



## بررسی خواص ژئوتکنیکی ماسه ۱۶۱ فیروزکوه تحت افزودنی نانو سیلیس و آهک

ایمان برزگبروئی<sup>۱</sup>، مجید مرادی<sup>۲</sup>

۱- دانشجوی کارشناسی ارشد ژئوتکنیک دانشگاه تهران

۲- استادیار گروه عمران دانشگاه تهران

I.barzegar12@gmail.com

### خلاصه

اصلاح رفتار خاک به کمک افزودنی‌ها به عنوان یکی از روش‌های بهبود خواص مهندسی خاک همواره مدنظر مهندسين ژئوتکنیک بوده است. در سال‌های اخیر آشکار شدن خصوصیات منحصر به فرد نانو ذرات، استحکام دهنده‌ها و تقویت کننده‌های نانویی باعث شده استفاده از آنها در بسیاری از شاخه‌های مختلف از جمله مهندسی ژئوتکنیک مورد توجه قرار گیرد. در این تحقیق از سه نوع افزودنی آهک، نانو سیلیس، میکرو سیلیس استفاده شده است. هدف از این تحقیق بررسی تاثیر آهک، میکرو سیلیس و نانو سیلیس بر تغییرات درصد رطوبت بهینه و وزن مخصوص خشک و مقاومت تک محوری ماسه ۱۶۱ فیروزکوه در دوره‌های مختلف عمل آوری می باشد. نتایج حاصل نشان داده است که افزودن همزمان آهک با میکروسیلیس یا نانو سیلیس موجب افزایش چشمگیر پارامترهای مقاومتی خاک ماسه شده است. با مقایسه روند تغییرات مقاومتی ماسه حاوی آهک تحت افزودنی میکروسیلیس و نانو سیلیس مشاهده می شود که تاثیر افزودن نانو سیلیس نسبت به میکرو سیلیس در درصدها و دوره های عمل آوری یکسان بسیار محسوس تر می باشد.

کلمات کلیدی: نانوسیلیس، میکروسیلیس، آهک، تک محوری، تراکم

### ۱- مقدمه

اصلاح پارامترهای رفتاری خاکهای مختلف یکی از مسائل مهم پیش روی پژوهشگران در مهندسی ژئوتکنیک می باشد. اضافه نمودن پاره ای از افزودنی‌ها به خاک، به عنوان یکی از روشهای مؤثر در بهبود برخی از مشخصه های رفتاری خاک مانند پارامترهای مقاومتی، نفوذپذیری و خودترمیمی، به ویژه در بعضی از سازه های ژئوتکنیکی نظیر سدهای خاکی، خاکریزهای جاده ها، شيرروانی های مصنوعی، مراکز دفن زباله و.. همواره مد نظر بوده است. افزودنی های متداول همچون سیمان، آهک، کلسیم کلرید، خاکستر بادی، قیر، گوگرد در مطالعات پژوهشگران مورد بررسی قرار گرفته است. در کنار آن، نانومواد که حائز ویژگی های منحصر به فردی هستند و استفاده از آنها در دیگر شاخه های علوم مهندسی منجر به تحولاتی بنیادی شده است، در مهندسی ژئوتکنیک نیز مورد توجه قرار گرفته است. نانو تکنولوژی واژه ای است کلی که به فناوری پیشرفته ای در مقیاس حدود ۱ تا ۱۰۰ نانومتر اطلاق می شود. مواد در محدوده ی نانو اغلب رفتار فیزیکی بسیار متفاوتی با اتم ها و مواد توده ای از خود نشان می دهند. خصوصیات مواد نانو مقیاس را نمی توان ضرورتاً با توجه به ویژگیهای مواد در مقیاسهای بزرگتر پیش بینی کرد. یکی از مهمترین خواص نانو ذرات نسبت سطح به حجم بسیار بالای آن ها می باشد. به عبارتی اتم های موجود در سطح، کسر بالای اتم های تشکیل دهنده ی یک ذره را تشکیل می دهند، لذا این نسبت علیرغم اندازه و شکل تقریباً یکنواخت اتم ها، باعث خواص کاملاً متفاوت نانو ذرات در مقایسه با مواد بالکی شده است [۱]. افزایش نسبت سطح به حجم نانو ذرات باعث می شود که عملکرد اتم های واقع در سطح، اثر بسیار بیشتری نسبت به اتم های درون حجم ذرات در خواص آنها داشته باشند. در نتیجه به دلیل داشتن سطح ویژه بسیار بالا و بارهای سطحی، حتی در صورت استفاده بسیار کم از این ذرات در محیط خاک، رفتار فیزیکی - شیمیایی و خصوصیات مهندسی خاک را به طور ویژه و قابل توجه تحت تأثیر قرار می دهند [۲].

