

بررسی میزان افزایش کارآمدی در روش پیش بارگذاری با خلاء در پروژه بهسازی خاک

رس های نرم: مطالعه موردی ماهشهر خوزستان

محمد مهدی پاردسوئی^۱، سید محمد علی زمریان^۲، مهدی مخبری^۳، سید علیرضا ناصحی^۴، محمد هادی پاردسوئی^۵

۱- دانشکده عمران، دانشگاه آزاد اسلامی واحد استهبان، استهبان، ایران m.m.pardsouie@gmail.com

۲- دانشکده کشاورزی، بخش مهندسی آب دانشگاه شیراز، شیراز، ایران mzomorod@shirazu.ac.ir

۳- دانشکده عمران، دانشگاه آزاد اسلامی واحد استهبان، استهبان، ایران m_mokhberi@iauest.ac.ir

۴- دانشکده عمران، دانشگاه آزاد اسلامی واحد استهبان، استهبان، ایران s.nasehi@modares.ac.ir

۵- دانشکده عمران، دانشگاه آزاد اسلامی واحد استهبان، استهبان، ایران m.h.pardsouie@gmail.com

چکیده

تکنولوژی اعمال پیش بارگذاری به وسیله خلاء سالها است که در اقصی نقاط دنیا به طور وسیعی مورد استفاده قرار می گیرد. متأسفانه در ایران، هنوز پس از گذشت سالها در کارهای عملی همچنان کارآمدی و نحوه عملکرد این تکنولوژی ناشناخته باقی مانده است. با توجه به ساخت و سازهای صنعتی گسترده در نوار ساحلی شمال و جنوب ایران، این تکنولوژی به خاطر کاهش زمان ساخت و در نتیجه افزایش بهره‌وری در کل سیستم بهسازی خاک، می تواند نقش مهمی در پیشبرد اهداف کلی پروژه و افزایش بهره‌وری ایفا نماید. استفاده از فشار خلاء به منظور افزایش بهره‌وری سیستم‌های مشتمل بر بار سربار و زهکش‌های عمودی بسیار مؤثر و کارآمد است و زمان مورد نیاز برای رسیدن به درجه تحکیم مورد نظر را کاهش می دهد. در این مقاله ابتدا خلاصه‌ای از تاریخچه و اساس کارکرد سیستم‌های تحکیم خاک با خلاء ارائه شده و سپس میزان کارآمدی این سیستم با فرض به کار بردن آن برای یک پروژه عملی نشان داده می شود. تحکیم بستر واحد زلال سازی ماهشهر به عنوان مطالعه موردی انتخاب شده است که در آن پروژه، از بار سربار به همراه زهکش‌های عمودی (PVD) جهت بهسازی خاک مورد استفاده قرار گرفته بود. پس از تأیید مدل، بار خلاء به میزان ۳۰، ۶۰ و ۷۵ کیلوپاسکال در مدل در سه حالت وجود سربار اولیه ۶ متری، سربار کاهش یافته ۳ متری و در حالت بدون سربار اعمال گردید و میزان افزایش کارآمدی مورد بررسی قرار گرفت. با توجه به نتایج به دست آمده اعمال پیش بارگذاری خلاء به میزان قابل توجهی باعث افزایش میزان کارآمدی هم از نظر اقتصادی و هم از نظر زمانی در سیستم بهسازی خاک در پروژه‌های مشابه می گردد. حالت بار سرباره کاهش یافته ۳ متری و فشار خلاء ۳۰ کیلوپاسکالی به عنوان حالت بهینه در این مطالعه مشخص گردید.

کلمات کلیدی

پیش بارگذاری با خلاء، سربار، زهکش‌های عمودی، تحکیم، رس ضعیف

در سال‌های اخیر، ساخت خاکریزهای ریل‌ها و بزرگراه و فونداسیون سازه‌های بزرگ بر روی خاک‌های نرم و تحکیم نیافته، منجر به پیشرفت‌های زیادی در زمینه تکنیک‌های بهسازی در خاک شده است. بیشتر ساخت‌وسازهای مهم در بیشتر کشورها، به‌خاطر شرایط اقتصادی، امکان دسترسی آزاد، وجود منابع نفتی و گازی و پیشرفت‌های بسیار سریع، در مناطقی با خاک‌های بسیار ضعیف با ظرفیت باربری پایین، و همچنین با قابلیت نشست‌های زیاد انجام می‌پذیرد؛ بنابراین، بهسازی این خاک‌های نرم قبل از شروع عملیات ساخت‌وساز به‌منظور جلوگیری از نشست‌های زیاد و همچنین نشست‌های تفاضلی امری ضروری است.

روش‌های متعددی در طول سالیان گذشته برای بهبود خصوصیات مهندسی خاک‌های ضعیف رسی مورد استفاده قرار گرفته است که می‌توان از محبوب‌ترین آن‌ها به روش اختلاط عمیق رس و سیمان [۱، ۲] و پیش‌بارگذاری اشاره کرد. استفاده از پیش‌بارگذاری، به‌عنوان یکی از روش‌های کلاسیک و محبوب در کارهای عملی شمرده می‌شود [۳]. پیش‌بارگذاری، استفاده از بار سربار بر روی محل اجرایی، قبل از قرارگیری سازه دائم می‌باشد که تحت آن تحکیم اولیه حادث خواهد شد. به‌رحال، در حالت رسوبات ضخیم با نفوذپذیری پایین، زمان تحکیم به وسیله پیش‌بارگذاری به تنهایی به مقدار قابل توجهی طولانی می‌گردد. به همین دلیل یک سیستم از زهکش‌های عمودی (PVD)، معمولاً برای تسریع در عمل زهکشی شعاعی و فرآیند تحکیم مورد استفاده قرار می‌گیرد [۴]. عملکرد سیستم زهکش‌های عمودی بدین گونه است که مسیر زهکشی شعاعی را کاهش می‌دهند. استفاده از فشار خلاء همراه با بارگذاری سربار می‌تواند به مقدار بیشتری باعث تسریع در فرآیند تحکیم شده و مقدار سربار مورد نیاز را کاهش دهد. فشار خلاء اعمالی باعث به وجود آمدن فشار آب منفذی منفی می‌گردد که منجر به افزایش گرادیان هیدرولیکی و تنش موثر در خاک می‌گردد، که نهایتاً فرآیند تحکیم بدون افزایش مثبت فشار آب منفذی اضافی در ابتدای کار تسریع می‌یابد. در مناطقی با خاک‌های بسیار نرم، که امکان ساخت خاکریزهای بلند وجود ندارد، فشار خلاء می‌تواند به صورت مطلوبی مورد استفاده قرار گیرد. با توجه به اهمیت زمان در پروژه‌های مشابه محققین و مهندسين شاغل در پروژه همواره به دنبال راهی برای کاهش زمان مورد نظر جهت بهسازی خاک پروژه بوده‌اند که می‌توان به طور مثال به کاهش فاصله زهکش‌ها یا افزایش عمق نصب زهکش‌ها اشاره نمود [۴، ۶]. در سال‌های اخیر، سیستم‌های مشتعل بر PVD نیز به‌منظور توزیع فشار خلاء مورد استفاده قرار گرفته‌اند که قادر به نفوذ به لایه‌های عمیق بوده، و در نتیجه سرعت و کارآمدی سیستم را به مقدار قابل توجهی افزایش داده‌اند [۷، ۸].

