

# نشست تخصصی آشنایی با مبانی طراحی و اجرای گودبرداری به روش Top&Down

ارائه دهنده:  
مسعود مقدس پور

# فهرست مطالب

- ❖ کلیات روشهای گودبرداری و پایدارسازی
- ❖ مسائل حقوقی مربوط به گودبرداری در محیطهای شهری
- ❖ معرفی روش Top&Down Construction و کاربردهای آن
- ❖ روشهای شناخته شده برای اجرای سازه‌ها به روش Top&Down و عملکرد آن
- ❖ امکان سنجی پروژه برای پیاده سازی روش Top&Down
- ❖ گام بندی مراحل اجرایی و تعیین تقدم و تاخر عملیات و ملاحظات سازه‌ای و ژئوتکنیکی
- ❖ مخاطرات مربوط به روش Top&Down و بررسی مزایا و معایب این روش
- ❖ مبانی طراحی ژئوتکنیکی و ملزومات آن (مطالعات ژئوتکنیک، استخراج پارامترها، لایه بندی خاک، آزمایشات ژئوفیزیک، تعیین ظرفیت مورد نیاز شمعها، محاسبه ظرفیت باربری شمعها، تعیین نشست مجاز و کنترل ظرفیت باربری بر اساس نشست، کنترل جابجائی‌های جانبی و قائم و خاک اثرات آن بر سازه‌های مجاور و ...)

## فهرست مطالب

- ❖ معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی (استخراج منحنی‌های اندرکنشی خاک و سازه شامل P-Y و T-Z و Q-Z برای شمعها و دیوارهای حائل پیرامونی بصورت دیاگرامهای نیرو-جابجائی به منظور معرفی به نرم افزار سازه‌ای)
- ❖ مبانی تحلیل لرزه‌ای سازه‌های زیرزمینی (زلزله بهره‌برداری حین ساخت - زلزله طرح) معرفی روشهای عددی برای تحلیل لرزه‌ای سازه‌های زیرزمینی (تحلیل شبه دینامیکی با نرم افزار ژئوتکنیکی برای تعیین جابجائی جانبی بر اساس روش Wang و اعمال آن در نرم افزار سازه‌ای برای سطوح مختلف زلزله و برای مراحل مختلف ساخت)
- ❖ مبانی طراحی سازه‌ای و ملزومات آن (بررسی گزینه‌ها و انتخاب سیستم سازه‌ای متناسب با شرایط پروژه) و معرفی روشهای عددی برای پیاده سازی اندرکنش خاک و سازه در نرم افزار سازه‌ای (نحوه اعمال منحنی‌های اندرکنشی P-Y و T-Z و Q-Z در نرم افزار سازه‌ای) و معرفی روشهای پیاده سازی اجرای مرحله‌ای ( Staged Construction) در نرم افزارهای سازه‌ای

## فهرست مطالب

❖ تهیه نقشه‌های اجرایی گام بندی شده برای پیاده سازی روش Top&Down در کارگاه

❖ طراحی‌های فاز ۳ برای سازه‌های کمکی در اجرای سازه به روش Top&Down و مسائل مربوط به مدیریت اجرایی (بازشوهای سقف، تاورکرین، هوادهی زیر سقف و تهویه ضمن اجرا، تامین روشنایی، انتخاب ماشین‌آلات متناسب با عملیات اجرایی، نحوه قالب بندی و بتن ریزی سقف و دیوارها، زهکشی و انتقال آبهای سطحی، آب بندی دیواره و کف، درزهای اجرایی و تمهیدات لازم و ...)



فصل اول

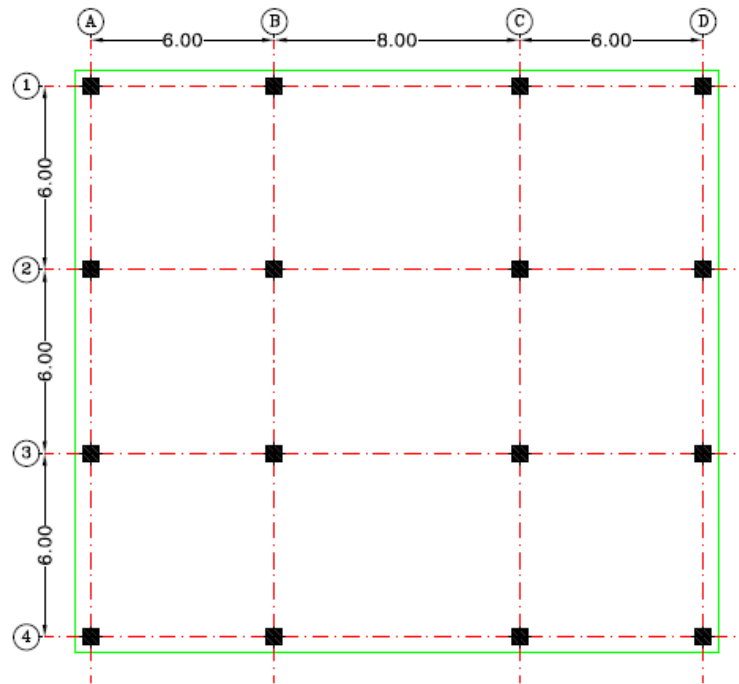
# کلیات روش های گودبرداری و پایدارسازی

## کلیات روش های گودبرداری و پایدارسازی

- ❖ روشهای گودبرداری شامل (گودبرداری بدون پایدارسازی - گودبرداری ضمن پایدارسازی - گودبرداری پس از پایدارسازی)
- ❖ روشهای پایدارسازی شامل:
- ❖ روش برم بندی و شیب پایدار
- ❖ روش میخکوبی (Nailing)
- ❖ روش انکراژ و دوخت به پشت (Anchoring - Tie Back)
- ❖ روش مهار متقابل و خرپا (Strut - Truss)
- ❖ روش شمع نگهبان و سپر کوبی (Soldier pile - Sheet Piling)
- ❖ روش دیوار دیافراگمی (Diaphragm Wall)
- ❖ روشهای تلفیقی و ترکیبی
- ❖ روش Top&Down Construction