۱- دانشجوی کارشناسی ارشد رشته مهندسی عمران، گرایش خاک و پی، دانشکده فنی، دانشگاه تهران

۲- استادیار گروه مهندسی عمران، دانشکده فنی، دانشگاه تهران



## ۲- مطالعات آزمایشگاهی

در این مطالعه تغییر خصوصیات مهندسی ماسه ۱۶۱ فیروزکوه تحت تاثیر آهک به همراه نانو سیلیس و میکرو سیلیس مورد بررسی قرار گرفته است که مشخصات مصالح مورد استفاده در این تحقیق در ذیل آورده شده است.

### ۲-۱- مصالح مورد استفاده

#### • آهک

آهک مورد استفاده از نوع آهک شکفته می باشد که ترکیبات شیمیایی آن در جدول ۱. آمده است .

جدول ۱- مشخصات آهک

ترکیب شیمیایی	رنگ	اندازه بزرگترین ذره	Ca(OH) <sub>2</sub>	CaO	Al <sub>2</sub> O <sub>3</sub>	MgO	Fe <sub>2</sub> O <sub>3</sub>
CaOH <sub>2</sub>	سفید	0.075 mm	94%	2.2%	0.4%	0.4%	0.3%

#### • نانو سیلیس

نانو سیلیس مورد استفاده از نوع نانو ذرات آمورف می باشد که مشخصات آن در جدول ۲. آمده است.

جدول ۲- مشخصات نانو سیلیس

ترکیب شیمیایی	رنگ	اندازه ذرات	درصد خلوص	سطح مخصوص	چگالی واقعی	چگالی حجمی
SiO <sub>2</sub>	سفید	۲۰ تا ۳۰ نانو متر	99%	600-180 m <sup>2</sup> /gr	2.4 gr/cm <sup>3</sup>	0.1 gr/cm <sup>3</sup>

#### • میکرو سیلیس

میکرو سیلیس مورد استفاده از نوع آمورف میباشد که مشخصات آن به شرح جدول ۳. می باشد.

جدول ۳ - مشخصات میکروسیلیس

ترکیب شیمیایی	SiO <sub>2</sub>	Al <sub>2</sub> O <sub>3</sub>	Fe <sub>2</sub> O <sub>3</sub>	CaO	درصد باقیمانده روی الک ۳۲۵ (۴۵ میکرومتر)	سطح مخصوص
SiO <sub>2</sub>	90.11%	2.87%	1.27%	1.31%	2.03%	20.65 m <sup>2</sup> /gr

توجه شود که نانو سیلیس و میکرو سیلیس مورد استفاده از نوع آمورف می باشد . سیلیس کریستاله در مقایسه با سیلیس آمورف (بی شکل) با سایر ترکیبات شیمیایی به سختی واکنش می دهد. ساختار سیلیس کریستاله منظم و به صورت مکعب های سازمان یافته می باشند ( هر یک نانومتر شامل حدود ۲۰ واحد از این مکعب ها می باشد ) که شکستن پیوند بین مولکولهای داخل مکعب کریستالی و همچنین پیوند بین مکعب ها نیازمند انرژی بالایی می باشد که برای سیلیس آمورف بسیار پایین تر است . همچنین در حین واکنش سیلیس با آهک شکفته در صورت آمورف بودن سیلیس دسترسی به عمق ساختار آمورف در ذرات بیشتر می باشد و در نتیجه مقدار سیلیس بیشتری برای واکنش دهی با آهک شکفته موجود می باشد [۳۸].