تحکیم با خلاء در سال ۱۹۵۲ توسط کجلمن پیشنهاد شد [۹]. بعد از آن در دو دهه بعدی مطالعات جداگانه‌ای در گوشه و کنار دنیا در این خصوص انجام پذیرفت. در سال‌های اخیر استفاده‌های میدانی زیاد و بسیار موفقی از این شیوه در مقالات گزارش شده است [۱۰-۱۳]. مطالعات نشان داده‌اند که تحکیم به کمک خلاء می‌تواند یک جایگزین کارآمدتر، ارزان‌تر و سریع‌تر در مقایسه با روش معمول در پیش‌بارگذاری رس‌های نرم به وسیله خاکریز است [۱۴]. شکل ۱ شمایی از یک پروژه تحکیم با خلاء به همراه سربار و زهکش عمودی را نشان می‌دهد.



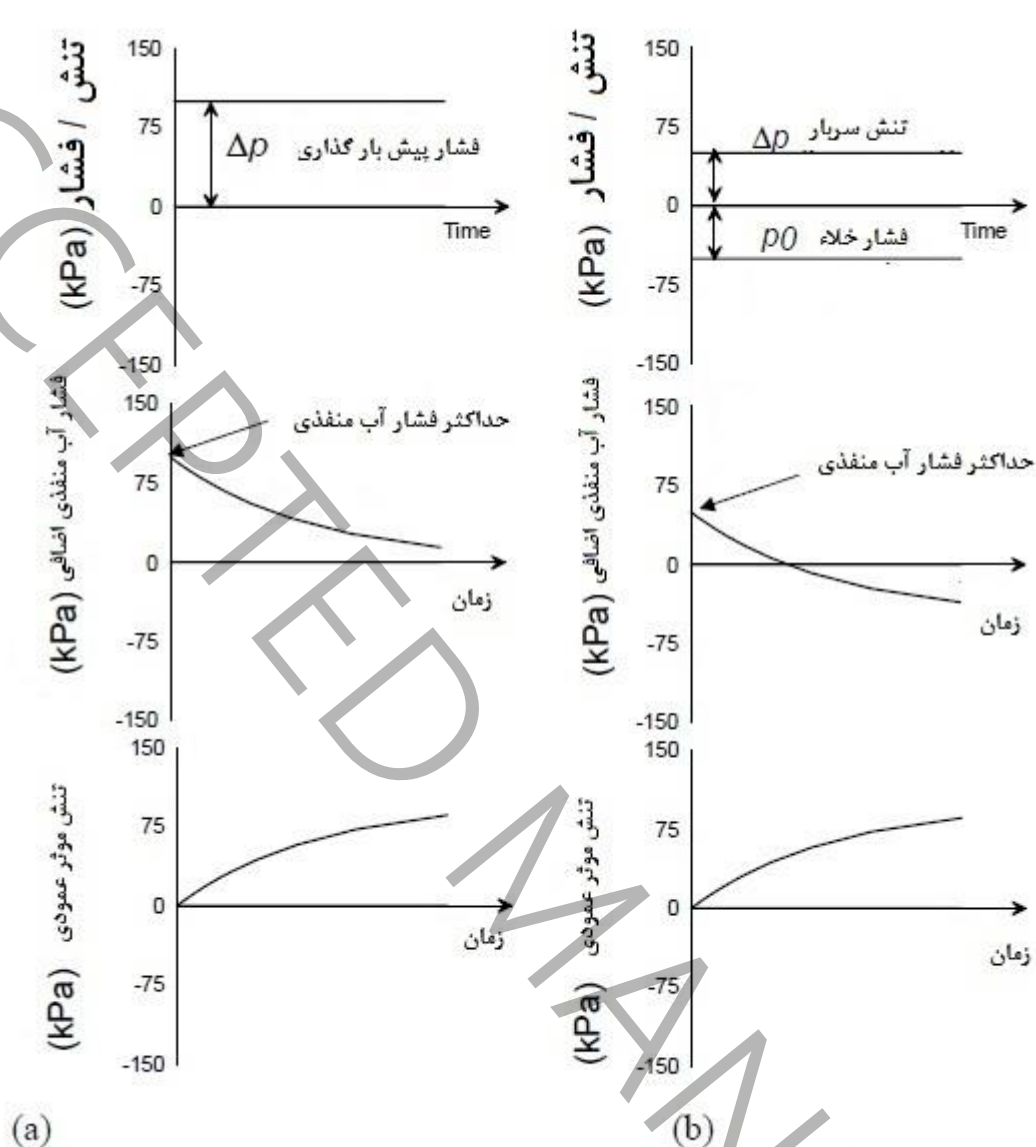
شکل ۱: پیش بارگذاری به وسیله بار سربار و بار خلاء [15]

Figure 1: Preloading by surcharge preloading and vacuum load [15]

۲. مقایسه پیش بارگذاری خلاء با روش های معمول

شکل ۲ فرایند تحکیم روش معمول و پیش بارگذاری به وسیله خلاء را نشان می دهد. افزایش در تنش مؤثر برای این روش مربوط به اعمال فشار خلاء است. باید توجه نمود که فشار خلاء نمی تواند از فشار اتمسفر بیشتر باشد تا از پدیده کاویتاسیون^۱ جلوگیری شود [۸]. ویژگی های پیش بارگذاری با خلاء در مقایسه با روش معمول پیش بارگذاری از قرار زیر می باشند :

^۱ Cavitation



شکل ۲: فرایند تحکیم (الف) بارگذاری معمول (ب) پیش بارگذاری خلاء با فرض بدون هیچ هدررفت خلاء [۱۶]

Figure 2: Consolidation process a) Normal loading b) Vacuum preloading assuming no vacuum loss [16]

الف) تنش مؤثر مربوط به فشار مکشی با سرعت زیادی افزایش می‌یابد، و جابه‌جایی جانبی^۱ کاهش می‌یابد. در نتیجه، خطر گسیختگی برشی حتی با سرعت‌های زیاد ساخت خاکریز به حداقل می‌رسد. به‌هر حال، جابه‌جایی درونی به سمت پاشنه خاکریز باید با دقت بررسی شود.

ب) فشار پیش بارگذاری خلاء را می‌توان تا عمق‌های بیشتر خاک زیر سطحی با استفاده از سیستم زهکش‌های عمودی متخلخل نصب شده توزیع نمود.

ج) میزان بار سربار را می‌توان برای به‌دست‌آوردن مقدار برابر نشست کاهش داد که این موضوع به کارآمدی سیستم خلاء بستگی دارد.

^۱ Lateral displacement

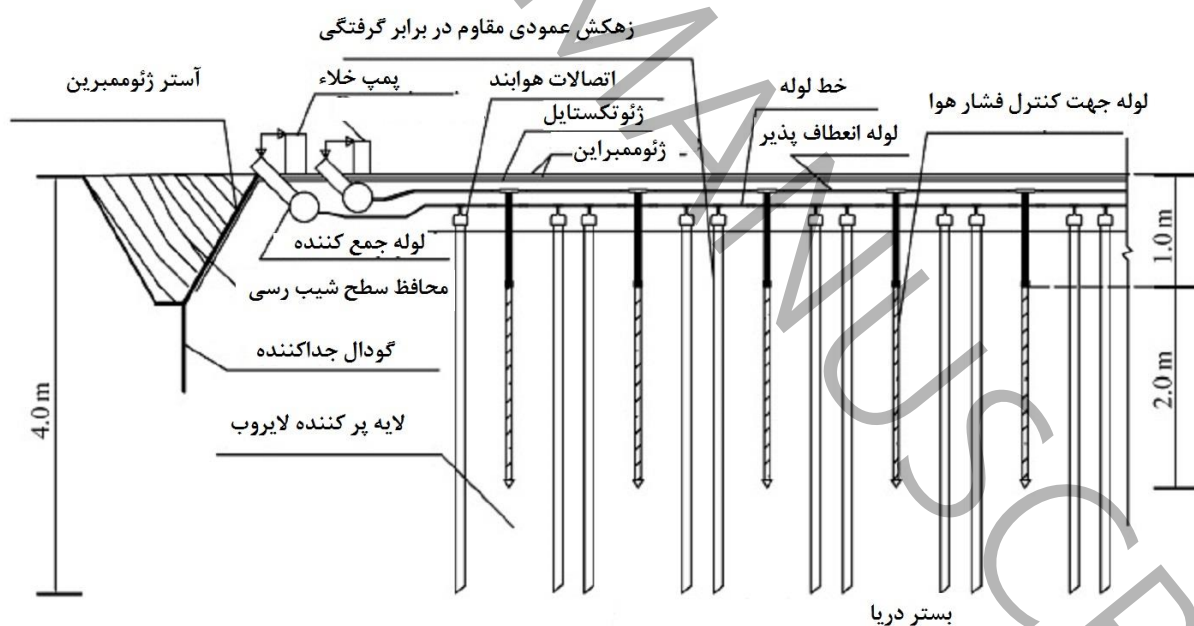
د) به این دلیل که ارتفاع سربار را می‌توان کاهش داد، حداکثر فشار آب منفذی اضافی به وجود آمده با پیش بارگذاری خلاء از روش سربار معمول کمتر است.