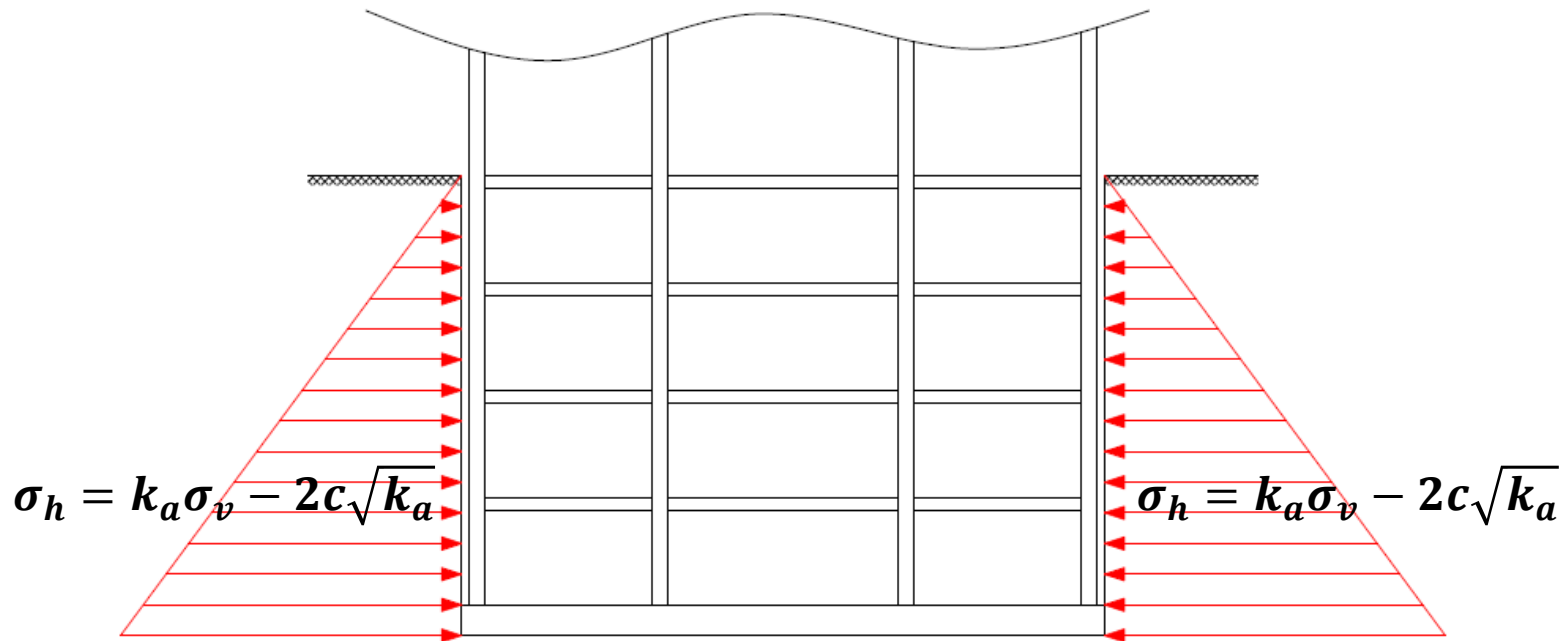
# کلیات روش های گودبرداری و پایدارسازی

## پلان محدوده زمین و جانمایی ستونها



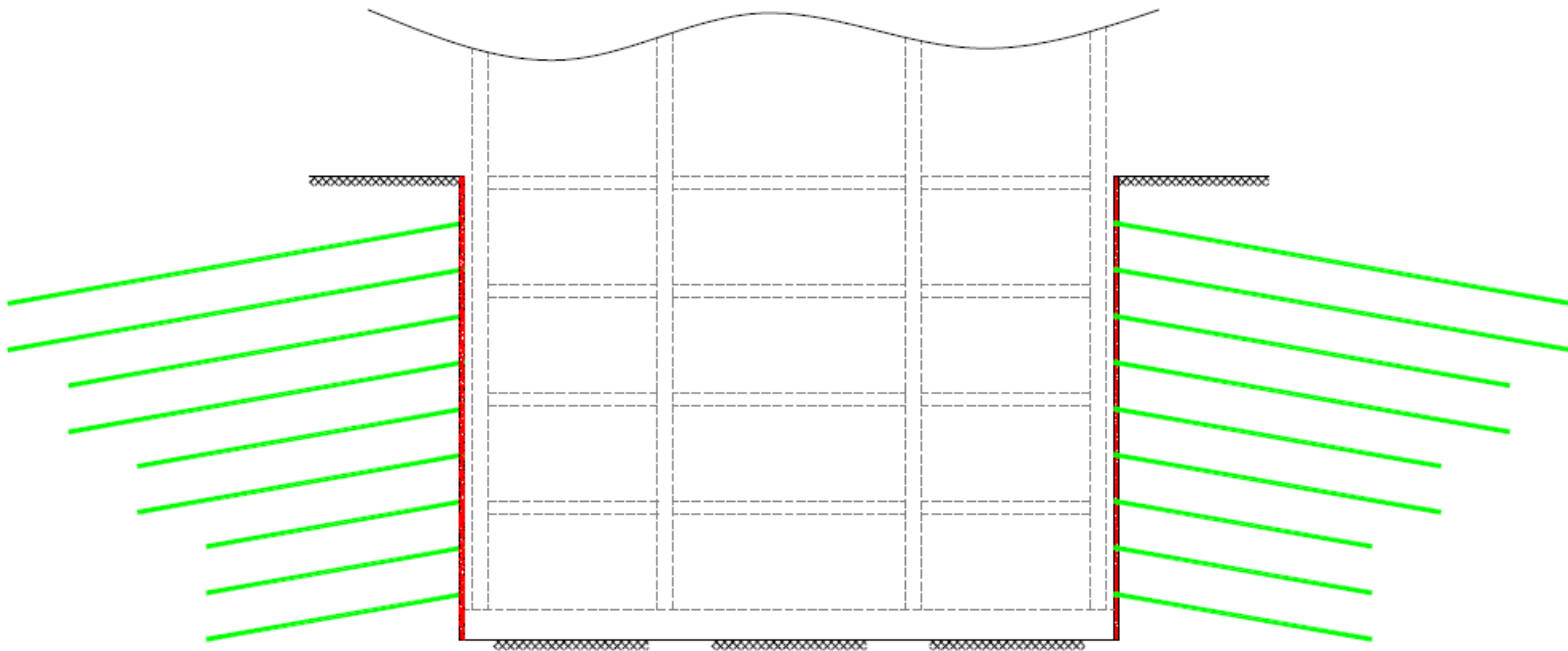
# کلیات روش های گودبرداری و پایدارسازی

هدف ابتدائی برای اجرای بخش زیرسازه



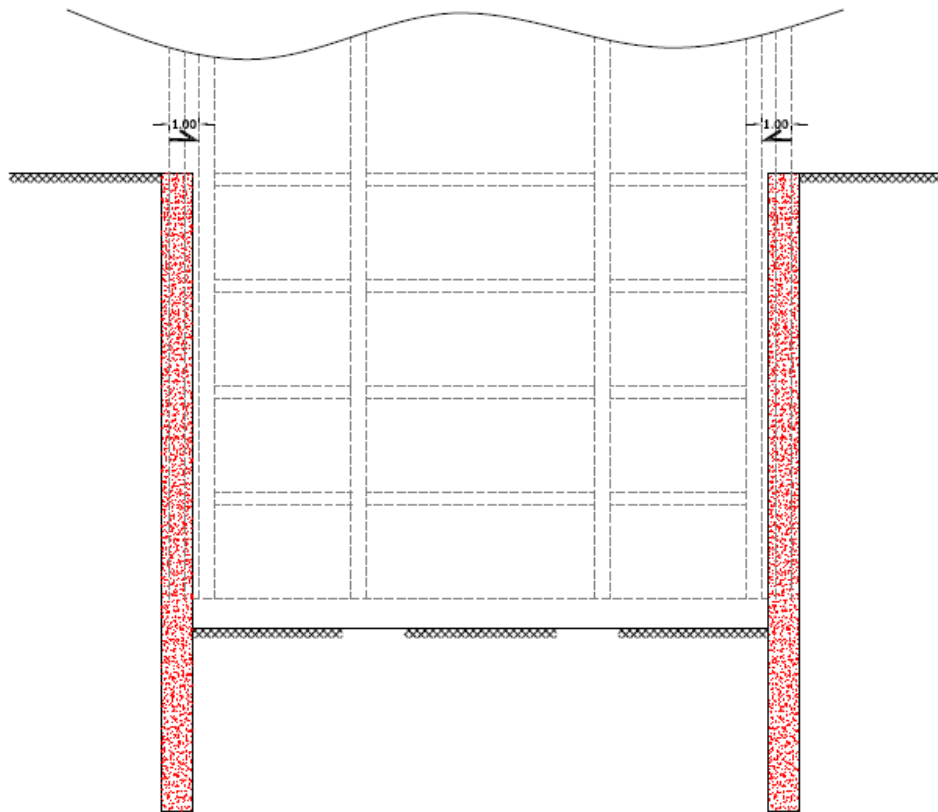
# کلیات روش های گودبرداری و پایدارسازی

استفاده از روش انکراژ، نیلینگ، دوخت به پشت



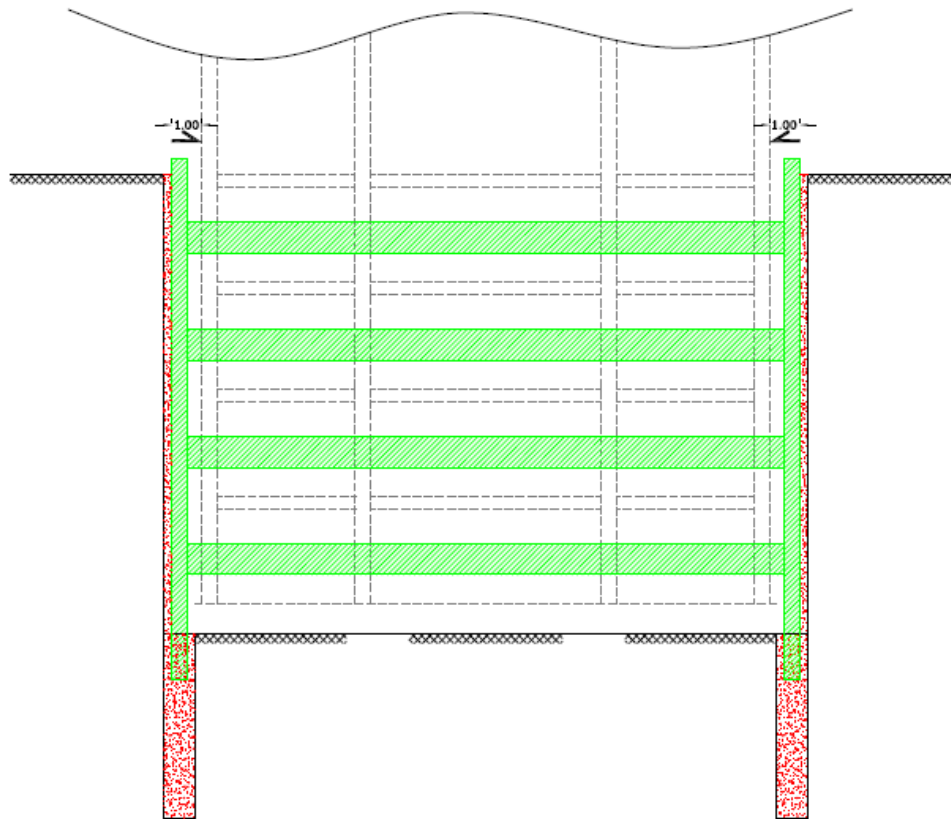
# کلیات روش های گودبرداری و پایدارسازی

استفاده از شمع نگهبان، دیوار دیافراگمی



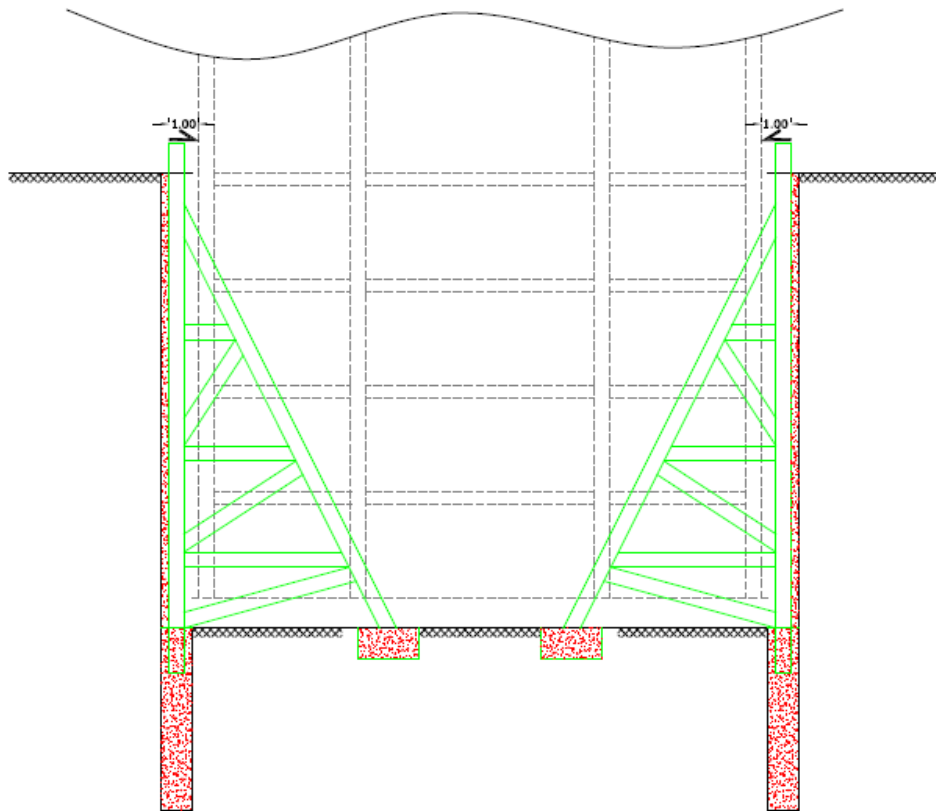
# کلیات روش های گودبرداری و پایدارسازی

## استفاده از روش مهار متقابل



# کلیات روش های گودبرداری و پایدارسازی

## استفاده از سازه نگهبان خرنجی





## فصل دوم

# مسائل حقوقی مربوط به گودبرداری در محیطهای شهری

## مسائل حقوقی مربوط به گودبرداری در محیطهای شهری

- ماده ۳۸ قانون مدنی: مالکیت زمین مستلزم مالکیت فضای محاذی آن است تا هرکجا بالا رود و همچنین است نسبت به زیر زمین بالجمله مالک حق همه گونه تصرف در هوا و فراز گرفتن دارد مگر آنچه قانون استثناء کرده باشد.
- ماده ۳۰۸ قانون مدنی: تصرف بدون اجازه ملک غیر، ذیل عنوان غصب قرار می گیرد.
- ماده ۳۲۰ قانون مدنی: غاصب نسبت به منافع مال مغضوب در زمان تصرف خود و ما بعد خود ضامن است.
- مبحث ۱۲ مقررات ملی ساختمان: در استفاده از روشهای پایدارسازی دیواره های گودبرداری از قبیل میخکوبی و میل مهار ورود به محدوده مالکیت املاک مجاور و همچنین معابر عمومی ممنوع می باشد مگر با موافقت ذینفع و مرجع رسمی ساختمان.
- دستورالعمل اجرائی گودبرداری ها: صاحب کار در صورت پیشنهاد و درخواست کتبی طراح موظف است برای انجام روشهایی از پایدارسازی گود که مستلزم خارج شدن از محدوده مالکیت می شود، نسبت به مطلع کردن تمامی همجواری های ذی نفع اقدام کند.

فصل سوم

# معرفی روش TOP&DOWN CONSTRUCTION و کاربردهای آن

# معرفی روش Top-Down Construction و کاربردهای آن

## ❖ نام های شناخته شده:

- (1) روش اجرای بالا و پایین
- (2) روش اجرای هم زمان زیرسازه و روسازه
- (3) Top&Down Construction Method
- (4) Top-Down Construction Method

## ❖ خصوصیات این روش:

- (1) حائل سازی قبل از گودبرداری (تکمیل حائل دائمی حین گودبرداری)
- (2) استفاده از سازه اصلی به عنوان حائل دائمی
- (3) امکان اجرای هم زمان روسازه و زیرسازه
- (4) عدم نیاز به پایدارسازی موقت
- (5) محدوده کاربرد تا عمق ۴۰ ~ ۴۵ متر
- (6) قابلیت طراحی و اجرا برای اسکلت فولادی و بتنی (کامپوزیت)

# معرفی روش Top-Down Construction و کاربردهای آن

## ❖ کاربرد:

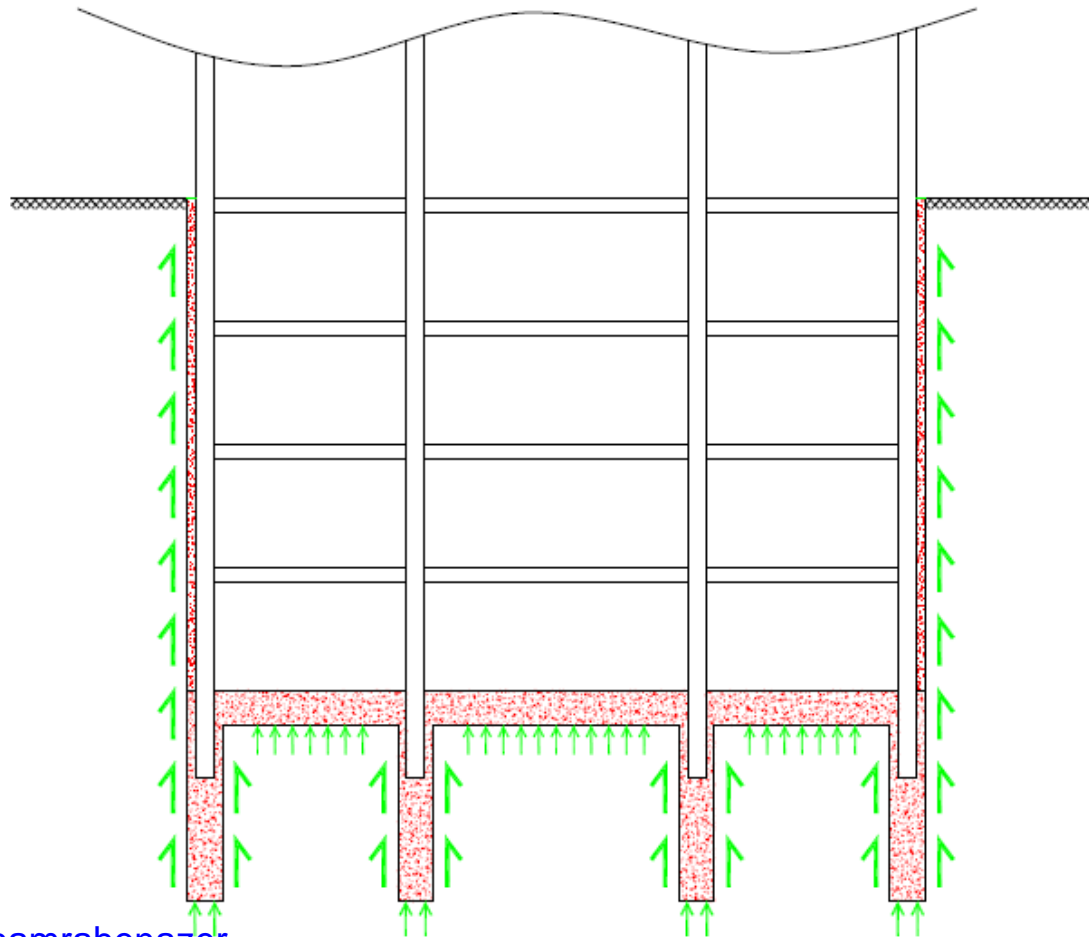
- 1) اجرای زیرگذرها
- 2) پارکینگهای طبقاتی زیرزمینی
- 3) ایستگاه های مترو
- 4) سازه های ساختمانی دارای چند طبقه زیرزمین

## ❖ ویژگیها:

- 1) عدم تعرض به املاک مجاور
- 2) امکان اجرا در زمینهای محدود و وسیع
- 3) عدم ایجاد آلودگی های زیست محیطی
- 4) عدم نیاز به اخذ رضایت همسایگان و کاهش مشکلات حقوقی
- 5) جابجائی های کم و عدم ایجاد خسارت به زیرساختها و املاک مجاور
- 6) افزایش راندمان عملیات اجرایی به دلیل عدم نیاز به پایدارسازی موقت
- 7) کاهش زمان اجرا در صورت اجرای همزمان زیرسازه و روسازه
- 8) بهینه سازی فونداسیون و عملکرد Box Foundation

# معرفی روش Top-Down Construction و کاربردهای آن

## عملکرد روش Top&Down Construction



فصل چهارم

## روش های شناخته شده برای TOP&DOWN

# روش های شناخته شده برای Top-Down

## ❖ سیستم سازه ای ستونها و حائل دائمی:

- (1) استفاده از دیوار دیافراگمی پیرامونی با ستونهای فولادی یا کامپوزیتی میانی
- (2) استفاده از شمعهای نگهبان پیرامونی با ستونهای فولادی یا کامپوزیتی میانی
- (3) استفاده از ستونهای فولادی و دیوار حائل بتنی آرمه پیرامونی
- (4) استفاده از ستونهای فولادی و دیوار حائل کامپوزیتی پیرامونی
- (5) استفاده از ستونهای کامپوزیتی و دیوار حائل بتن آرمه پیرامونی
- (6) استفاده از ستونهای کامپوزیتی و دیوار حال کامپوزیتی پیرامونی

## ❖ سیستم سازه ای سقفها:

- (1) سقف تیر و تاوه بتن آرمه – کامپوزیت
- (2) سقف عرشه فولادی
- (3) سقف دال بتنی تخت یا وافل یا هولوکور (توصیه نمیشود!)