ورود کلسیم هیدروکسید (آهک شکفته) به داخل محلول آب و سیلیس آمورف باعث بالا رفتن PH محلول و در نتیجه پیوند بین سیلیس و اکسیژن به راحتی شکسته می شود [۴].

## • ماسه ۱۶۱ فیروزکوه

ماسه ۱۶۱ فیروزکوه پرکاربردترین ماسه برای انجام مطالعات آزمایشگاهی می باشد. مشخصات این ماسه در جدول ۴. شرح داده شده است.

جدول ۴- مشخصات ماسه ۱۶۱ فیروزکوه

D50(mm)	Cu	Cc	$\phi$	emin	emax	Gs	نوع ماسه
0.3 mm	2.58	0.97	32	۰.۶۱۷	۰.۹۷	۲.۶۶	۱۶۱ فیروزکوه

## ۲-۲- شرح انجام آزمایش ها

با توجه به اینکه اختلاط خاک و افزودنی در درصد رطوبت بهینه خاک صورت می گیرد، ابتدا درصد رطوبت بهینه با آزمایش پروکتور استاندارد بدست آورده شد، به این صورت که بر طبق استاندارد ASTM خاک را طی سه لایه در قالب پروکتور به حجم ۹۴۵ سانتی متر مکعب ریخته و در هر لایه ۲۵ ضربه توسط چکشهای مخصوص ۵ پوندی که از ارتفاع ۱۲ اینچی رها می شود به خاک اعمال شده است و این مراحل را با افزایش درصد رطوبت تکرار کرده تا با انجام محاسبات، نمودار وزن مخصوص خشک بر حسب درصد رطوبت نمونه را رسم کرده و درصد رطوبت بهینه و وزن مخصوص خشک ماکزیمم بدست آید [۵]. آزمایش پروکتور استاندارد روی نمونه ماسه با ۳٪-۵٪ و ۷٪ درصد آهک انجام شد تا رطوبت بهینه برای تهیه ی نمونه ماسه حاوی درصد های متفاوتی از آهک بدست آید تا در ادامه با سنجش مقاومت نمونه ها درصد بهینه آهک برای اختلاط ماسه و آهک با نانو و میکرو سیلیس بدست آید.

جدول ۵- تست های انجام شده

تک محوری				تک محوری	تراکم	آزمایش
بررسی رفتار ماسه حاوی آهک با افزودن نانو و میکروسیلیس				تعیین درصد بهینه آهک	وزن مخصوص خشک بیشینه و رطوبت بهینه	هدف آزمایش
عمل آوری مرطوب				عمل آوری خشک		روش عمل آوری
۲۸ روزه	۱۴ روزه	۷ روزه	۳ روزه	۷ روزه	آنی	زمان عمل آوری
				۳ تست	۱ تست	ماسه + ۳٪ آهک
۲ تست	۲ تست	۲ تست	۲ تست	۳ تست	۱ تست	ماسه + ۵٪ آهک
				۳ تست	۱ تست	ماسه + ۷٪ آهک
۲ تست	۲ تست	۲ تست	۲ تست			ماسه + ۵٪ آهک + ۰.۵٪ نانو سیلیس
۲ تست	۲ تست	۲ تست	۲ تست			ماسه + ۵٪ آهک + ۱٪ نانو سیلیس
۲ تست	۲ تست	۲ تست	۲ تست			ماسه + ۵٪ آهک + ۲٪ نانو سیلیس
۲ تست	۲ تست	۲ تست	۲ تست			ماسه + ۵٪ آهک + ۰.۵٪ سیلیس
۲ تست	۲ تست	۲ تست	۲ تست			ماسه + ۵٪ آهک + ۱٪ سیلیس
۲ تست	۲ تست	۲ تست	۲ تست			ماسه + ۵٪ آهک + ۲٪ سیلیس