و) با اعمال فشار خلاء، شرایط اجتناب‌ناپذیر غیراشباع در لایه‌های مرزی خاک - زهکش بهبودیافته که منجر به افزایش میزان سرعت تحکیم خواهد شد [۳].

هزینه بهسازی خاک با پیش بارگذاری خلاء حدود ۳۰٪ کمتر از استفاده از روش سربار معمول است [۱۶]. کارآمدی سیستم به چندین فاکتور مهم بستگی دارد که عبارتند از: هوابند بودن سیستم، کارآمدی عایق‌ها میان گوشه‌های غشاء و سطح زمین و شرایط خاک و مکان قرارگیری سطح آب [۳، ۴].

۳. اصول تحکیم با خلاء

در روش معمول بار سرباره، تنش مؤثر با افزایش تنش کل افزایش می‌یابد، اما در روش تحکیم با خلاء با ثابت نگه‌داشتن تنش کل، تنش مؤثر با کاهش فشار آب منفذی افزایش می‌یابد. مفهوم تحکیم با خلاء در شکل ۳ و ۴ به صورت شماتیک نشان داده شده است.

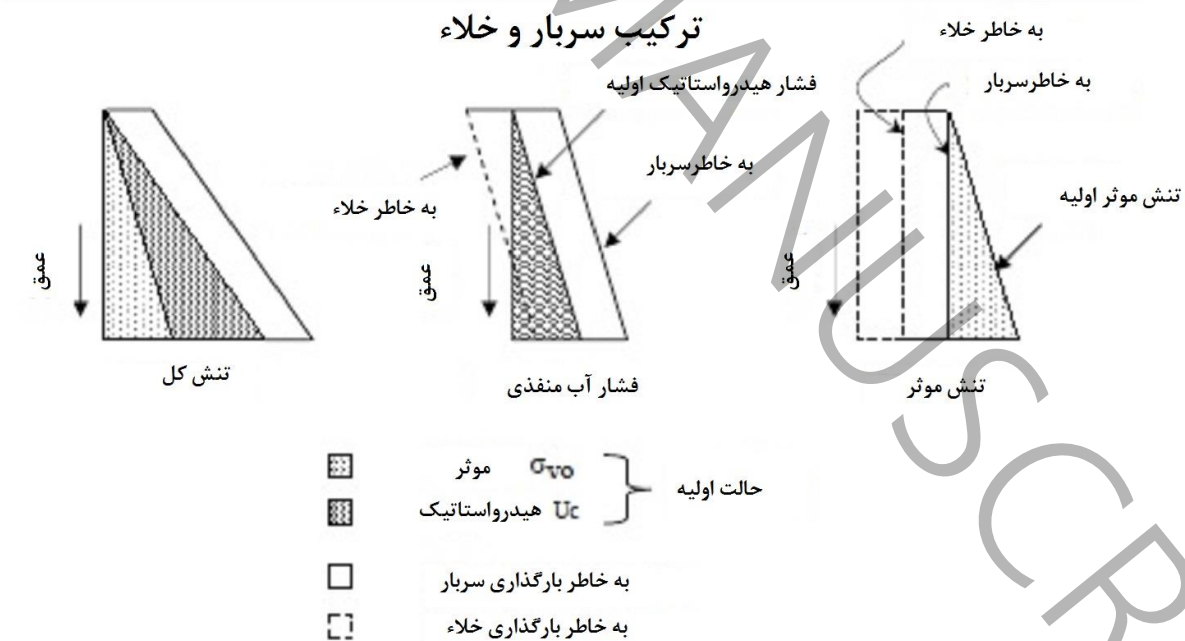
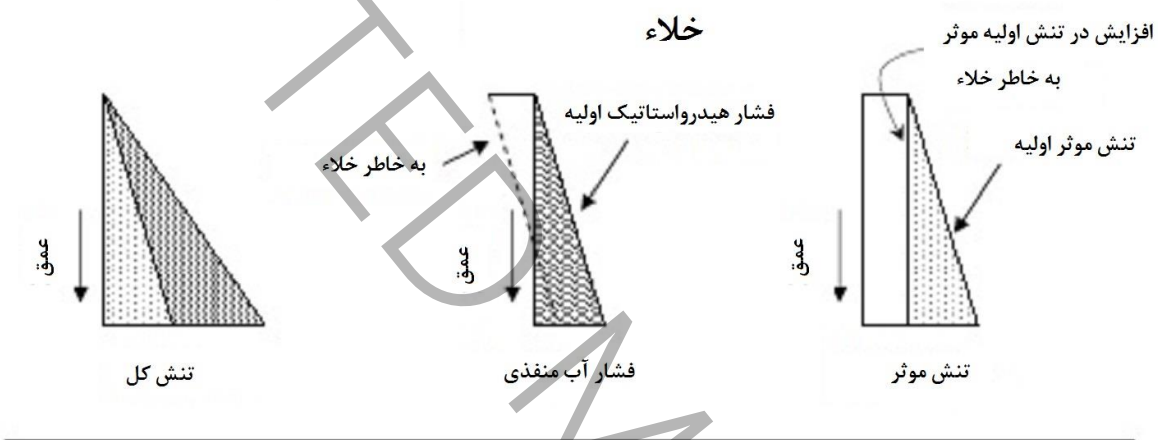
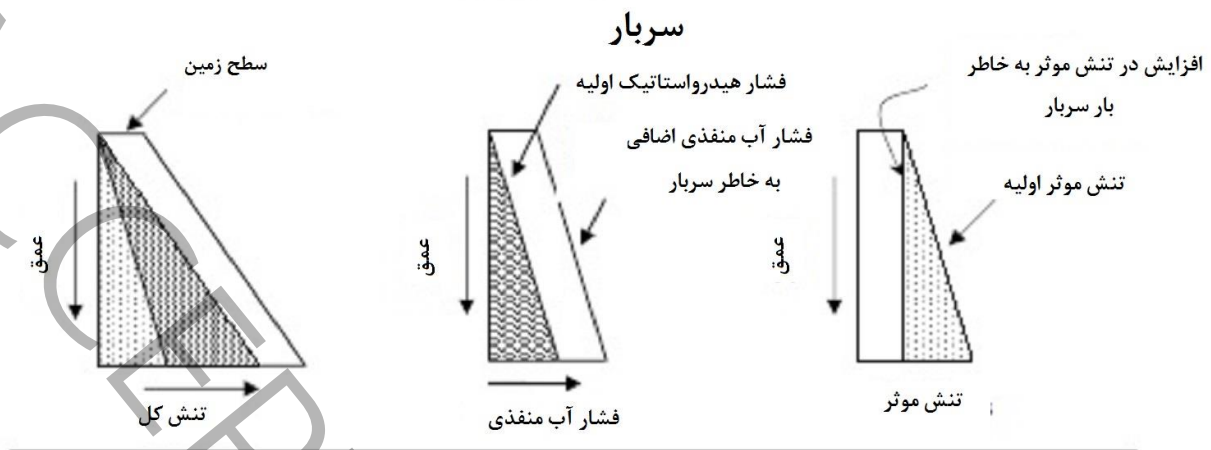