## ❖ سیستم سازه ای فونداسیون:

- (1) شمع و پی نواری (Piled Strip Foundation)
- (2) شمع و پی رادیه (Piled Raft Foundation)



# علت عدم توصیه سیستم دال بتنی

## ❖ دلایل عملکردی:

- (1) جمع شدگی بتن (Shrinkage) و تحمیل تنش و جابجائی در صفحه دیافراگم
- (2) خزش بتن (Creep) و افزایش تغییر شکل‌های ناشی از خمش و نیروی محوری در دال
- (3) افزایش اثرات لنگر ثانویه (پی-دلتا) در نتیجه تشدید تغییرشکلها

## ❖ دلایل طراحی:

- (1) پیچیدگی نحوه اعمال اثرات جمع شدگی و خزش در مدلسازی (Time Dependent)
- (2) نیاز به تعیین مدت زمان لازم برای عملیات که ممکن است در اجرا تحقق نیابد
- (3) عدم امکان پیشبینی دقیق مدت زمان بسیج تنشهای جانبی خاک پشت دیوارهای حائل

## ❖ دلایل اجرایی:

- (1) قالب بندی و بتن ریزی سقف قبل از خاک برداری (نیاز به اجرای زیرسازی، حفاری تونلی)
- (2) قالب بندی و جک زدن زیر سقف بعد از خاک برداری (عدم امکان ادامه عملیات تا زمان لازم برای گیرش بتن و کسب مقاومت طبق شرایط مبحث ۹ مقررات ملی ساختمان) و مخاطرات آن

## ❖ راهکارهای پیشنهادی:

- (1) استفاده از بتن Non Shrink (بتن الیافی) - کاهش جمع شدگی و خزش (تحمیل هزینه)
- (2) کامپوزیت کردن مقاطع و اعمال پیش خیز (افزایش پیچیدگی طراحی و اجرا)

- (3) اعمال ضوابط ACI209 در مدلسازی و انجام آنالیز وابسته به زمان <https://t.me/hamrahenazer>

# راهکار نرم افزار

فعال سازی پارامترهای Creep و Shrinkage در نرم افزار

<b>Material Name</b> Fc=250	<b>Material Type</b> Concrete	<b>Symmetry Type</b> Isotropic
<b>Time Dependent Type</b> ACI 209R-92 AS 3600-2009 CEB-FIP 90 CEB-FIP 2010 Eurocode 2-2004 GL2000 JTG D62-2004 NZS 3101-2006 User	<b>Units</b> N, mm, C	<b>ACI 209R-92 Parameters</b> Relative Humidity, %: 50 Shrinkage Start Age, days: 0 Compressive Strength Factor, a: Compressive Strength Factor, Beta: Curing Type: Moist Slump: 150 Fine Aggregate Percentage, %: 50 Air Content, %: 6 Cement Content, lb/yd <sup>3</sup> : 700
<b>Time</b> <input type="checkbox"/> For <input checked="" type="checkbox"/> Shrinkage	<b>Factor</b> d Stiffness: 1 1	
<b>Creep Analysis Type</b> <input checked="" type="radio"/> Full Integration <input type="radio"/> Dirichlet Series With Terms		

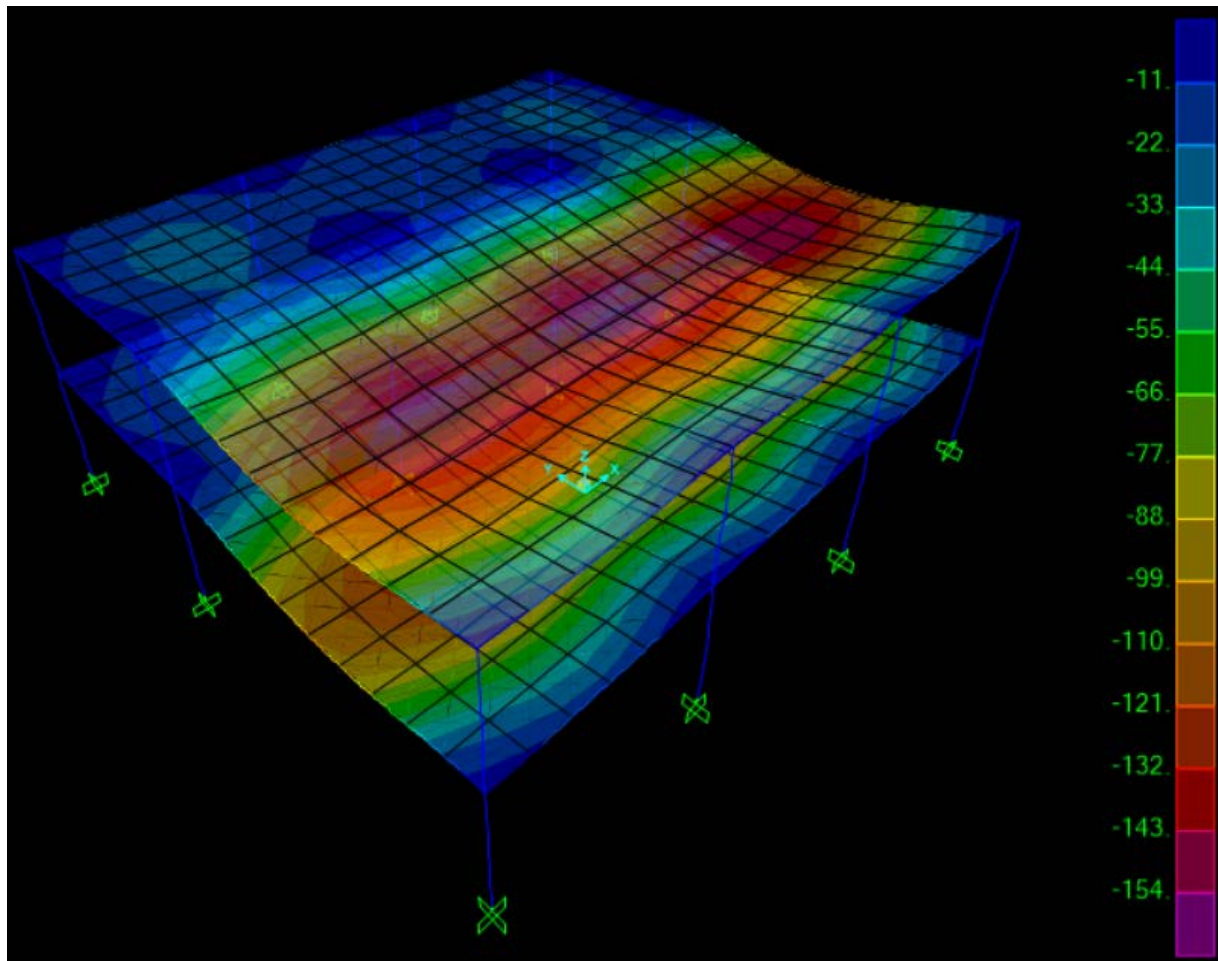
# راهکار نرم افزار

## فعال سازی پارامترهای Creep و Shrinkage در نرم افزار

<b>Material Name</b> Fc=250	<b>Material Type</b> Concrete	<b>Symmetry Type</b> Isotropic								
<b>Time Dependent Type</b> ACI 209R-92	<b>Units</b> Kgf, m, C	<b>ACI 209R-92 Parameters</b>								
<b>Time Dependence Considered For</b>		Relative Humidity, % 50								
<table border="1"><thead><tr><th>Item</th><th>Factor</th></tr></thead><tbody><tr><td><input type="checkbox"/> Compressive Strength and Stiffness (Modulus of Elasticity)</td><td></td></tr><tr><td><input checked="" type="checkbox"/> Creep</td><td>1</td></tr><tr><td><input checked="" type="checkbox"/> Shrinkage</td><td>1</td></tr></tbody></table>	Item	Factor	<input type="checkbox"/> Compressive Strength and Stiffness (Modulus of Elasticity)		<input checked="" type="checkbox"/> Creep	1	<input checked="" type="checkbox"/> Shrinkage	1		Shrinkage Start Age, days 0
Item	Factor									
<input type="checkbox"/> Compressive Strength and Stiffness (Modulus of Elasticity)										
<input checked="" type="checkbox"/> Creep	1									
<input checked="" type="checkbox"/> Shrinkage	1									
<b>Creep Analysis Type</b>		Compressive Strength Factor, a Compressive Strength Factor, Beta Curing Type Moist								
<input checked="" type="radio"/> Full Integration		Slump 0.15								
<input type="radio"/> Dirichlet Series With <input type="text"/> Terms		Fine Aggregate Percentage, % 50								
		Air Content, % 6								
		Cement Content, lb/yd3 700								

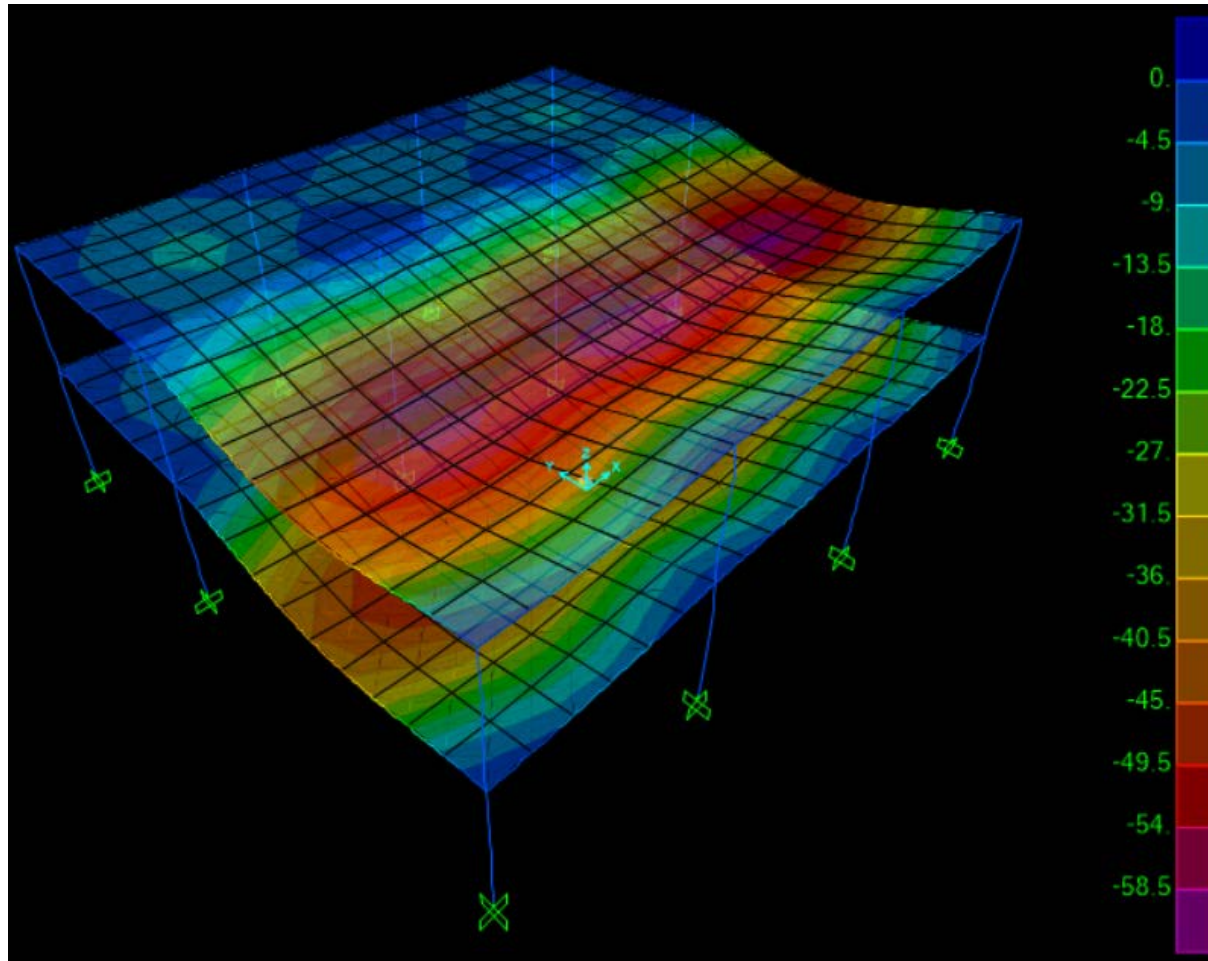
# راهکار نرم افزاری

نتیجه اعمال اثرات خزش و جمع شدگی (حداکثر تغییر شکل قائم ۱۵۴ میلیمتر)



# راهکار نرم افزاری

نتیجه عدم اعمال اثرات خزش و جمع شدگی (حداکثر تغییر شکل قائم ۵۹ میلیمتر)



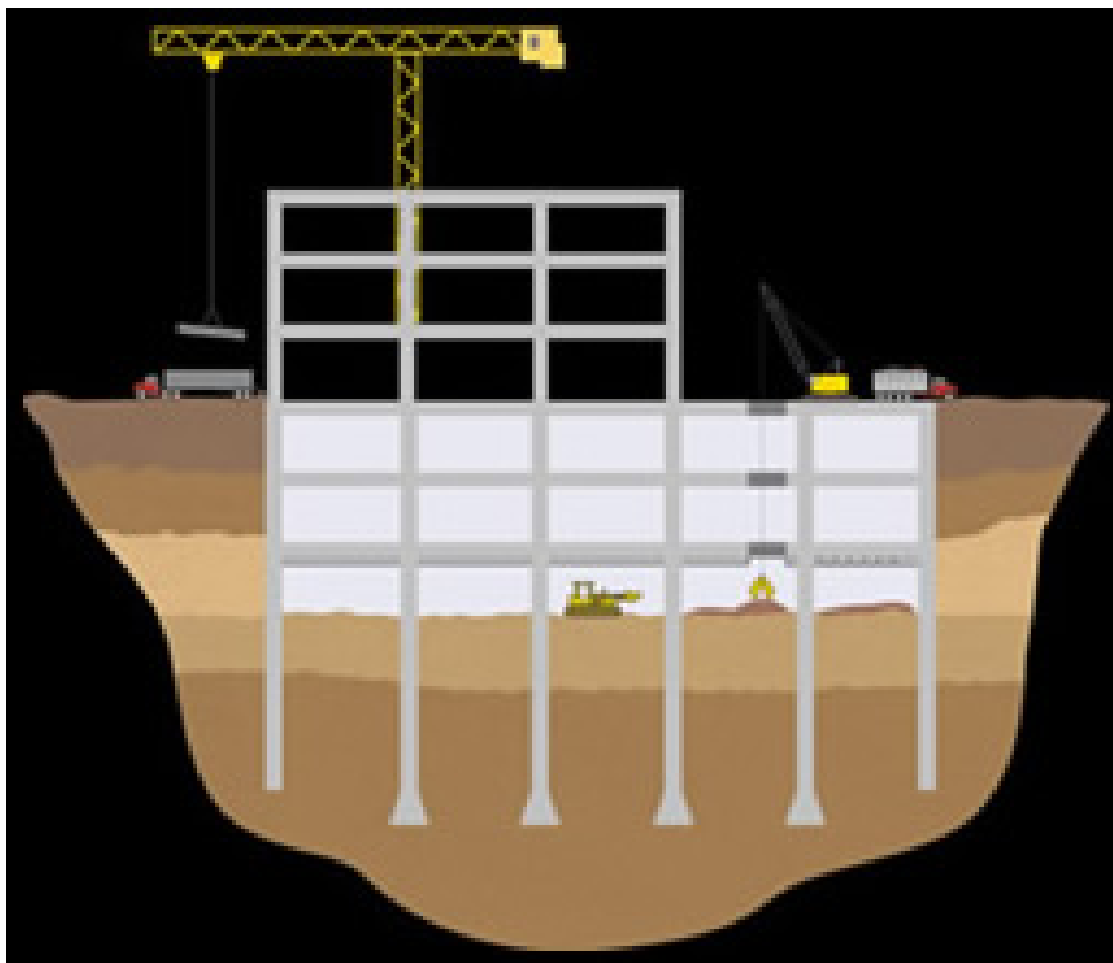
<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی