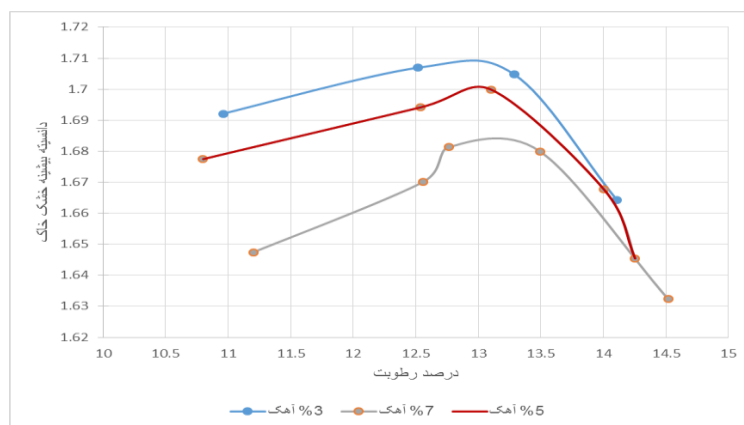
دلیل انتخاب درصدهای مذکور برای آهک از یک طرف با توجه به رعایت حداقل مقداری است که برای اختلاط با نانو و میکرو سیلیس مورد نیاز می باشد (ترکیبات اولیه کلینکر که در ادامه به سیمان تبدیل می شود) / اکسید سیلیکات و / کربنات کلسیم وجود دارد [۳] و از آنجا که موضوع مورد بحث



سیلیس می باشد در نتیجه باید به مقدار کافی آهک در مخلوط خاک وجود داشته باشد) و از طرفی رعایت حد بیشینه ی آن برای مقرون به صرفه بودن طرح اختلاط می باشد. آزمایش مقاومت فشاری تک محوری محدود نشده نیز بر طبق استاندارد ASTM انجام شده است. روند تهیه نمونه بدین صورت است که نمونه خاک با درصدهای متفاوت افزودنی در درصد رطوبت بهینه تهیه گردیده و پس از سپری شدن دوره های عمل آوری مختلف آزمایش تک محوری روی آنها انجام شده است. جدول ۵. جزئیات آزمایش ها را به طور کامل بیان می دارد.

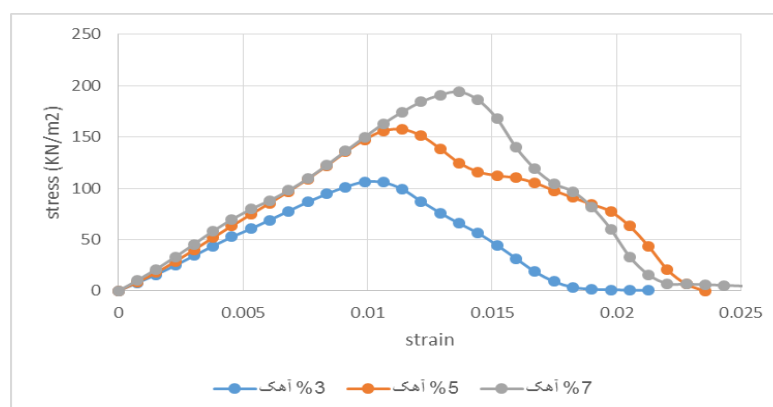
### ۳- نتایج و تفسیر داده ها

مطابق با شکل ۱. با افزایش درصد آهک، دانسیته خشک بیشینه کاهش می یابد که این مشاهده حاکی از کمتر بودن وزن مخصوص آهک شکفته نسبت به ماسه می باشد اما طبق مشاهدات می توان بیان داشت که اضافه نمودن آهک به ماسه تغییر محسوسی در رطوبت بهینه مخلوط ایجاد نمی نماید. اضافه کردن میکرو و نانو سیلیس به ماسه نیز سبب کاهش وزن مخصوص بیشینه خشک و افزایش رطوبت بهینه می گردد [6].