شکل ۳: نمائی شماتیک از تحکیم با خلاء [۱۷]

Figure 3: Schematic representation of vacuum consolidation [17]

این فرایند به طور خلاصه عبارت است از افزایش تنش مؤثر (σ') به خاطر فشار آب منفذی منفی ($-u$) که از کاهش فشار به خاطر خلاء ناشی می‌شود. با استفاده از روابط تنش مؤثر پیشنهادی ترازقی برای خاک کاملاً اشباع می‌توان نتیجه گرفت که تغییر در تنش مؤثر ($\Delta\sigma'$) به طور معکوس به فشار آب منفذی مرتبط است (Δu). در نتیجه یک افزایش در مقاومت خاک و کاهش در حجم خاک را شاهد خواهیم بود.

اساس پیش بارگذاری خلاء اینگونه می‌باشد که توده خاک به خاطر خلاء موجود در زیر لایه ناتراوا تحت بار گذاری قرار می‌گیرد. اگر لایه خاکریز نیز بر روی لایه ناتراوا وجود داشته باشد توده خاک تحت اثر ترکیبی از بار خلاء و سربار خواهد بود. در آغاز، توده خاک تحت اثر فشار اتمسفر است (p_a). طی تحکیم با خلاء، فشار خلاء در زیر لایه ناتراوا تا فشار کاهش می‌یابد تا فشار $p_0 - p_0$ به وجود می‌آید. این فشار اعمالی باعث به وجود آمدن فشار در کوشن ماسه ای گردیده و عمل زهکشی حادث می‌گردد تا فشار به p_v کاهش یابد، یا به عبارت دیگر ($p_v = p_a - p_0$) طوری که اختلاف فشار نهایی برابر با ($p_a - p_v$) باشد. از طرف دیگر، در پیش بارگذاری سرباره، فشار تا p_p افزایش می‌یابد و در نتیجه اختلاف فشار برابر با ($p_p - p_a$) خواهد بود. در نتیجه در حالت ترکیبی پیش بارگذاری فشار خلاء و فشار سرباره، تفاوت فشار برابر با ($p_p - p_v$) خواهد بود، که در نتیجه زهکشی بالاتری را خاطر این تفاوت فشار بزرگتر خواهیم داشت که باعث بهبود بیشتری در مقاومت خاک شده و نشست خاک تسریع بیشتری خواهد یافت [۱۶]. یک نمای شماتیک تحکیم با خلاء به وسیله زهکش های عمودی متخلخل (PVD) پیشنهادی توسط [۱۸] در شکل ۳ نشان داده شده است. یک مقایسه میان پروفیل تنش کل، فشار آب منفذی، تنش مؤثر تحت الف) بار سرباره معمول، ب) بار اعمالی خلاء در سطح زمین و ج) ترکیبی از بار گذاری خلاء و سرباره در شکل ۴ نشان داده شده است. فشار آب منفذی نظری و توزیع تنش عمودی طی تحکیم با بار سرباره و بار خلاء در شکل ۴ نشان داده شده است. در پیش بارگذاری با خلاء یک عرشه کاری معمولاً ساخته می‌شود. این عرشه از یک لایه ۸/۱ تا ۱ متری ماسه زهکشی ساخته می‌شود که از میان آن‌ها زهکش های عمودی که تا عمق مناسب فرو رانده می‌شوند، نصب می‌گردند. یک آستر پلی اتیلنی انعطاف پذیر منطقه را می‌پوشاند و به یک سری آبراه متصل می‌گردد که این شبکه، یک عایق هوابند را در منطقه به وجود می‌آورد. در زیر این لایه ناتراوا یک سیستم لوله های متخلخل جمع کننده آب قرار داده می‌شود که آب بالا کشیده شده توسط زهکش ها را جمع آوری می‌نمایند. پمپ های خلاء که اختصاصاً به همین منظور طراحی شده اند، و قادرند فشار های خلاء بزرگی را به وجود آورند، همانطور که در شکل ۳ نیز نشان داده شده است به سیستم جمع آوری آب ها متصل می‌شوند.



- | | | |
|--|------------------------|--------------|
| | موثر σ_{vo} | } حالت اولیه |
| | هیدرواستاتیک U_c | |
| | به خاطر بارگذاری سربار | |
| | به خاطر بارگذاری خلاء | |

شکل ۴: الف) تحکیم به کمک خلاء الف) بار سربار معمول ب) بار اعمالی خلاء در سطح زمین ج) ترکیبی از بارگذاری خلاء و سربار [۱۹]

Figure 4: a) Consolidation with the help of vacuum preloading b) normal surcharge load b) applied vacuum preloading on the ground surface c) the combination of vacuum and surcharge preloading [19]

همان طور که در شکل ۴ نشان داده شده است، بلافاصله بعد از اعمال بار سرباره، فشار آب منفذی و تنش کل افزایش می یابد. در انتهای تحکیم، زایل شدن فشار آب منفذی باعث افزایش تنش مؤثر خواهد شد. بهر حال، در تحکیم با خلاء تنش مؤثر با میزان کاهش فشار آب منفذی به خاطر فشار خلاء، افزایش خواهد داشت. در روش تحکیم با خلاء، تنش کل طی فرایند مکش تغییری نخواهد کرد. به طور مشابه، ترکیبی از بار خلاء و بار سرباره باعث افزایش تنش مؤثر خواهد شد. بهر حال، تنش کل تنها به میزان بار سرباره اعمالی افزایش خواهد یافت. به صورت نظری، تحکیم با خلاء محدود به حدود ۱ اتمسفر (۱۰۰ kpa) است که تقریباً معادل ۶ متر سرباره است. در واقعیت مشکلات فنی باعث کاهش کارآمدی سیستم خلاء در عمل می گردند. یک سیستم با کارآمدی ۷۵٪، تقریباً معادل یک بار سرباره ۴/۵ متری است [۴]. بنابراین، تحت شرایط بهتر یا با یک سیستم با عایق بندی موثرتر، عملکرد بهتر و در نتیجه بار سرباره بالاتری را می توان نتیجه گرفت.