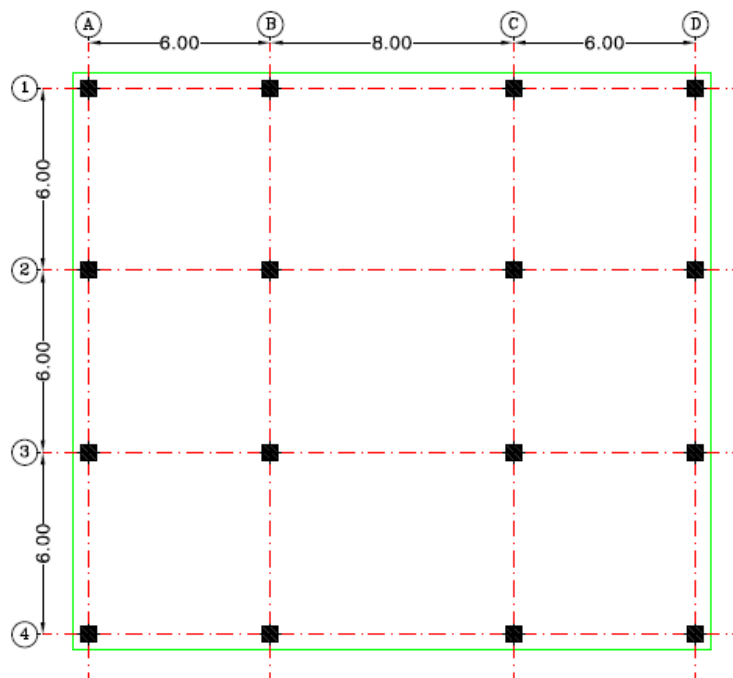
# روش های شناخته شده برای Top-Down

مبنای روش Top&Down در دنیا بر اساس دیوار دیافراگمی پیرامونی



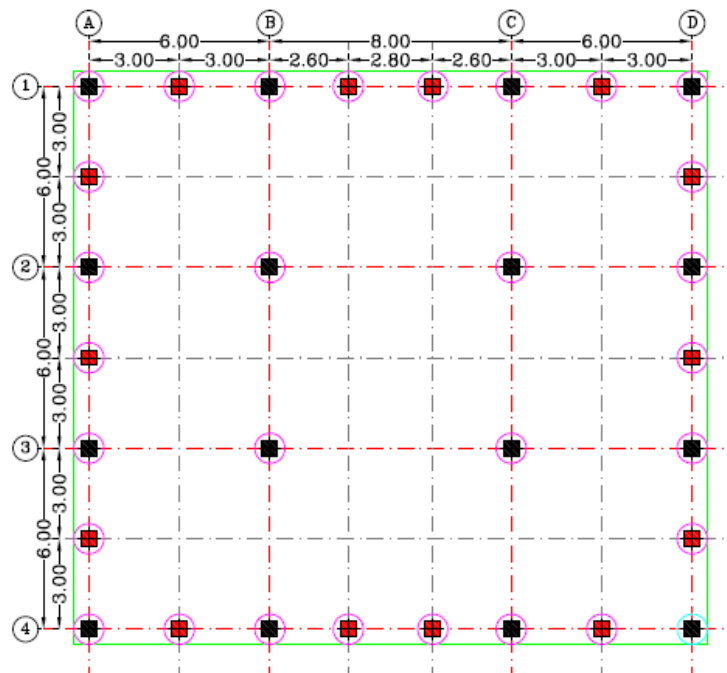
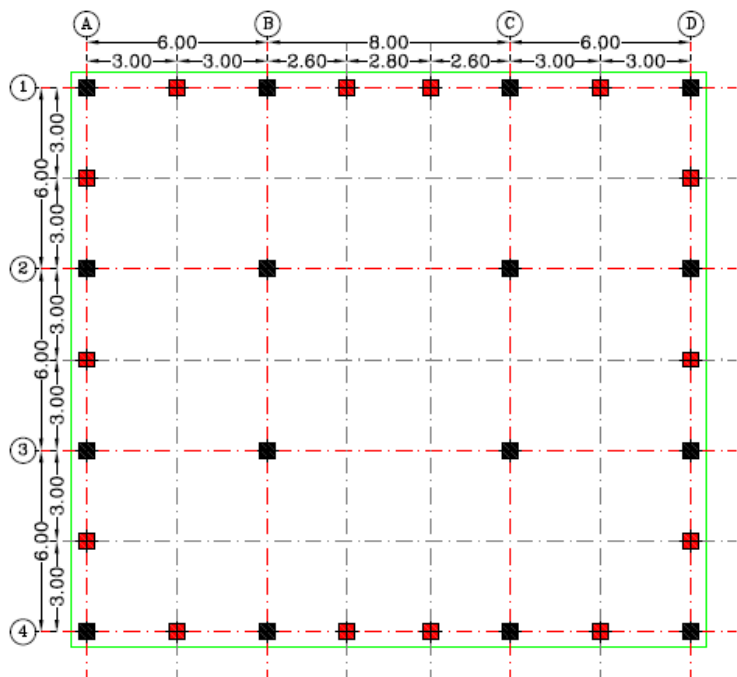
# روش های شناخته شده برای Top-Down

روش ستونهای فولادی و دیوار حائل بتنی پیرامونی



# روش های شناخته شده برای Top-Down

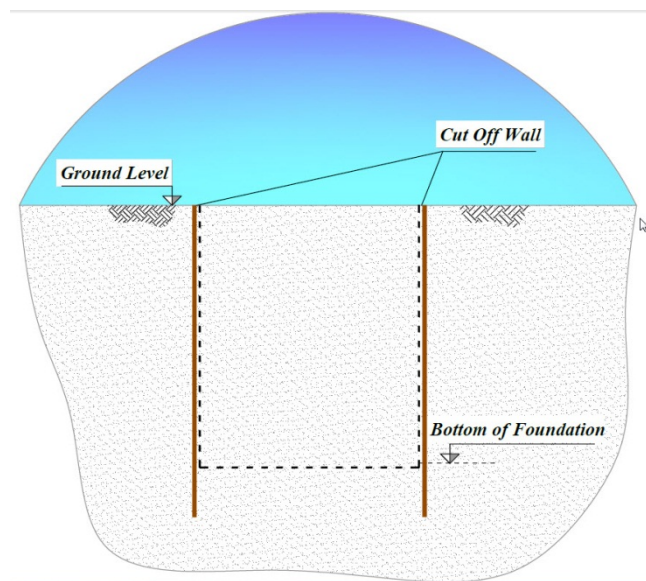
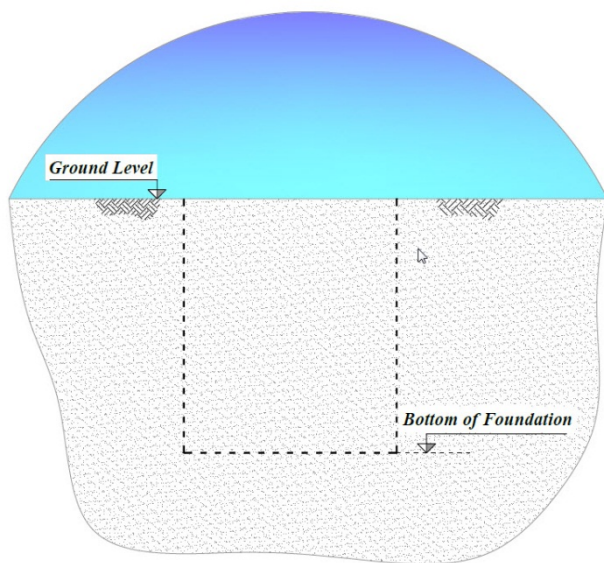
## روش ستونهای فولادی و دیوار حائل بتنی پیرامونی





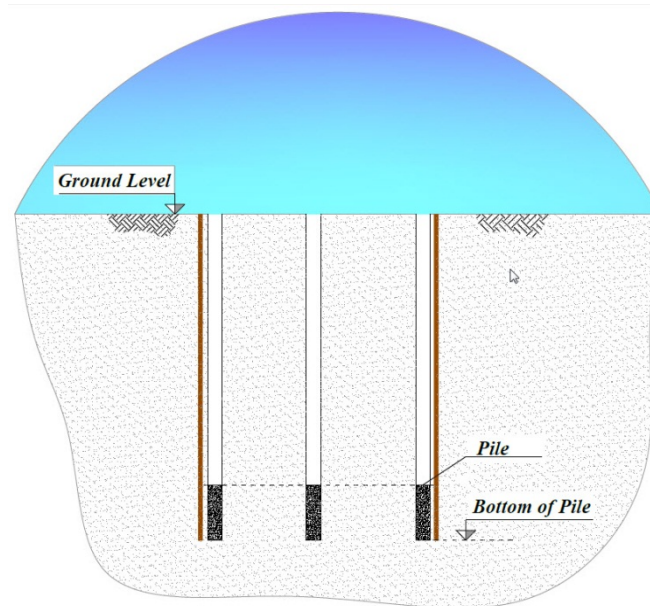
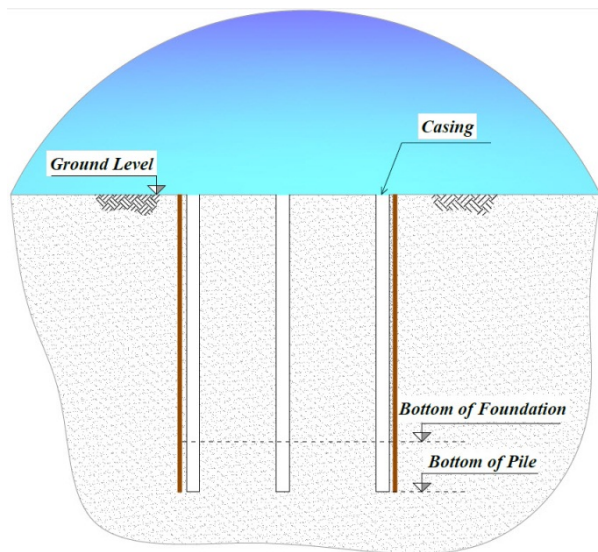
# روش های شناخته شده برای Top-Down

## مراحل اجرا



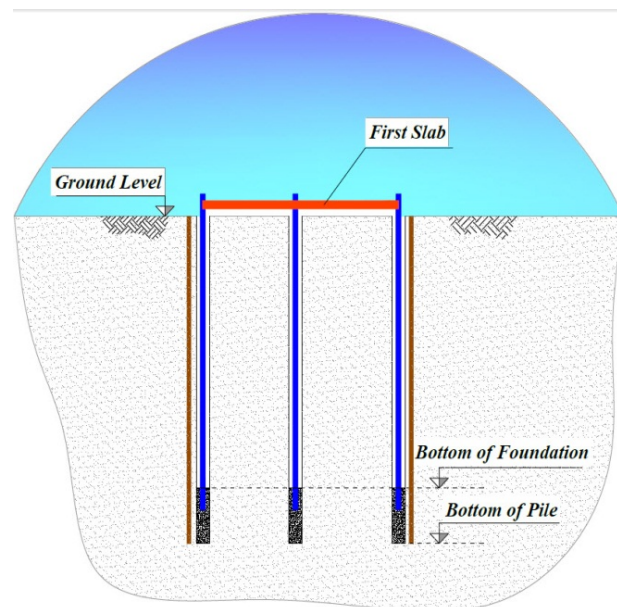
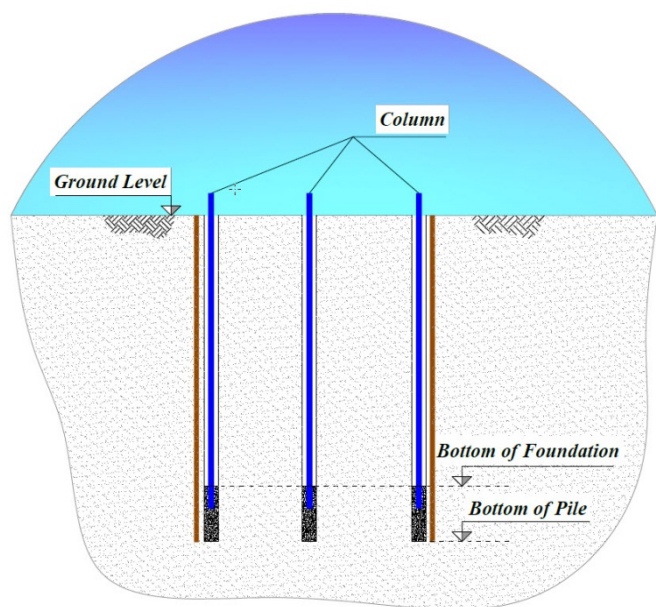
# روش های شناخته شده برای Top-Down