شکل ۱. نمودار دانسیته خشک بیشینه نسبت به درصد رطوبت

نمونه های حاوی آهک برای سنجش درصد بهینه آهک در آزمایش تک محوری محصور نشده مورد استفاده قرار گرفته اند که نتایج به صورت میانگینی از مجموعه تست های انجام شده در هر درصد اختلاط در شکل ۲. نمایش داده شده.



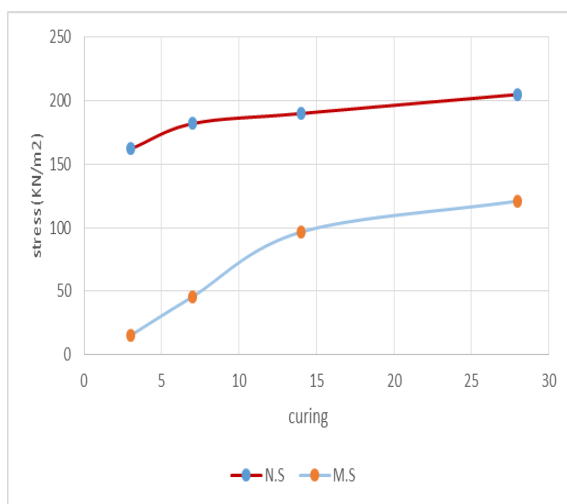
شکل ۲. مقاومت تک محوری مخلوط ماسه و آهک



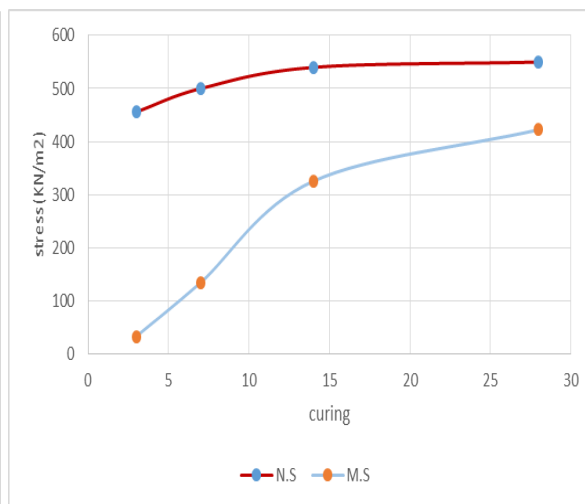
در ادامه با انتخاب درصد بهینه آهک فاز جدیدی از تست های تک محوری محصور نشده انجام شده است که جزئیات آن مطابق با بخش دوم تستهای تک محوری جدول شماره-۵ می باشد. نتایج بدست آمده در جدول شماره-۶ آورده شده است. نمودار مقاومت فشاری تک محوری در مقابل کیورینگ های متفاوت برای درصد های مختلف افزودنی در شکل ۳. تا ۵ نشان داده شده است. همانطور که از نمودار ها برداشت می شود در عمل آوری های پایین تفاوت زیادی بین مقاومت نمونه حاوی نانو سیلیس با میکرو سیلیس می باشد که با گذشت زمان این اختلاف کاهش می یابد اما به هیچ عنوان صفر به نمیرسد [7] و در پایان عمل آوری ۲۸ روزه شیب پیشرفت هر دو افزودنی با هم برابر می شود. این نکته ناشی از واکنش کامل نانو سیلیس و عدم واکنش کامل میکرو سیلیس در دراز مدت می باشد. همانطور که در سیمانته شدن دانه های سیمان مشاهده می شود که بعد از گذشت ۱ سال تنها عمق نفوذ سیمانته شدن در دانه سیمان با قطر ۶۰ میکرو متر حدود ۸ میکرو متر می باشد [3]. همچنین مشاهده می شود عمده ی واکنش نانو سیلیس در همان ۳ روز ابتدای عمل آوری رخ میدهد و در ادامه پیشرفت واکنش به کندی رخ می دهد اما واکنش میکرو سیلیس تا عمل آوری ۱۴ روزه به طور محسوسی مشاهده می گردد.