۴. پروژه تحکیم واحدهای زلال ساز بندر ماهشهر به وسیله سرباره و زهکش های عمودی و خلاء

محل پروژه در حدود ۲۰ کیلومتری شمال غربی منطقه ویژه اقتصادی پتروشیمی بندر ماهشهر قرار دارد. دو مخزن موجود بر روی ریز شمع قرار دارند. به خاطر مسائل اقتصادی تصمیم گرفته شد که بستر دو مخزن دیگر به روش پیش بارگذاری اصلاح گردد. مطالعات پیشین انجام شده توسط ایزدی و همکاران [۲۰] نشان داده اند که با توجه به مشخصات ژئوتکنیکی خاک موجود در منطقه می توان یک نشست ۴۵۰ و ۹۰۰ میلیمتری را با استفاده از ترکیب سرباره ۶ و ۹ متری و زهکش های عمودی در مدت ۵ ماه مشاهده نمود. پیش بارگذاری، استفاده از بار سرباره بر روی محل اجرایی، قبل از قرار گیری سازه دائم می باشد که تحت آن تحکیم اولیه حادث خواهد شد. در طول عملیات پیش بارگذاری و با خروج اضافه فشار آب حفرهای از سیستم، نشست خاک صورت گرفته و تنش مؤثر در لایه های سست و تراکم پذیر زیرسطحی افزایش یافته و لذا امکان نشست سازه پس از احداث به میزان قابل توجهی کاهش می یابد [۲۱]. لایه بندی پژوه از قرار ذیل است:

لایه I: این لایه از سطح زمین شروع شده و تا عمق ۱۶ متر ادامه می یابد. این لایه چسبنده و عمدتاً از جنس رس لاغر بوده و استحکام آن نرم تا نیمه سفت است. از مشخصات قابل توجه این لایه وجود لنزهای ماسه ای^۱ و سیلتی در اعماق مختلف بوده که بعضاً باعث افزایش عدد SPT در آن عمق شده اند.

لایه II: این لایه از عمق متوسط ۱۶ متر شروع و تا عمق متوسط ۲۲ متر ادامه می یابد. لایه مورد نظر غیر چسبنده و عمدتاً از جنس ماسه سیلتی و یا سیلت ماسه ای است که دارای میان لایه هایی از جنس رس لاغر با ضخامت کم است. این لایه از نظر تراکم در رده با تراکم متوسط تا خیلی متراکم قرار گرفته است.

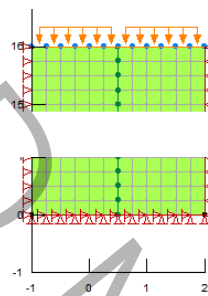
لایه III: از عمق متوسط ۲۲ متر تا انتهای عمق شناسایی در اکثر گمانه ها مجدداً لایه چسبنده از جنس رس لاغر مشاهده شده است. این لایه از نظر استحکام در رده سفت تا سخت قرار گرفته است [۲۲].

پروژه پیش بارگذاری واحدهای زلال سازی بندر ماهشهر برای بررسی میزان کارآمدی سیستم خلاء در این مقاله مورد استفاده قرار خواهد گرفت.

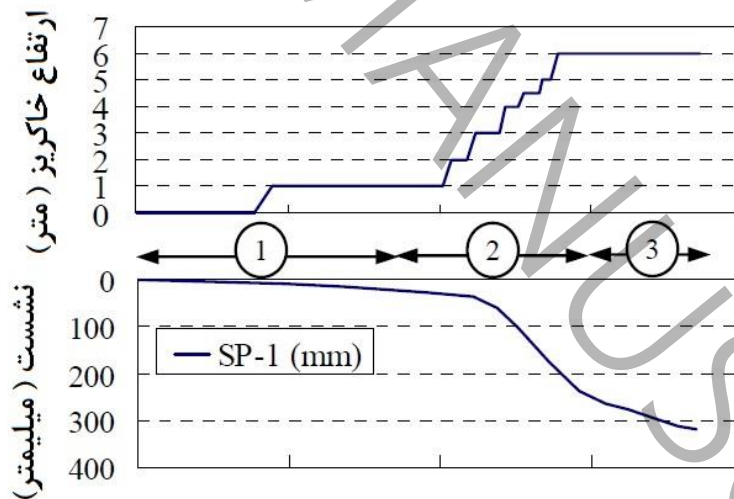
¹ Sand lenses

۵. مدل اجزای محدود

مدل عددی ساخته شده از نوع کرنش صفحه ای و به روش اجزاء محدود و با استفاده از نرم افزار Geostudio 2018 تحلیل شده است. در این مدل سازی از مدل رفتاری Modified Cam Clay که از قانون هم بسته جریان تبعیت می کند و کارآمدی آن در مدل سازی مسائل مشابه به اثبات رسیده است استفاده گردید [۲۳، ۲۴]. المان مورد استفاده از نوع Quads and Triangles بوده و پتوی ماسه ای و زهکش ها به صورت شرایط مرزی در مدل اعمال شدند. شکل ۵ شبکه بندی مدل در برنامه اجزای محدود را نشان می دهد. از منطقه تاثیر در اطراف زهکش صرف نظر شده است. از آن جایی که بخش اعظم نشست در ۱۶ متر بالایی روی می دهد در مدل سازی اجزای محدود تنها لایه بالایی در نظر گرفته شده است. جزییات مدل سازی و توضیحات تکمیلی در خصوص پروژه مورد مطالعه را می توان در [۲۱، ۲۴-۲۷] بررسی کرد. شکل ۶ نتایج مدل اجزای محدود را نسبت به داده های اندازه گیری شده در محل نشان می دهد.



(الف)

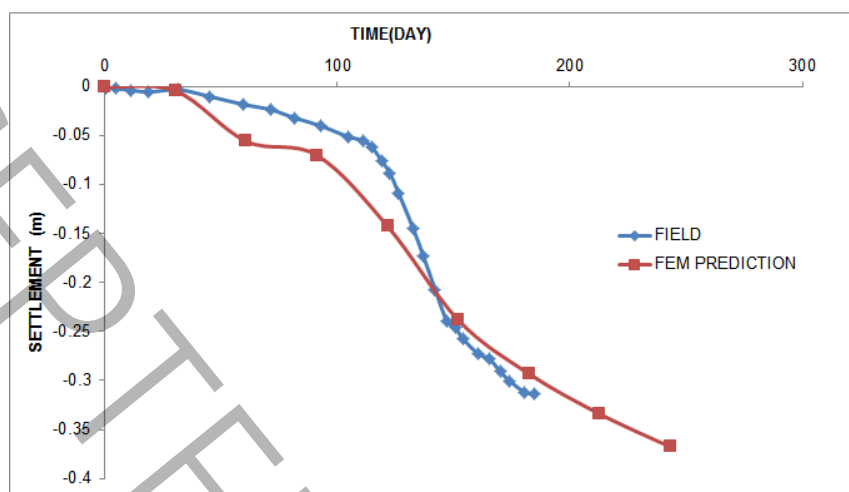


(ب)

شکل ۵- (الف) مدل تک سلولی تقارن محوری^۱ مورد استفاده در شبیه سازی اجزای محدود (ب) نمودار خاکریزی و نشست در محدوده شماره ۱ واحد زلال سازی ماهشهر [۲۲]

^۱ Axisymmetric

Figure 5- (a) Axisymmetric single-cell model used in finite element simulation b) Diagram of embankment construction and settlement in area No. 1 of Mahshahr clarification unit [22]



شکل ۶- نشست پیش‌بینی‌شده در برابر داده اندازه‌گیری شده در محل در پروژه واحد زلال سازی ماهشهر (داده‌های اندازه‌گیری شده از [۲۱])

Figure 6- Predicted settlement against measured data on site in Mahshahr clarification unit project (measured data from [21])

۶. بحث و بررسی نتایج

به منظور بررسی میزان کارآمدی سیستم تحکیم با مقادیر مختلف پیش بارگذاری خلاء سه حالت در نظر گرفته شد:

۱- اعمال فشار خلاء ۳۰ کیلوپاسکال ۲- اعمال فشار خلاء ۶۰ کیلوپاسکال ۳- اعمال فشار خلاء ۷۵ کیلوپاسکال که بیشترین مقداری است که از لحاظ عملی در خاک زیرین قابل اعمال است. فرض می‌شود که سیستم اعمال خلاء هیچ‌گونه نشستی نداشته و در طی مدت زمان بهره‌برداری هیچ‌گونه وقفه‌ای در کار آن حادث نگردیده است. این سه مورد با سه حالت مختلف بارگذاری سربار مورد آزمون قرار گرفت تا تصویر روشنی از میزان تأثیر خلاء حاصل شود. منظور از P در نمودارها فشار خلاء است.