## مراحل اجرا



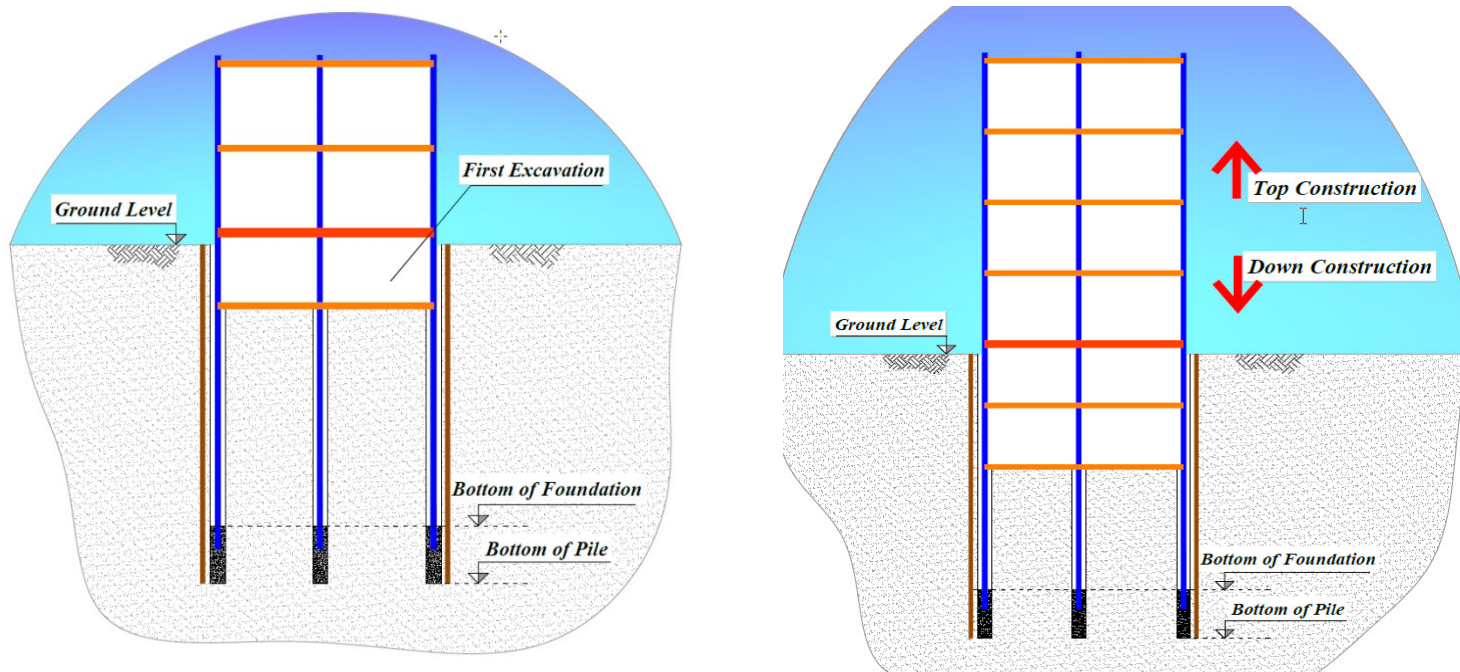
# روش های شناخته شده برای Top-Down

## مراحل اجرا



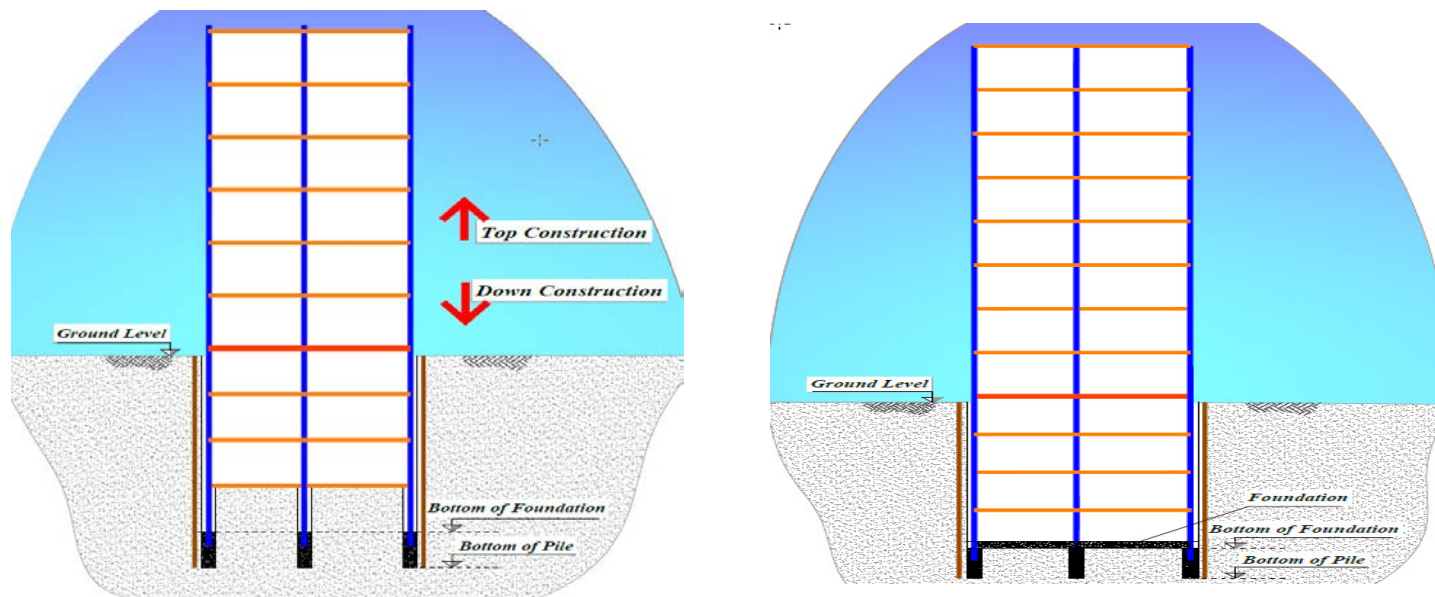
# روش های شناخته شده برای Top-Down

## مراحل اجرا



# روش های شناخته شده برای Top-Down

## مراحل اجرا





# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down

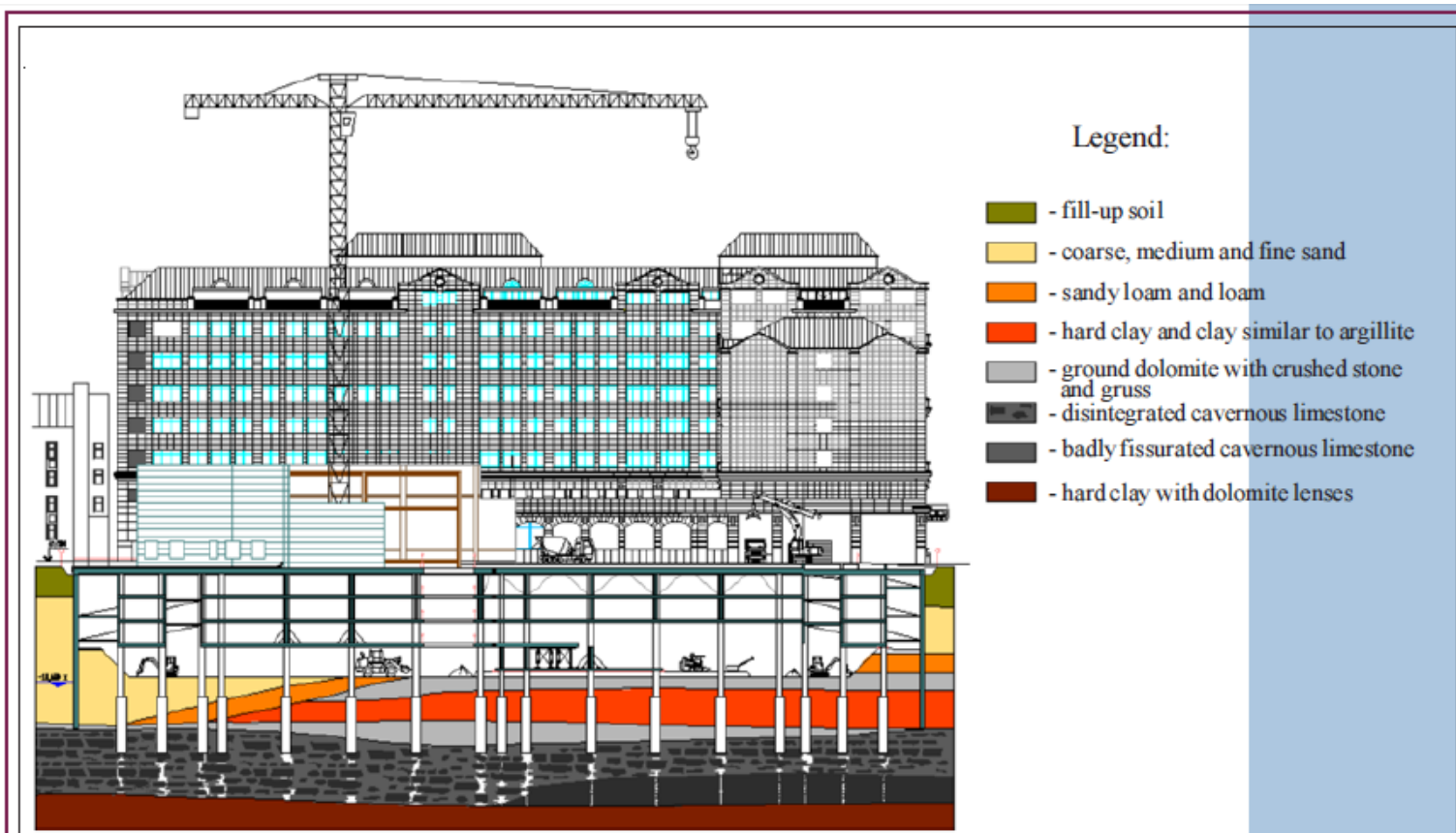


Fig. 10. «The Alfa-Arbat-Center» multifunctional complex in Moscow. Erecting floor-slabs over the parking-garage western half -4<sup>th</sup> and -5<sup>th</sup> stores as well as the western half -3<sup>rd</sup> storey internal bearing structures. Excavation in the pit 4<sup>th</sup> tier under protection of the -3<sup>rd</sup> storey ramp structures at both parts of the parking-garage. Proceeding with erection of the extension.

<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی

# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی

# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down

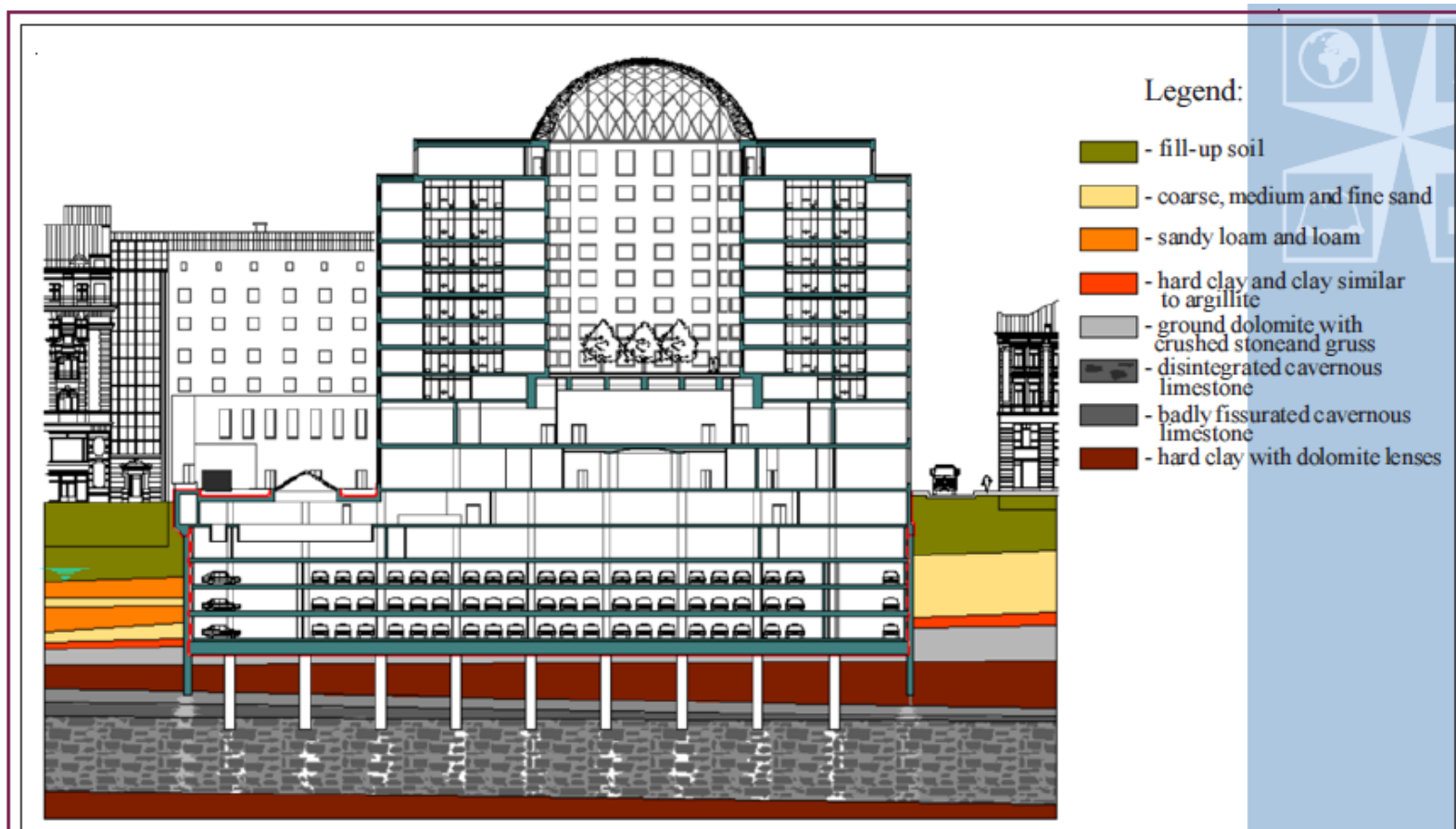
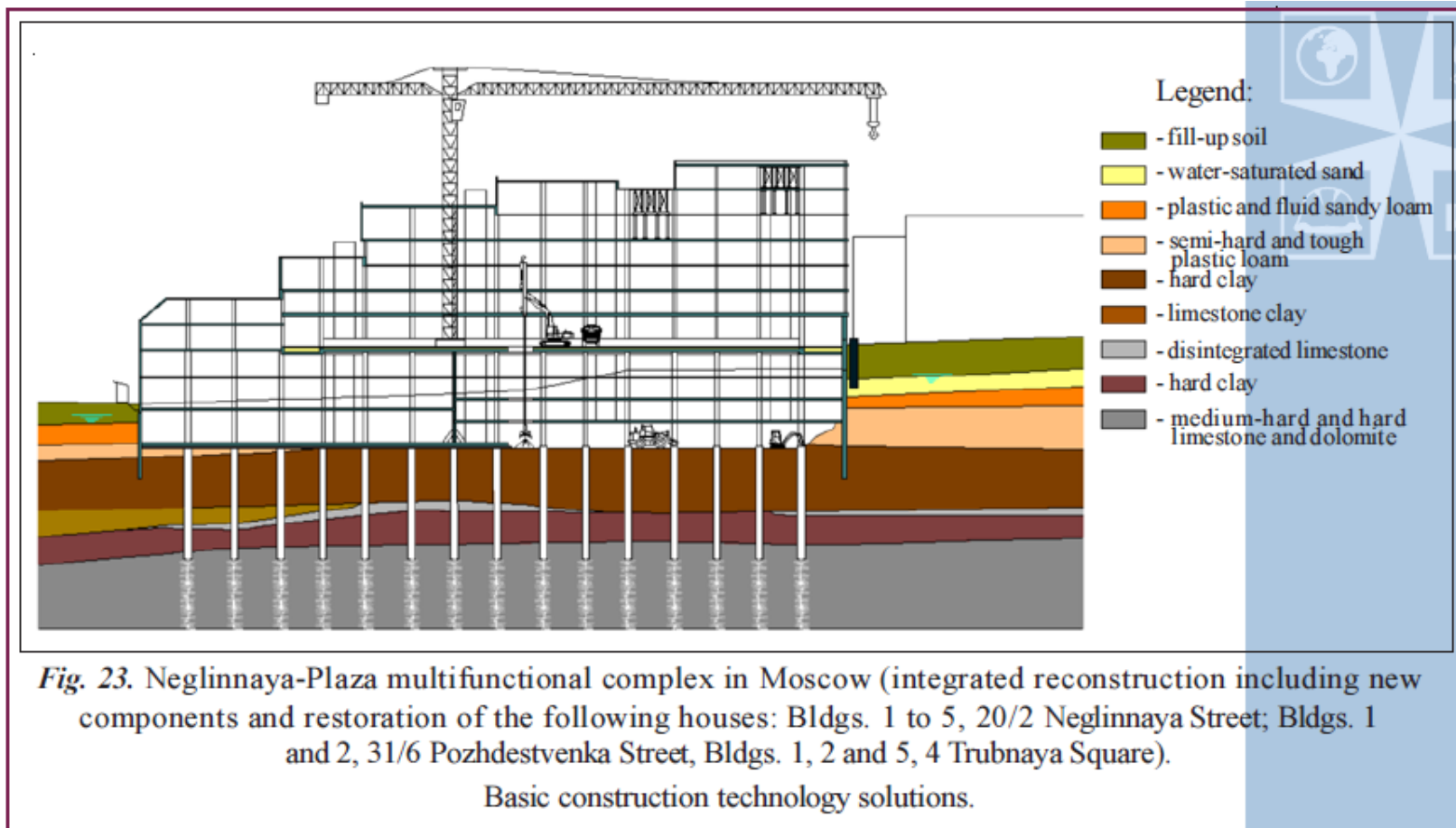