جدول ۶- نتایج تست تک محوری

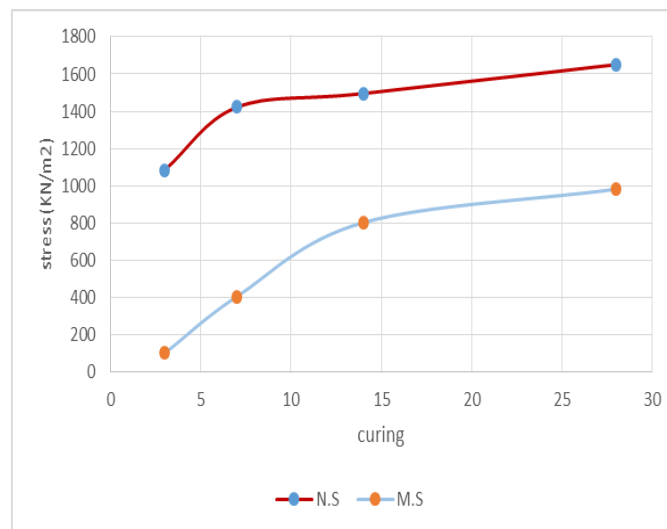
مقاومت فشاری تک محوری KN/m <sup>2</sup>				زمان عمل آوری
۲۸ روزه	۱۴ روزه	۷ روزه	۳ روزه	
				طرح اختلاط
205	190	182	162	ماسه + ۵٪ آهک + ۰.۵٪ نانو سیلیس
550	540	500	456	ماسه + ۵٪ آهک + ۱٪ نانو سیلیس
1651	1496	1422	1085	ماسه + ۵٪ آهک + ۲٪ نانو سیلیس
121	96.5	45.5	15	ماسه + ۵٪ آهک + ۰.۵٪ میکرو سیلیس
422.5	325.5	134.5	33	ماسه + ۵٪ آهک + ۱٪ میکرو سیلیس
981.5	802	404.5	100	ماسه + ۵٪ آهک + ۲٪ میکرو سیلیس