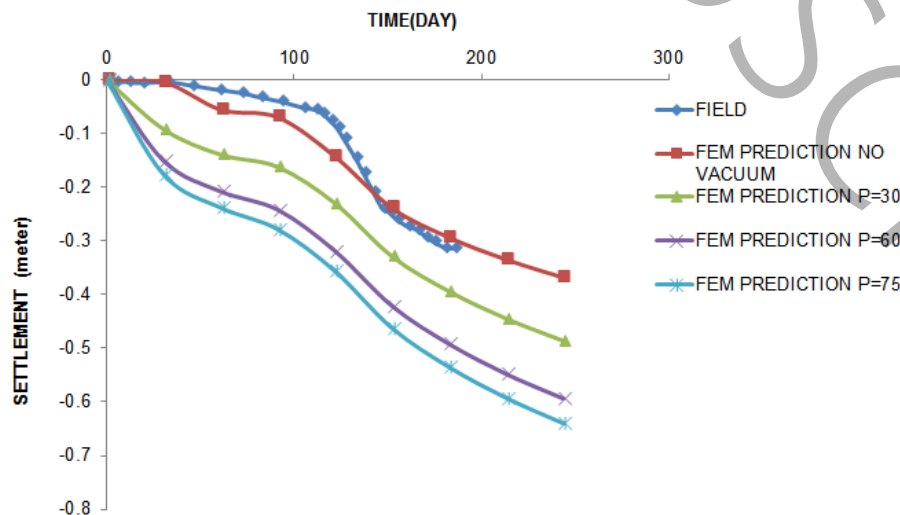
در حالت اول (شکل ۷a) فرض می‌گردد که شرایط پروژه همان شرایط قبلی است و فقط به خاطر تسریع در روند اجرایی پروژه در کنار سربار ۶ متری و زهکش‌های عمودی از بار خلاء نیز می‌خواهیم استفاده نماییم. از شکل ۷a پیداست که در این شرایط با خلاء اعمالی ۳۰، ۶۰ و ۷۵ کیلوپاسکال به ترتیب ۴۰، ۶۰ و ۷۸ روز از مدت زمان پروژه برای رسیدن به نشست تحکیمی هدف مورد نظر (۳۳ سانتیمتر) کاسته می‌شود. همان‌طور که مشاهده می‌شود در حالت استفاده از ترکیب سربار و فشار خلاء زمان به میزان قابل توجهی کاهش یافته است که در صورتی که زمان در پروژه عامل کلیدی محسوب گردد این روش ترکیبی می‌تواند بسیار کارآمد باشد.

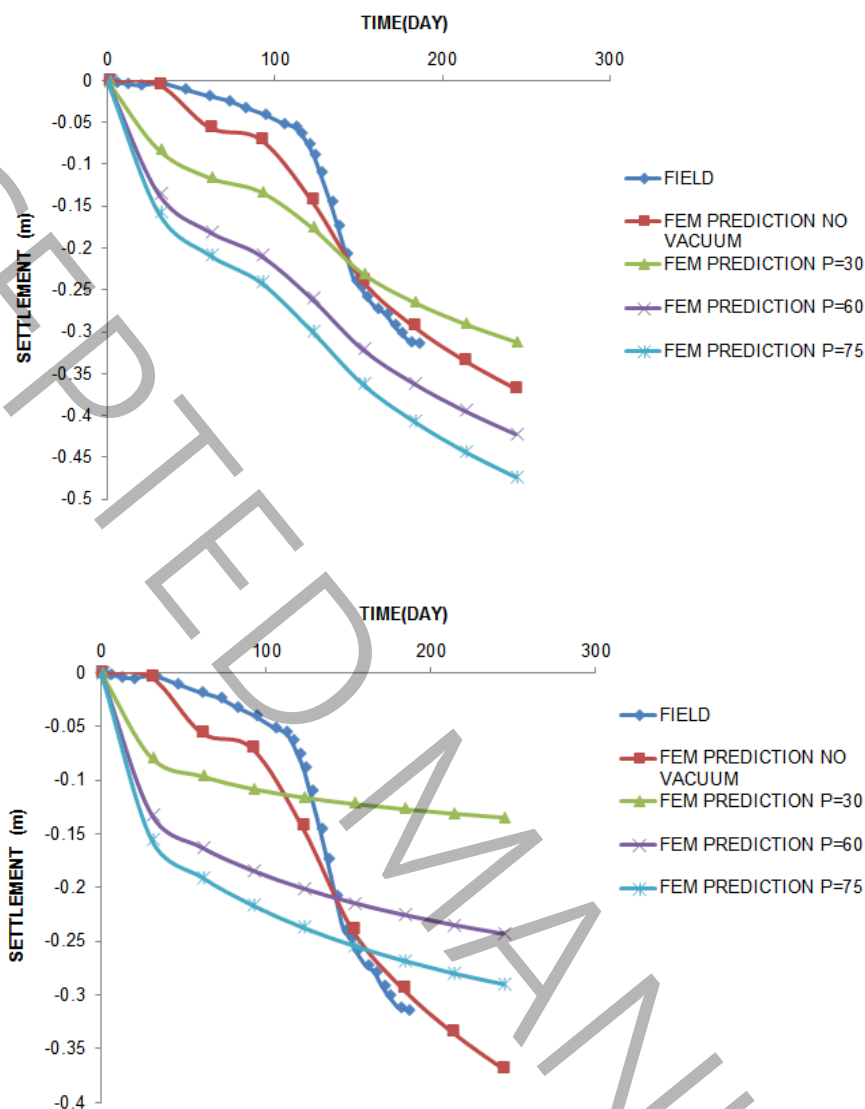
در حالت دوم فرض می‌گردد که ارتفاع سربار به نصف کاهش پیدا کرده است. پرواضح است که در این حالت با یک فشار خلاء ۳۰ کیلوپاسکالی نشست مورد نظر در همان زمان قبلی حاصل می‌شد در حالی که ۳ متر از ارتفاع خاکریز کاسته شده است و به دنبال آن مشکلات مربوط به پایداری خاکریز و مسائل اجرایی نیز کاهش یافته است (شکل ۷b). با توجه به هزینه گزاف عملیات خاک‌برداری و خاک‌ریزی، استفاده از ترکیب پیش بارگذاری سربار و خلاء با ارتفاع کاهش یافته یک گزینه مناسب اقتصادی جهت ارائه طرح بهسازی باشد. هم‌اکنون استفاده از ترکیب بار و سربار کاهش یافته در اکثر پروژه‌های حال حاضر در جهان به‌عنوان یک روش کارآمد و

اقتصادی، مدنظر طراحان ژئوتکنیک است. در این حالت باتوجه به وجود یک سرباره، نیازی به استفاده از فشارهای بالای خلاء نبوده و در نتیجه مشکلات فنی مرتبط با نگه داشتن فشارهای بالا و نشتی در سیستم و در کل هزینه نگهداری سیستم به مقدار قابل توجهی کاهش می یابد. همچنین استفاده از این روش در مناطقی که دسترسی به مصالح خاکریز جهت احداث سرباره محدود است نیز می تواند به عنوان یک گزینه مطلوب تلقی گردد.