Fig. 21. Hilton five-star international hotel building, address Bid. 1, 3-5 Tverskaya Street, Moscow. The project is under implementation.



# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down



# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down

مجموعه هتل و گردشگری در شرق روسیه

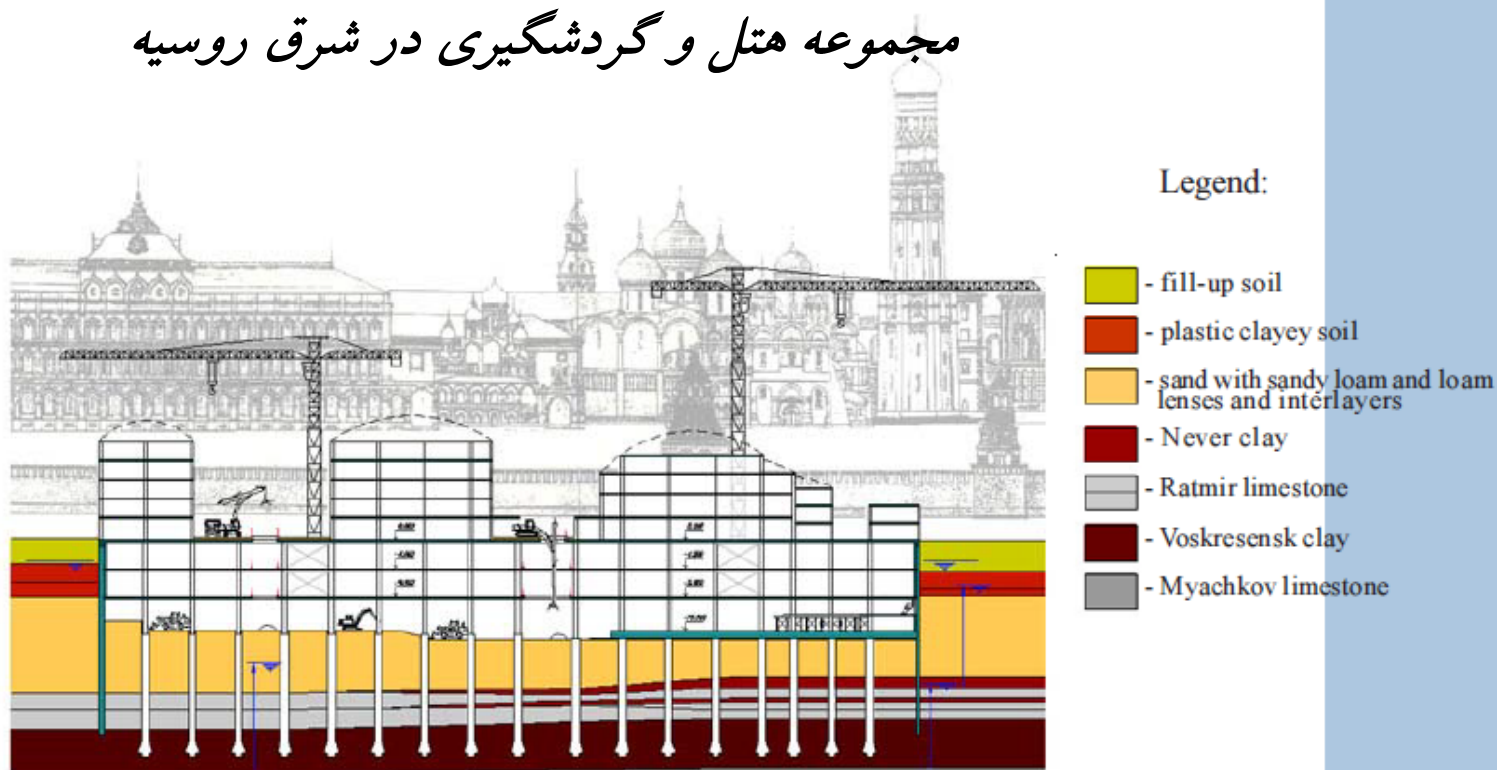


Fig. 24. Hotel and recreation complex in the eastern part of Block 359 in Moscow. Design proposal.

# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down

## *International Finance Center Phase II in Hong Kong*



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی

# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down

هتلهای زنجیره‌ای *Langham* در نیویورک:



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی



# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down

Typical Top-down construction arrangement as in Langham Place project



<https://t.me/hamrahenazer>

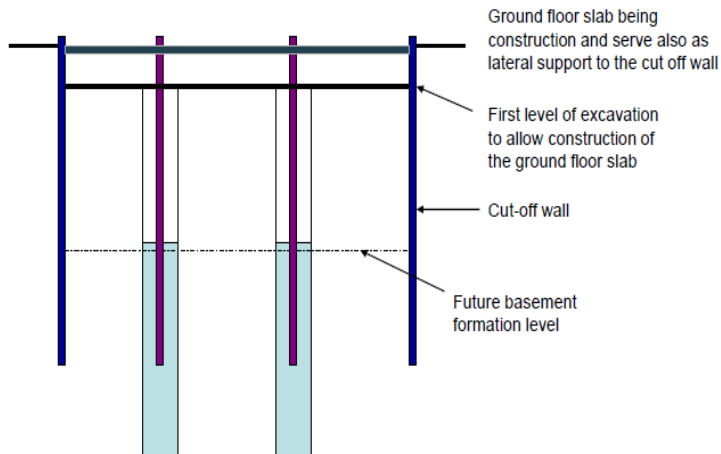
مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی

# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down

فاز ۲ ساختمان مرکزی دارایی هنگ کنگ



Completion of the ground floor slab and start to excavate downward for the first basement using the steel stanchions as support



<https://t.me/hamrahenazer>

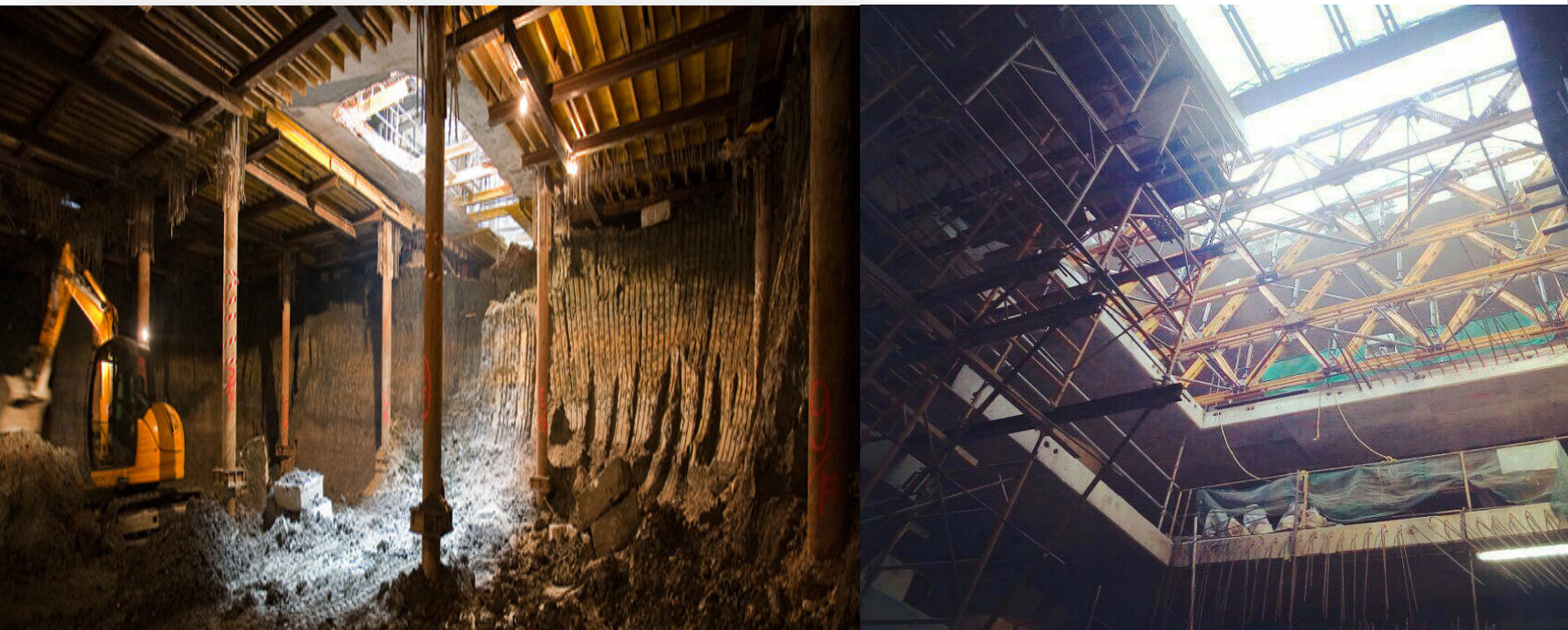
مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی



# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down



# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی



# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down



# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down

مجموعه هتل و گردشگری در شرق روسیه



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی



# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی

# روش های شناخته شده برای Top-Down

پروژه های شاخص اجرا شده در دنیا با روش Top&Down



## فصل پنجم

# امکان سنجی پروژه برای پیاده سازی روش TOP&DOWN

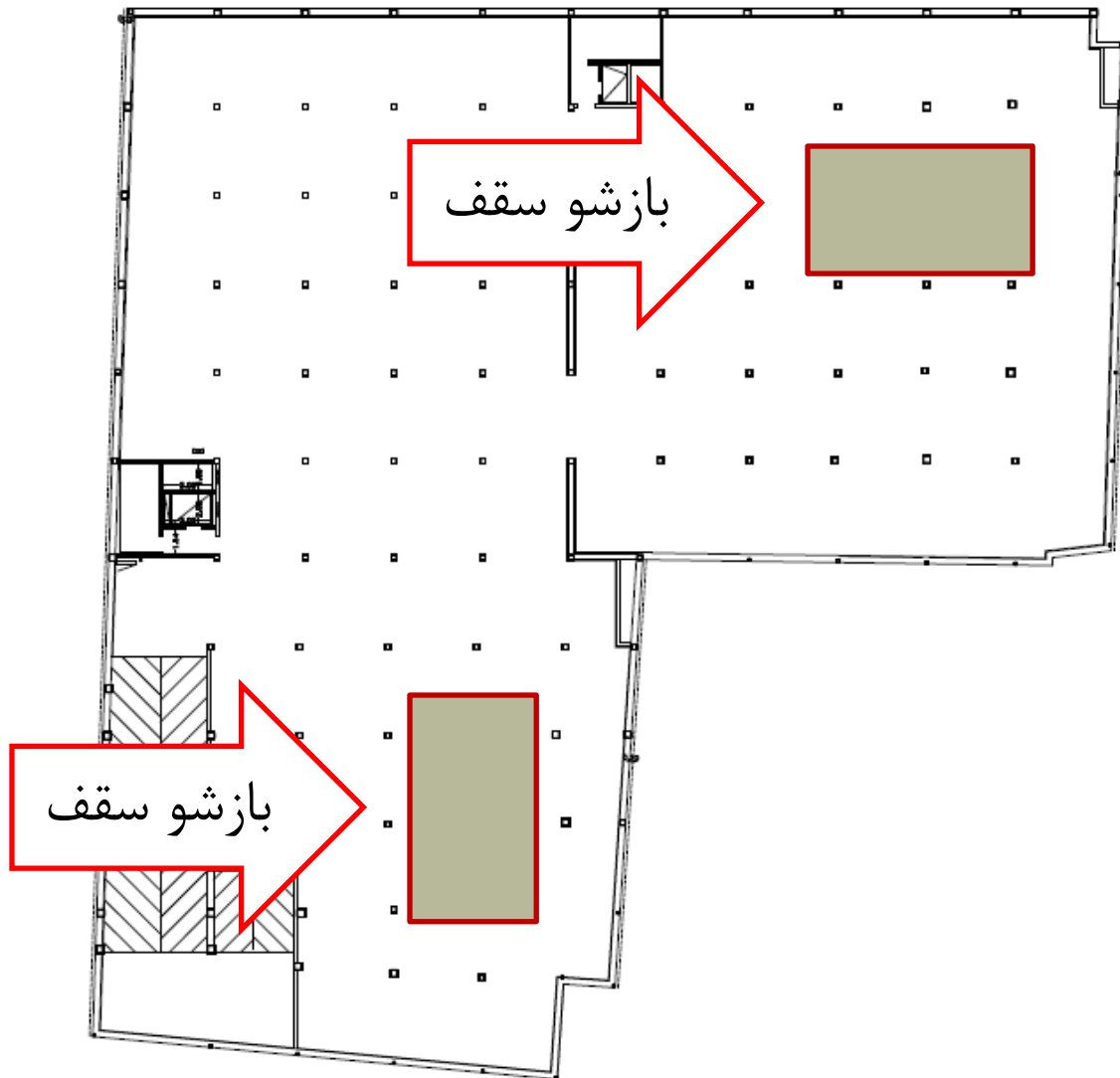
## امکان سنجی پروژه برای پیاده سازی روش Top&Down