شکل ۴. مقاومت تک محوری با ۰.۵٪ افزودنی

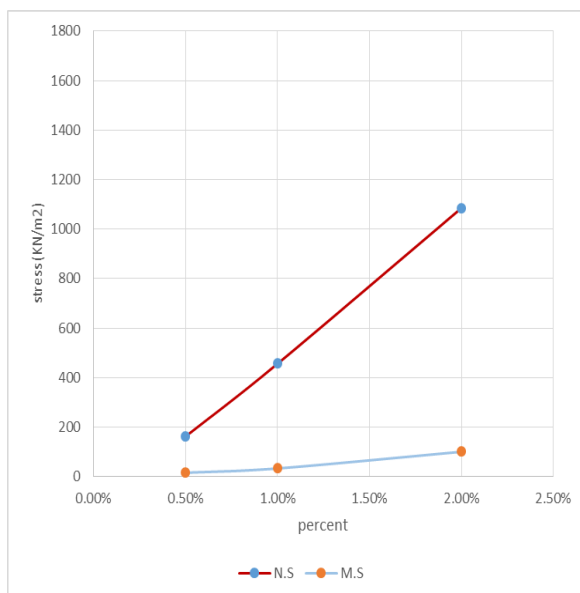


شکل ۳. مقاومت تک محوری با ۱٪ افزودنی

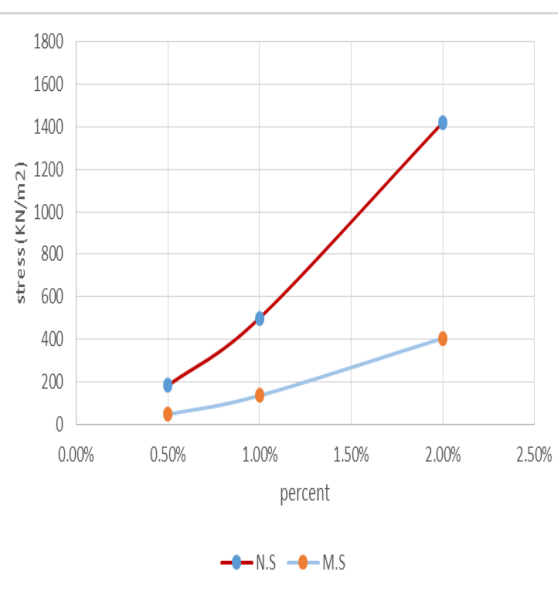


شکل ۵. مقاومت تک محوری با ۲٪ افزودنی در کیورینگ های متفاوت

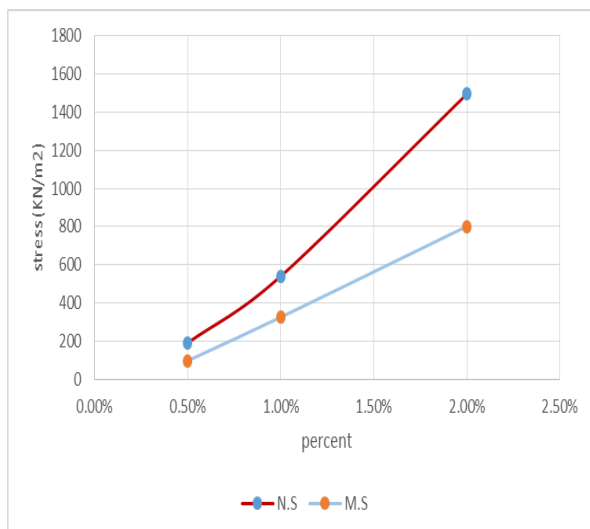
مقاومت تک محوری در مقابل درصد های مختلف افزودنی را در کیورینگ های متفاوت در شکل ۶. تا ۹ نشان داده شده است. همانطور که ملاحظه می شود در بازه عمل آوری یکسان با افزایش درصد افزودنی تفاوت بین مقاومت ها به طور محسوسی افزایش می یابد. این تفاوت در عمل آوری های کوتاه مدت بسیار محسوس تر می باشد و نشان از قدرت واکنش پذیری نانو سیلیس در کوتاه مدت دارد. همچنین می توان بیان داشت با مقایسه عمل آوری های متفاوت روند کاهش اختلاف مقاومت بین نمونه های نانو و میکرو در درصد افزودنی ۰.۵٪ کمتر از ۲٪ می باشد. به عبارتی با پیشرفت واکنش نسبت به زمان نزدیک شدن مقاومت نمونه حاوی میکروسیلیس به نانو سیلیس در درصد های بالای افزودنی محسوس تر می باشد. این مشاهده بیان می دارد که مقدار ۰.۵٪ آهک برای واکنش کامل با ۲٪ نانو سیلیس کافی نمی باشد. در نتیجه می توان برای مقرون به صرفه بودن مقدار نانو سیلیس را محدود تر نمود.