در حالت بدون وجود خاکریز (شکل ۷C) عملکرد مطلوبی را در حالت فشار خلاء ۳۰ و ۶۰ کیلوپاسکالی مشاهده نمی شود. دلیل این امر وجود لنزهای ماسه ای در لایه اول خاک است که به شدت کارآمدی سیستم تحکیم با خلاء را کاهش داده است. در این حالت علی رغم وجود لنزهای ماسه ای و نبود سرباره مشاهده می کنیم که سیستم در روز ۱۷۰ ام مشابه حالت اجرا شده با سرباره ۶ متری، نشست هدف حاصل گردیده است. در حالت استفاده از فشار خلاء ۶۰ کیلوپاسکال، در زمان ۱۷۰ روز، ۹۰ درصد نشست تحکیمی هدف حاصل گردیده که در صورت استمرار عملیات نهایتاً ظرف ۳۰ روز نشست نهایی مورد انتظار حاصل می گردد. باتوجه به موارد مذکور مشاهده می گردد که استفاده از بارگذاری خلاء به تنهایی در فشارهای ۶۰ و ۷۵ کیلوپاسکالی عملکردی مشابه سرباره احداث شده داشته است با این تفاوت که در این حالت دیگر نیازی به عملیات خاکریزی و خاک برداری در این حجم بسیار زیاد نبوده و بلافاصله بعد از اتمام عملیات، عملیات قسمت بعدی که احداث فونداسیون است می توانست آغاز گردد که از نظر زمانی در پروژه و از نظر مالی صرفه جویی قابل توجهی قابل دسترسی بود. در حال حاضر در پروژه جاده ابریشم چین، در صورت وجود شرایط مناسب محلی و ژئوتکنیکی معمولاً از روش بارگذاری خلاء بدون سرباره استفاده می گردد به خصوص در مناطق باتلاقی که دسترسی به مصالح جهت احداث بار سرباره محدود یا ناممکن است [۲۸].

بهر حال طراحی سیستم های بهسازی خاک های نرم رسی باتوجه به پیچیدگی ذاتی به صورت بهینه با در نظر گرفتن شرایط پروژه، مسائل اقتصادی و اهداف پروژه یک امر بسیار چالش برانگیز است که می بایست الزاماً توسط مهندسين ژئوتکنیک ذی صلاح در این زمینه انجام گردد. در صورت ضعف در مطالعات اولیه، در نظر گرفتن شرایط جوی و محیطی و همچنین موارد خاص اجرایی پروژه، امکان ارائه یک طرح نامناسب و ناکارآمد دور از ذهن نیست. در این خصوص باید این نکته مهم را در نظر داشت که همانند تمام پروژه های بهسازی خاک، احداث یک منطقه آزمایشی جهت آزمایش کردن طراحی اولیه به صورت محدود، یک ضرورت اجتناب ناپذیر است که در تمام پروژه های بزرگ بین المللی این امر با صرف زمان و هزینه های بسیار انجام پذیرفته است [۱۶، ۲۹]. امید است که بزودی با همت متخصصان داخلی شاهد انجام پروژه های مشابه در کشور عزیز ایران نیز باشیم.





شکل ۷- نشست بستر تحت فشار خلاء ۳۰، ۶۰ و ۷۵ کیلوپاسکال برای الف) سربار ۶ متری ب) سربار ۳ متری ج) بدون سربار

Figure 7- Bed settlement under vacuum pressure of 30, 60, and 75 kPa for a) 6-meter surcharge b) 3-meter surcharge c) without surcharge

۷. نتیجه گیری

در این پژوهش پس معرفی سیستم تحکیم با خلاء و توصیف مکانیسم عامل بر آن، کارآمدی سیستم پیش بارگذاری به وسیله خلاء در یک پروژه موردی (تحکیم بستر واحد زلال سازی ماهشهر) بررسی گردید. در مناطقی که به علت شرایط جوی، ژئوتکنیکی و یا تلفیقی از این موارد، امکان احداث خاکریزهای بلند جهت بهسازی زمین بستر وجود ندارد، این تکنولوژی کارآمدی خود را به خوبی نشان می دهد. در مواردی که به علت کمبود زمان، می بایستی از سیستمی استفاده گردد که دارای قابلیت اطمینان زیادی باشد، سیستم تحکیم با خلاء می تواند بسیار سودمند باشد. باتوجه به ارزان تر بودن حدود ۳۰ درصدی یا بیشتر این سیستم نسبت به بار سرپاره، بسته به

شرایط پروژه می‌توان برای کاهش هزینه‌ها از این سیستم به‌تنهایی و یا به‌صورت تلفیقی از خلاء و سربار استفاده نمود. در این مطالعه موردی، هر چند به علت وجود لنزهای ماسه‌ای، این سیستم کارآمدی مورد انتظار در پروژه‌های مشابه اجرا شده قبلی را نداشت، اما همچنان در حالت وجود سربار ۶ متری باعث کاهش قابل‌توجهی در زمان حصول به نشست هدف به‌خصوص در حالت فشار خلاء ۶۰ و ۷۵ کیلوپاسکالی گردید. در حالت سربار کاهش‌یافته ۳ متری فشار خلاء ۳۰ کیلوپاسکالی، سیستم عملکردی تقریباً مشابه وجود سربار ۶ متری داشت و در حالت بدون سربار، با فشار خلاء ۷۵ کیلوپاسکالی در مدت تقریباً مشابه به نشست هدف دست‌یافت. استفاده از حالت ترکیب سربار کاهش‌یافته ۳ متری با فشار خلاء حداقلی ۳۰ کیلوپاسکالی، اقتصادی‌ترین و درعین‌حال کارآمدترین سیستم بهسازی خاک باتوجه‌به نتایج این تحقیق بود. باتوجه‌به کاهش کارآمدی به‌خاطر وجود لنزهای ماسه‌ای اهمیت بررسی‌های ژئوتکنیکی قبل از شروع پروژه‌های از این دست نمایان می‌گردد. باتوجه‌به گسترش ساخت‌وسازهای ساحلی و فراساحلی در کشور امید می‌رود که این سیستم نیز در پروژه‌های مشابه به کار گرفته شود.

۸- فهرست علائم

علائم انگلیسی

σ'	تنش مؤثر (N/m^2)
$\Delta\sigma'$	تغییرات تنش مؤثر (N/m^2)
u	فشار آب منفذی (kPa)
Δu	تغییرات فشار آب منفذی (kPa)
p_p	فشار سربار (kPa)
p_v	فشار خلاء (kPa)
p_0	فشار صفر اتمسفر (kPa)
p_a	فشار اتمسفر (kPa)

۹. منابع

- [۱] M.S. Pakbaz, R. Alipour, Influence of cement addition on the geotechnical properties of an Iranian clay, (2012) 1-4.
- [۲] R. Alipour, J. Khazaei, M.S. Pakbaz, A. Ghalandarzadeh, Settlement control by deep and mass soil mixing in clayey soil, 1.۳۷-۲۷ (۲۰۱۷) (۱)۷۰.
- [۳] J. Chu, S. Yan, B. Indraratna, Vacuum preloading techniques-recent developments and applications, (2008).
- [۴] C. Rujikiatkamjorn, B. Indraratna, Current state of the art in vacuum preloading for stabilising soft soil, (2013).
- [۵] B. Indraratna, C. Rujikiatkamjorn, A. Balasubramaniam, G.J.G. McIntosh, Geomembranes, Soft ground improvement via vertical drains and vacuum assisted preloading, 30 (2012) 16-23.
- [۶] M.R. Motahari, H. Kiani vafa, Studying Performance of PVDs on Consolidation Behavior of soft Clayey Soils Using EFM, Mahshahr Oil Storages %J Journal of Civil Engineering and Materials Application, 4(2) (2020) 75-88.
- [۷] B. Indraratna, R. Zhong, P.J. Fox, C.J.J.o.G. Rujikiatkamjorn, G. Engineering, Large-strain vacuum-assisted consolidation with non-Darcian radial flow incorporating varying permeability and compressibility, 143(1) (2017) 04016088.
- [۸] B. Indraratna, I. Sathanathan, C. Rujikiatkamjorn, A. Balasubramaniam, Analytical and Numerical Modeling of Soft Soil Stabilized by Prefabricated Vertical Drains Incorporating Vacuum reloading, (2005).