- ❖ وجود گود نور در هر یک از اضلاع در پلان معماری
- ❖ وجود بازشوهای بزرگ در سقفها و ایجاد اختلال در دیافراگم سقفها
- ❖ بررسی چیدمان ستونهای پیرامونی و فاصله بین ستونها
- ❖ بررسی فاصله بین ستونهای میانی و قدرت مانور ماشین آلات
- ❖ وجود انفکاک و جدایش در بخش زیرسازه به دلیل تامین درز انبساط
- ❖ شیب خیلی تند زمین در سایت و اختلاف تراز زیاد(در حد چند طبقه)
- ❖ وجود قطعات سنگی بسیار بزرگ نیازمند انفجار
- ❖ وجود حفرات و قنوات زیرزمین و تمهیدات آن
- ❖ وجود سفره آب زیرزمین و تمهیدات آن
- ❖ وجود لایه بسیار ریزشی و فاقد چسبندگی (ماسه ای SW-SP)
- ❖ وجود لایه بسیار سخت و غیر قابل حفاری (لایه سنگی و ...)
- ❖ بررسی دسترسیها، موقعیت بازشوهای موقت سقف، تاور کرین و ...



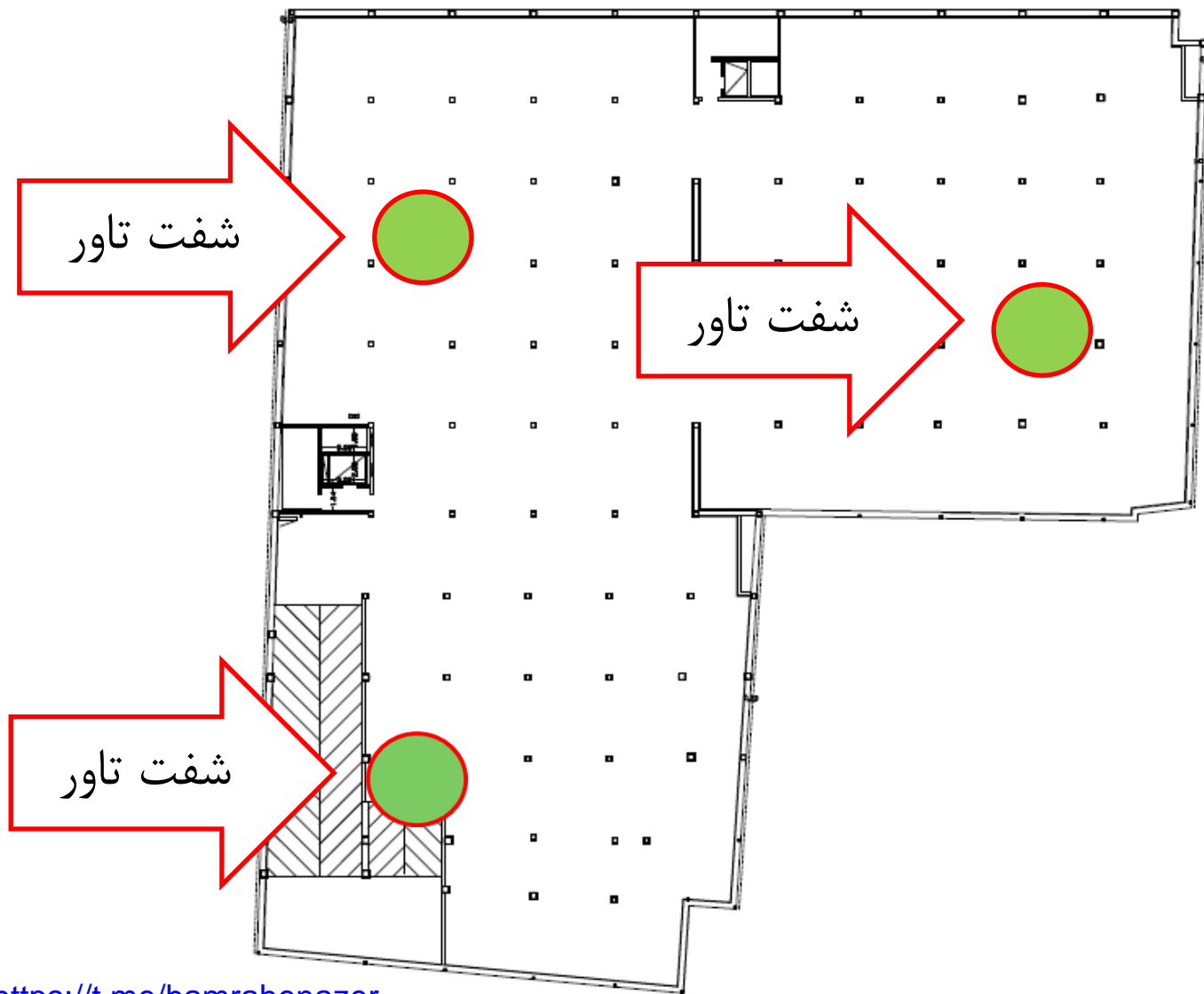


# امکان سنجی پروژه برای پیاده سازی روش Top&Down

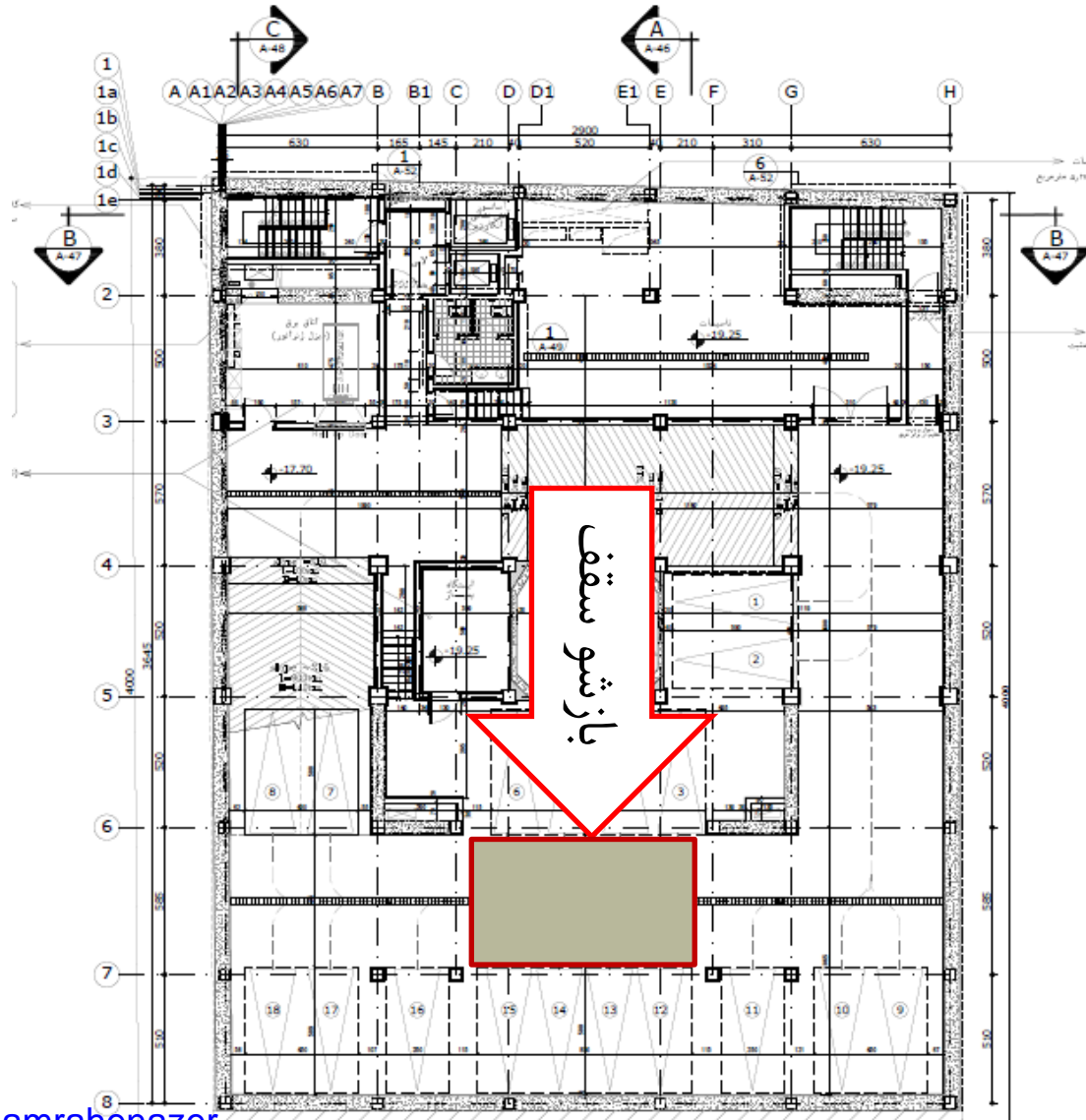




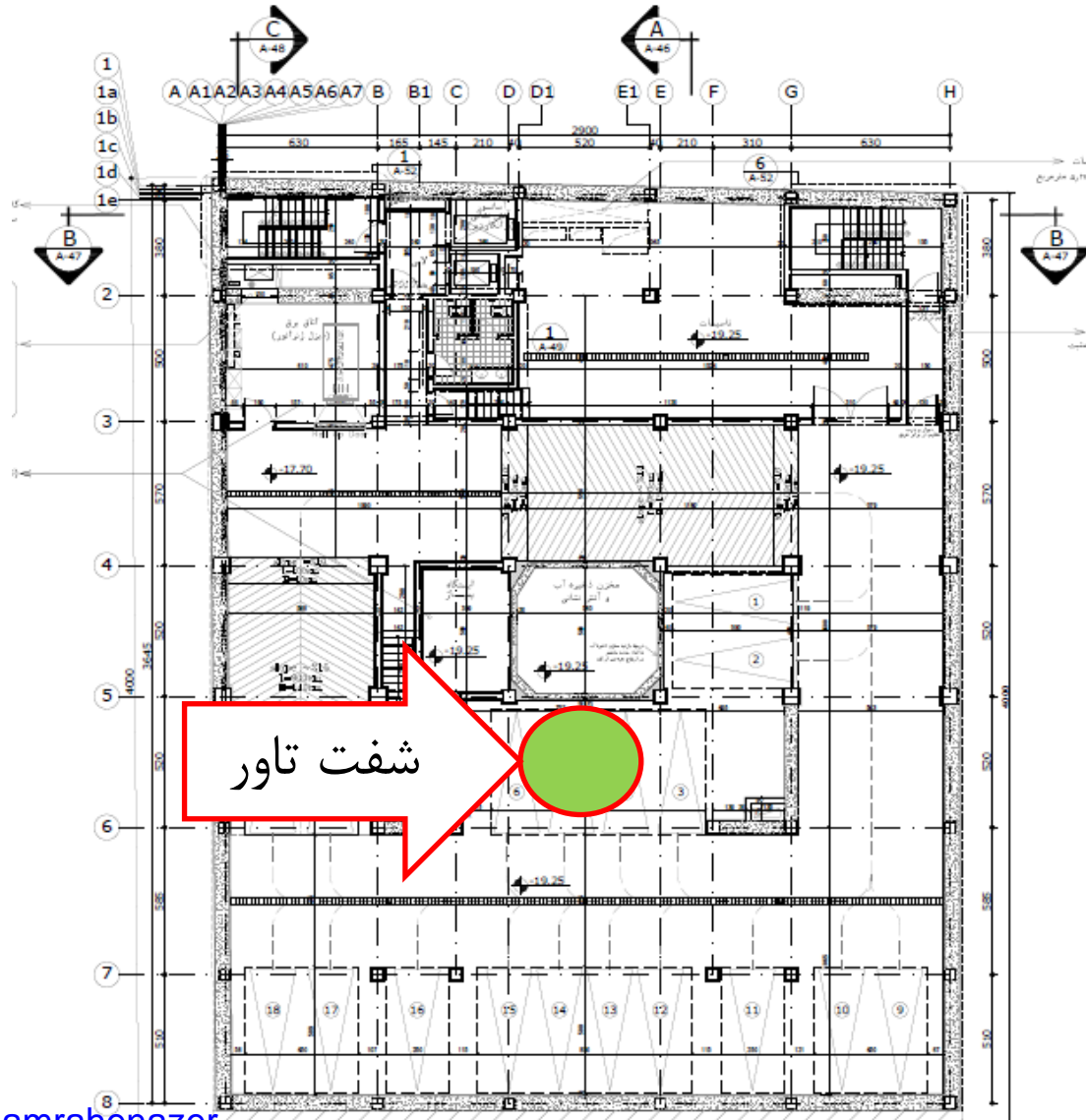
# امکان سنجی پروژه برای پیاده سازی روش Top&Down