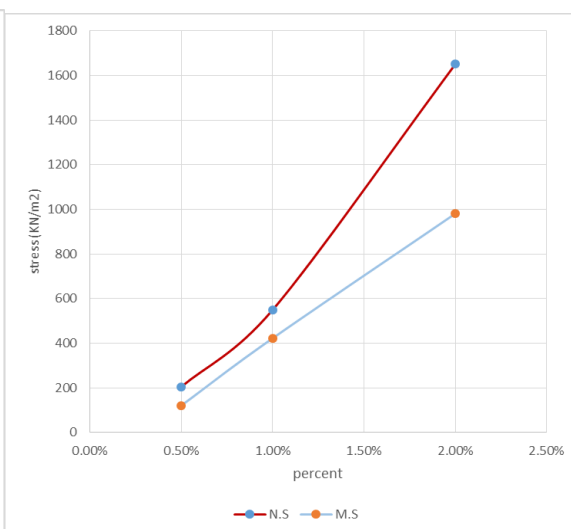
شکل ۶. مقاومت تک محوری ۳روزه در درصد متفاوت افزودنی



شکل ۷. مقاومت تک محوری ۷روزه در درصد متفاوت افزودنی



شکل ۸. مقاومت تک محوری ۴ روزه در درصد متفاوت افزودنی



شکل ۹. مقاومت تک محوری ۲۸ روزه در درصد متفاوت افزودنی

#### ۴- نتایج

- ۱- با افزایش درصد آهک، دانسیته خشک بیشینه کاهش می یابد که این مشاهده حاکی از کمتر بودن وزن مخصوص آهک شکفته نسبت به ماسه می باشد.
- ۲- در عمل آوری های پایین تفاوت زیادی بین مقاومت نمونه حاوی نانو سیلیس با میکرو سیلیس می باشد که با گذشت زمان این اختلاف کاهش می یابد اما به هیچ عنوان صفر به نرسد.
- ۳- در پایان عمل آوری ۲۸ روزه شیب پیشرفت واکنش هر دو افزودنی با هم برابر می شود که این مشاهده حاکی از عدم واکنش کامل میکرو سیلیس در دراز مدت می باشد.
- ۴- عمده ی واکنش نانو سیلیس در همان ۳ روز ابتدای عمل آوری رخ می دهد و در ادامه پیشرفت واکنش به کندی رخ می دهد اما واکنش میکرو سیلیس تا عمل آوری ۱۴ روزه به طور محسوسی مشاهده می گردد.

#### ۵- مراجع

- 1-Zhang, Guoping. "Soil nanoparticles and their influence on engineering properties of soils." *Advances in Measurement and Modeling of Soil Behavior*. ASCE, 2007.
- 2- Roddy, Craig W., et al. "Cement compositions and methods utilizing nano-clay." U.S. Patent No. 8,586,512. 19 Nov. 2013.
- 3- Neville, Adam, and Pierre-Claude Aitcin. "High performance concrete—An overview." *Materials and structures* 31.2 (1998): 111-117.
- 4- Panwar, Er Pratibha, and N. K. Ameta. "Stabilization of Dune Sand with Bentonite and lime."
- 5-Cetin, Hasan, Mustafa Fener, and Osman Gunaydin. "Geotechnical properties of tire- cohesive clayey soil mixtures as a fill material." *Engineering Geology* 88.1 (2006): 110-120.
- 6- National Lime Association. "Mixture design and testing procedures for lime stabilized soil." *Technical Brief* (2006).



7-Zhang, Min-Hong, Jahidul Islam, and Sulapha Peethamparan. "Use of nano-silica to increase early strength and reduce setting time of concretes with high volumes of slag." *Cement and Concrete Composites* 34.5 (2012): 650-662.

8- Jo, Byung Wan, Chang Hyun Kim, and Jae Hoon Lim. "Investigations on the development of powder concrete with nano-SiO<sub>2</sub> particles." *KSCE Journal of Civil Engineering* 11.1 (2007): 37-42.