- [9] W. Kjellman, Consolidation of clay soil by means of atmospheric pressure, in: Proc. of Conf. on Soil Stabilization, 1952, 1952.
- [10] W. Zhu, J. Yan, G.J.O.E. Yu, Vacuum preloading method for land reclamation using hydraulic filled slurry from the sea: a case study in coastal China, 152 (2018) 286-299.
- [11] G. Kang, T.-H. Kim, S.-K.J.J.o.O.U.o.C. Yun, Measured Performance and Analysis of the Residual Settlement of a PVD-Improved Marine Soft Ground, 20(5) (2021) 1055-1066.
- [12] Y. Wu, R. Zhou, Y. Lu, X. Zhang, H. Zhang, Q.C.J.G. Tran, Geomembranes, Experimental study of PVD-improved dredged soil with vacuum preloading and air pressure, (2022).
- [13] Z.J.S.E. Ji, Foundation, Application of Vacuum Preloading Method in Narrow Road on Soft Ground Treatment Project, 36(2) (2022) 131.
- [14] A. de Lillis, G. Fasano, A. Flora, S.J.P.o.t.I.o.C.E.-G.I. Miliziano, A novel application of vacuum preloading: conception, analysis and performance evaluation, (2022) 1-16.
- [15] rnc.co, construction site vacuum preloading, in, 2022.
- [16] B. Indraratna, Recent advances in the application of vertical drains and vacuum preloading in soft soil stabilisation, (2010).
- [17] J. Wang, Y. Cai, J. Ma, J. Chu, H. Fu, P. Wang, Y.J.J.o.G. Jin, G. Engineering, Improved vacuum preloading method for consolidation of dredged clay-slurry fill, 142(11) (2016) 06016012.
- [18] J. Cognon, I. Juran, S. Thevanayagam, Vacuum consolidation technology-principles and field experience, in: Proceedings of the Conference on Vertical and Horizontal Deformations of Foundations and Embankments. Part 2 (of 2), Publ by ASCE, 1994, pp. 1237-1248.
- [19] A. Jacob, S. Thevanayagam, E. Kavazanjian, Vacuum-assisted consolidation of a hydraulic landfill, in: Proceedings of the Conference on Vertical and Horizontal Deformations of Foundations and Embankments. Part 2 (of 2), Publ by ASCE, 1994, pp. 1249-1261.
- [20] P. Izedi Preloading and wick drain installation at Emam khomeini port in: the first conference on soil improvement in iran, undefined, 2001.
- [21] T. Fakharian, Mehdi zade, Mohammad loo the numerical modelling of radial consolidation and callibration of instrumentation data in Sarbandar Decanter center in Mahshahr, in: forth international conference of soil mechanic and geotechnic in iran, undefined, 2010.
- [22] A. Tasalloti, K. Fakharian, A. Mehdizadeh, Preliminary investigation of instrumentation in decanter units preloading project in Mahshahr port (South-west of Iran), 2, 11.
- [23] M.C. Yapriadi, I. Sumarli, A.J.J.J.M.T.S. Iskandar, Evaluasi Settlement Menggunakan Surcharge Preloading Dengan Pvd Pada Proyek Di Bandung Selatan, 3(3) (2020) 911-922.
- [24] S.M.A.Z. Mohammad Mehdi Pardsouie the investigation of the percentage of improvement in the case of applying vacuum pressure along with PVD and surcharge (part 2), in: the second Iranian national conference on structure, earthquake and geotechnical engineering, Mazandaran, 2011.
- [25] S.M.A.Z. Mohammad Mehdi Pardsouie The numerical investigation of soil improvement of Mahshahr decanter unit with surcharge and embankment preloading (part 1), in: the second Iranian national conference on structure, earthquake and geotechnical engineering, Mazandaran, 2011.
- [26] M.M. Pardsouie, M. Mokhberi, M.H.J.A.R.i.C.E. Pardsouie, The Importance of Incorporating Hydraulic Modifier Function versus Step Loading in Ground Improvements Including Vacuum Preloading, 4(2) (2022) 54-60.
- [27] M.M. Pardsouie, M.H. Pardsouie, S.M.A. Zomorodian, M.J.J.o.C.E. Mokhberi, M. Application, Numerical Study of efficiency of the Vacuum Preloading in Weak Clay Treatment (a case study), 6(2) (2022).
- [28] J. Shang, M. Tang, Z.J.C.G.J. Miao, Vacuum preloading consolidation of reclaimed land: a case study, 35(19-20) (1998) 0.
- [29] D.T. Bergado, P. Jamsawang, P. Jongpradist, S. Likitlersuang, C. Pantaeng, N. Kovittayanun, F.J.G. Baez, Geomembranes, Case study and numerical simulation of PVD improved soft Bangkok clay with surcharge and vacuum preloading using a modified air-water separation system, 50(1) (2022) 137-153.

The investigation of the Efficiency of Vacuum preloading in the reclamation of the Weak clay soil Mahshahr Khuzestan Case Study

Mohammad Mehdi Pardsouie^{1*}, S.M.A Zomorodian², Mehdi Mokhberi³, Seyed Alireza Nasehi⁴,
Mohammad Hadi Pardsouie⁵

¹ Civil engineering department, Islamic Azad University of Estahban branch, Estahban, Iran
m.m.pardsouie@gmail.com

² Water and Agriculture Engineering Department, Shiraz University, Shiraz, Iran
mzomorod@shirazu.ac.ir

³ Civil engineering department, Islamic Azad University of Estahban branch, Estahban, Iran
m_mokhberi@iauest.ac.ir

⁴ Civil engineering department, Islamic Azad University of Estahban branch, Estahban, Iran,
s.nasehi@modares.ac.ir

⁵ Civil engineering department, Islamic Azad University of Estahban branch, Estahban, Iran,
m.h.pardsouie@gmail.com

ABSTRACT

Vacuum preloading technology has been widely used all over the world for years. Unfortunately, in Iran, even after years of practical work, the efficiency and functioning of this technology remain unknown. Due to the extensive industrial constructions in the north and south coast of Iran, this technology can play an important role in advancing the overall goals of the project and increasing productivity due to the reduction of construction time and as a result of increasing the productivity of the entire soil improvement system. The use of vacuum pressure in order to increase the efficiency of systems containing overhead loads and vertical drains is very effective and efficient and reduces the time required to reach the desired degree of consolidation. In this article, first, a summary of the history and basis of operation of vacuum soil consolidation systems is provided, and then the efficiency of this system is shown assuming its use for a practical project. Substrate consolidation of Mahshahr clarification unit has been selected as a case study in which the project used surcharge preloading along with vertical drains (PVD) for soil improvement. After validating the model, vacuum pressure of 30, 60, and 75 kPa was applied to the model in three states of initial surcharge preload of 6 meters, reduced surcharge of 3 meters, and no surcharge, and the increase in efficiency was investigated. According to the obtained results, the application of vacuum preloading significantly increases the efficiency both economically and time-wise in the soil improvement system in similar projects. The reduced slag load state of 3 meters and vacuum pressure of 30 kPa was determined as the optimal scenario in this study.

KEYWORDS

Vacuum preloading, surcharge, vertical drains, consolidation, weak clay