The Effect of Principal Stress Axis Rotation on the Cyclic Shear Deformation Characteristics of Sand", Doctoral Thesis, The University of Tokyo.
3. Poorebrahim, G. (2004). "Soil Reinforcement with Carpet Wastes", Ph.D. Dissertation, Iran Univ. of Science and Technology, Tehran, Iran.
4. Noorany, I. and Uzdavines, M. (1989). "Dynamic

می‌یابد. ماهر و وودز [۵] با انجام آزمایشات ستون تشدید و برش پیچشی بر روی نمونه‌های ماسه‌ای مسلح با الیاف مویی با مدول الاستیسیته بالا و پایین نتایج مشابهی را گزارش نمودند. آنان اذعان داشتند که مدول سختی برشی با افزایش درصد وزنی الیاف افزایش می‌یابد.



شکل ۸. حلقه‌های تنش-کرنش در عمق ۶۵ سانتیمتر مدل مسلح به ۱ درصد وزنی الیاف با نسبت اضلاع ۹ در دامنه ۲۰۰ گال و فرکانس ۵ هرتز.



شکل ۹. نتایج مربوط به سختی برشی معادل برای مدل‌های مسلح و غیرمسلح با نسبت اضلاع ۹ در عمق ۶۵ سانتیمتر.

### -نتیجه‌گیری

به منظور بررسی نقش افزودن الیاف در خواص دینامیکی ماسه ریزدانه اعم از سختی برشی معادل و نسبت میرایی و همچنین فرکانس طبیعی این مصالح که مرتبط با مدول برشی حداکثر آن می‌باشد، پنج مدل ماسه توپیورا مسلح شده با الیاف و تریشه‌های ژئوتکستایل در جعبه لایه‌ای ساخته شده و تحت لرزه‌های مختلف با فرکانس و دامنه‌های متفاوت قرار گرفتند. از بین پنج مدل ساخته شده، دو مدل کاملاً مشابه و با درصد وزنی ۱ درصد ساخته شده و سه مدل نیز با درصدهای صفر،

7. Zeghal, M. and Elgamal, A.W. (1994). "Analysis of Site Liquefaction Using Earthquake Records", *J. of Geotechnical Engineering, ASCE*, **120**(6), 996-1017.
8. Zeghal, M. Elgamal, A.W., Tang, H.T., and Stepp J.C. (1995). "Lotung Downhole Array, II: Evaluation of Site Nonlinear Properties", *J. of Geotechnical Engineering, ASCE*, **121**(4), 363-378.
9. Brennan, A.J., Thusyanthan, N.I., and Madabhushi, S.P.G. (2005). "Evaluation of Shear Modulus and Damping Centrifuge Tests", *J. of Geotechnical and Geoenvironmental Engineering, ASCE*, **131**(12), 1488-1497.
5. Maher, M.H. and Woods, R.D. (1990). "Dynamic Response of Sand Reinforced with Randomly Distributed Fibers", *J. of Geotechnical Engineering, ASCE*, **116**(7), 1116-1131.
6. Ghosh, B. and Madabhushi, S.P.G. (2002). "An Efficient Toll for Measuring Shear Wave Velocity in the Centrifuge", *Proceedings of International Conf. on Physical Modeling in Geotechnics*, Philips, R., Guo, P.J., and Popescu, R., eds., Balkeman, Rotterdam, The Netherlands, 119-124.