# امکان سنجی پروژه برای پیاده سازی روش Top&Down



# امکان سنجی پروژه برای پیاده سازی روش Top&Down



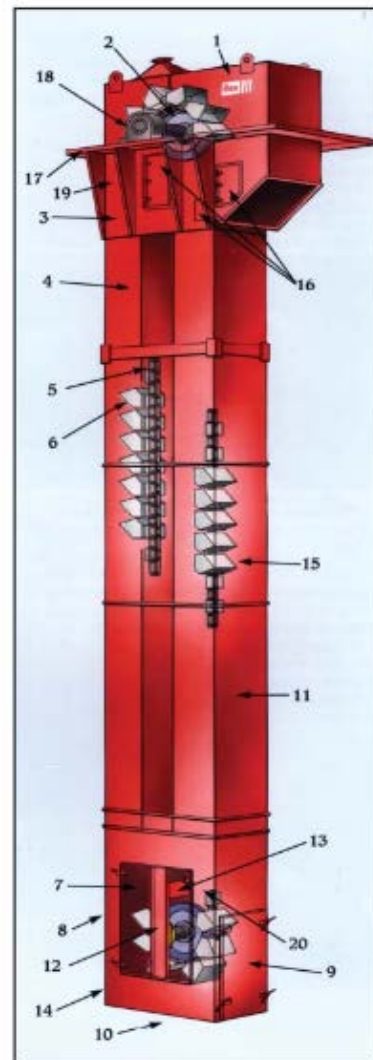
## فصل ششم

گام بندی مراحل اجرایی و تعیین تقدم و تاخر عملیات و ملاحظات سازه‌ای و ژئوتکنیکی

## گام بندی مراحل اجرایی و تعیین تقدم و تاخر عملیات و ملاحظات سازه‌ای و ژئوتکنیکی

- ❖ ارزیابی توانائی پیمانکار به لحاظ امکانات و تجهیزات
- ❖ تصمیم گیری در خصوص سیستم سازه اصلی و سازه های کمکی
- ❖ تصمیم گیری در خصوص سیستم سازه سقف طبقات
- ❖ تصمیم گیری بر اساس توانائی پیمانکار در اجرای همزمان روسازه و زیرسازه (به ازای هر طبقه زیرسازه چند طبقه روسازه!؟)
- ❖ انتخاب روش حفاری شمعهها (دستی - ماشینی)
- ❖ انتخاب روش حفاری و خاک برداری و ماشین آلات و ابزار و تجهیزات
- ❖ تعیین روش انتقال مصالح به زیرزمینها (قطعات سازه، بتن و ...)
- ❖ تعیین تقدم و تاخر عملیات حفاری شمعهها (بر اساس فاصله شمعهها)
- ❖ تعیین ترتیب و توالی عملیات اجرایی
- ❖ ابزار دقیق و مانیتورینگ
- ❖ ملاحظات اجرایی شامل هوادهی زیر سقفها و تامین روشنایی و...

# گام بندی مراحل اجرایی و تعیین تقدم و تاخر عملیات و ملاحظات سازه‌ای و ژئوتکنیکی



## فصل هفتم

# مخاطرات مربوط به روش TOP&DOWN بررسی مزایا و معایب این روش

### ❖ مخاطرات:

- (1) باورهای غلط (نگرشهای بازدارنده - سطح پایین دانش - سهل انگاری)
- (2) عدم توجه به مسائل طراحی و عدم رعایت صحیح مراحل اجرا
- (3) عدم امکان سنجی قبل از شروع طراحی و اجرا
- (4) عدم مدیریت صحیح اجرایی (ناهماهنگی بین عوامل اجرایی و نظارتی)
- (5) عدم توجه به عوارض زیرسطحی (قنوات و حفرات و لایه بندی خاک و ...)
- (6) عدم انجام مطالعات پایه (ژئوتکنیک، هیدروژئولوژی، زمین شناسی و ...)
- (7) عدم در نظر گرفتن رواداریها و تکرانهای اجرایی (ساخت و نصب و...)
- (8) عدم استفاده از ماشین آلات مناسب
- (9) عدم پیش بینی بازشو (Opening) در سقفها برای اهداف اجرایی مختلف
- (10) عدم پیش بینی نحوه انتقال مصالح و المانهای سازه ای به طبقات زیرین
- (11) عدم توجه به آبهای زیرسطحی و نحوه مهار یا انتقال آن
- (12) عدم استفاده از پرسنل اجرایی مجرب
- (13) عدم رعایت مسائل ایمنی (HSE)



### ❖ مزایا:

- 1) عدم پیچیدگی در طرح و امکان اجرای آن با حداقل امکانات موجود
- 2) ایمنی زیاد برای ساختمانهای مجاور و همچنین ایمنی ضمن اجرا و بعد از اجرا
- 3) تامین پایداری استاتیکی و دینامیکی سازه در مقابل بارهای جانبی (خاک و زلزله)
- 4) تامین انسجام کامل سازه و عملکرد یکپارچه المانهای تشکیل دهنده سازه اصلی در مقابل بارهای وارده
- 5) کاهش نشست و جابجائی به علت استفاده از پی های عمیق
- 6) سرعت اجرای بالا در صورت اجرای هم زمان روسازه و زیرسازه
- 7) کاهش هزینه های اجرائی و عدم تولید ضایعات در روند اجرای سیستم نگهداری
- 8) عدم نیاز به پایدارسازی موقت و حذف کامل هزینه های مرتبط
- 9) امکان اجرای سیستم زهکشی در مجاورت آبهای سطحی و زیرسطحی
- 10) عدم نیاز به هرگونه تغییر در طرح معماری

### ❖ مزایا:

- 11) ابعاد منطقی و قابل اجرا برای المانهای سازه‌ای
- 12) عدم نیاز به تخصص‌های ویژه در عملیات اجرایی
- 13) بهینه سازی کلی طرح سازه و اقتصادی کردن طرح
- 14) عدم نیاز به فضای اضافی برای اجرای سیستم نگهداری
- 15) عدم تعرض به حریم ساختمانهای مجاور
- 16) استفاده از عملکرد پی‌های شناور و فونداسیون صندوقچه‌ای (Box Foundation)
- 17) کاهش پدیده بالازدگی کف گود در خاکهای رسی (Heave)
- 18) امکان اجرای سازه در عمق و ارتفاع به صورت همزمان و در نتیجه افزایش راندامان اجرا و کاهش مدت زمان عملیات اجرایی.

### ❖ معایب:

- 1) عدم امکان تغییر در طرح (جانمایی ستونها و ارتفاع طبقات و عمق گودبرداری)
- 2) پر هزینه بودن عملیات حفاری و خاک برداری از زیر سقفها نسبت به سایر روشهای گودبرداری
- 3) نیاز به استفاده از ماشین آلات کم حجم با قدرت مانور بالا در فضای محدود
- 4) نیاز به تامین روشنایی و هوادهی در عملیات اجرایی زیر سقفها
- 5) نیاز به مطالعات طراحی ویژه (ژئوتکنیک و سازه)
- 6) نیاز به مدیریت مقتدر و مجرب کارگاهی
- 7) نیاز به کنترل تولرانسه‌های اجرایی و پیاده سازی سیستم کنترل کیفی دقیق
- 8) نیاز به استفاده از تاورکرین یا گنتری یا جرثقیل بصورت دائمی در پای کار
- 9) عدم امکان پیاده سازی برای تمامی طرح ها (وجود بازشوهای بزرگ در پیرامون سازه – عدم امکان اتصال سقف به دیوارها در بازشوهای پیرامونی – تراکم بیش از اندازه ستونها در پلان – شرایط نامساعد خاک و ...)
- 10) مدت زمان زیاد لازم برای طراحی و هماهنگی بین تخصص ها

## فصل هشتم

# مبانی طراحی ژئوتکنیکی و ملزومات آن

## مبانی طراحی ژئوتکنیکی و ملزومات آن

- ❖ انجام مطالعات ژئوتکنیک (آزمایشگاهی – برجا) و مطالعات ساختگاهی
- ❖ انجام مطالعات ژئوفیزیک (دانه‌پول و کراسه‌پول و ... برای تعیین سرعت امواج)
- ❖ استخراج پارامترهای مقاومت برشی و سختی خاک
- ❖ تعیین لایه بندی خاک به منظور اعمال در مدلسازی های عددی
- ❖ تعیین ظرفیت مورد نیاز شمعها بر اساس نتایج آنالیز اولیه سازه
- ❖ انتخاب نرم افزار ژئوتکنیکی مناسب به منظور انجام مدلسازی های عددی
- ❖ محاسبه ظرفیت باربری شمعها (جداره – نوک) و تعیین قطر و عمق شمعها
- ❖ کنترل ظرفیت باربری شمعها و فونداسیون نهایی بر اساس نشست مجاز
- ❖ تعیین فشار جانبی وارد بر دیوارهای حائل پیرامونی در مراحل ساخت
- ❖ محاسبات اندرکنش خاک و سازه و استخراج روابط نیرو-جابجائی برای شمع و دیوارها
- ❖ کنترل جابجائی‌های جانبی و قائم خاک و اثرات آن بر سازه‌های مجاور
- ❖ کنترل پایداری و تعیین فاکتورهای ایمنی

## فصل نهم

معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه  
با نرم افزارهای ژئوتکنیکی (معرفی پروژه)

## معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی

- ❖ مدلسازی عددی به منظور تحلیل اندرکنش خاک و شمع و استخراج روابط نیرو-جابجائی تحت اثر بار جانبی (P-Y)
- ❖ مدلسازی عددی به منظور تحلیل اندرکنش خاک و شمع و استخراج روابط نیرو-جابجائی تحت اثر بار قائم برای جداره شمعها (R-Z)
- ❖ مدلسازی عددی به منظور تحلیل اندرکنش خاک و شمع و استخراج روابط نیرو-جابجائی تحت اثر بار قائم برای نوک شمعها (T-Z)
- ❖ مدلسازی عددی به منظور تحلیل اندرکنش خاک و دیوار حائل و استخراج روابط نیرو-جابجائی تحت اثر بار جانبی (P-Y)
- ❖ مدلسازی عددی به منظور تحلیل اندرکنش خاک و دیوار حائل و استخراج روابط نیرو-جابجائی تحت اثر بار قائم برای جداره شمعها (R-Z)
- ❖ مدلسازی عددی به منظور تحلیل اندرکنش خاک و فونداسیون و استخراج روابط نیرو-جابجائی تحت اثر بار قائم برای فونداسیون (Q-Z)
- ❖ استخراج نتایج تحلیل اندرکنش بصورت قابل اعمال در نرم افزار سازه ای

## معرفی پروژه موردی

مشخصات پروژه:

زیربنا: ۱۲۸۵۰ متر مربع

عمق گودبرداری: ۲۱/۵۰ متر

تعداد طبقات زیرسازه: ۶

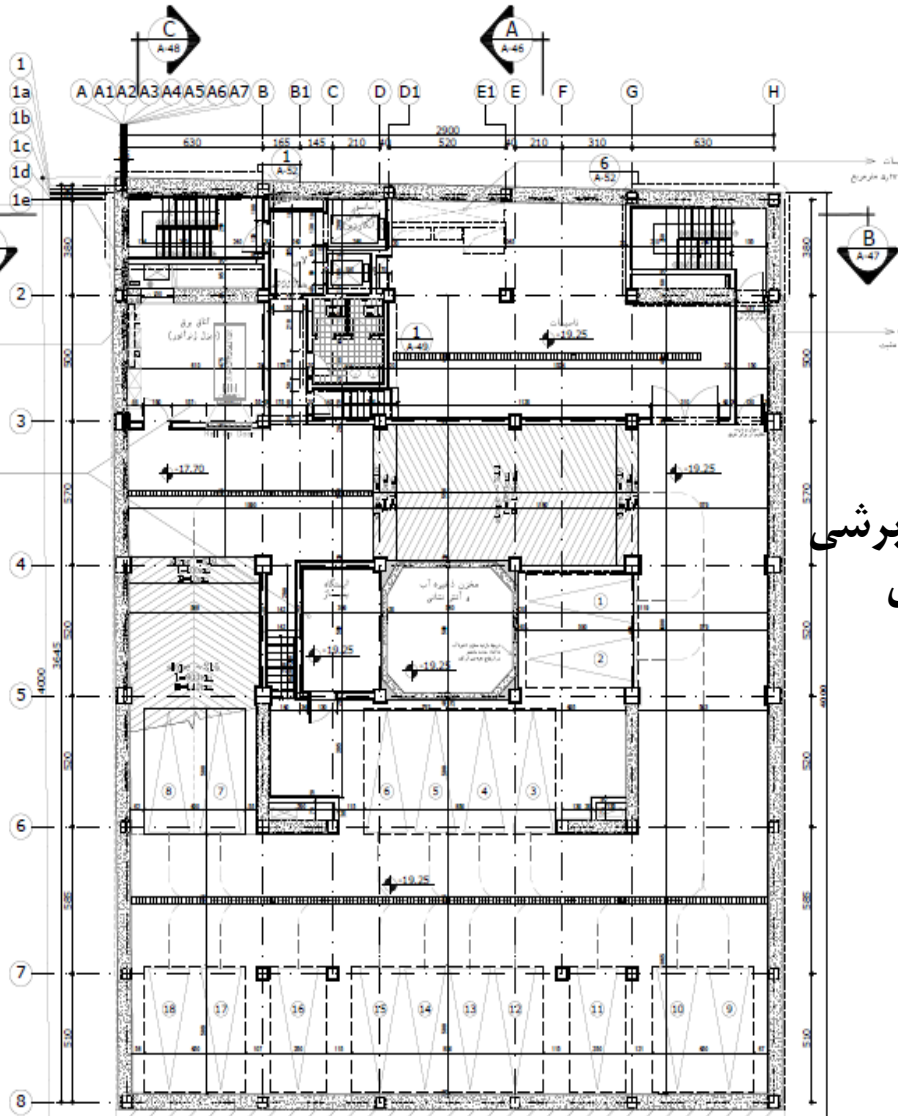
تعداد طبقات روسازه: ۱۲

سیستم سازه ای: قاب مختلط فولادی + دیوار برشی

سیستم سازه سقف: کامپوزیت + عرشه فولادی

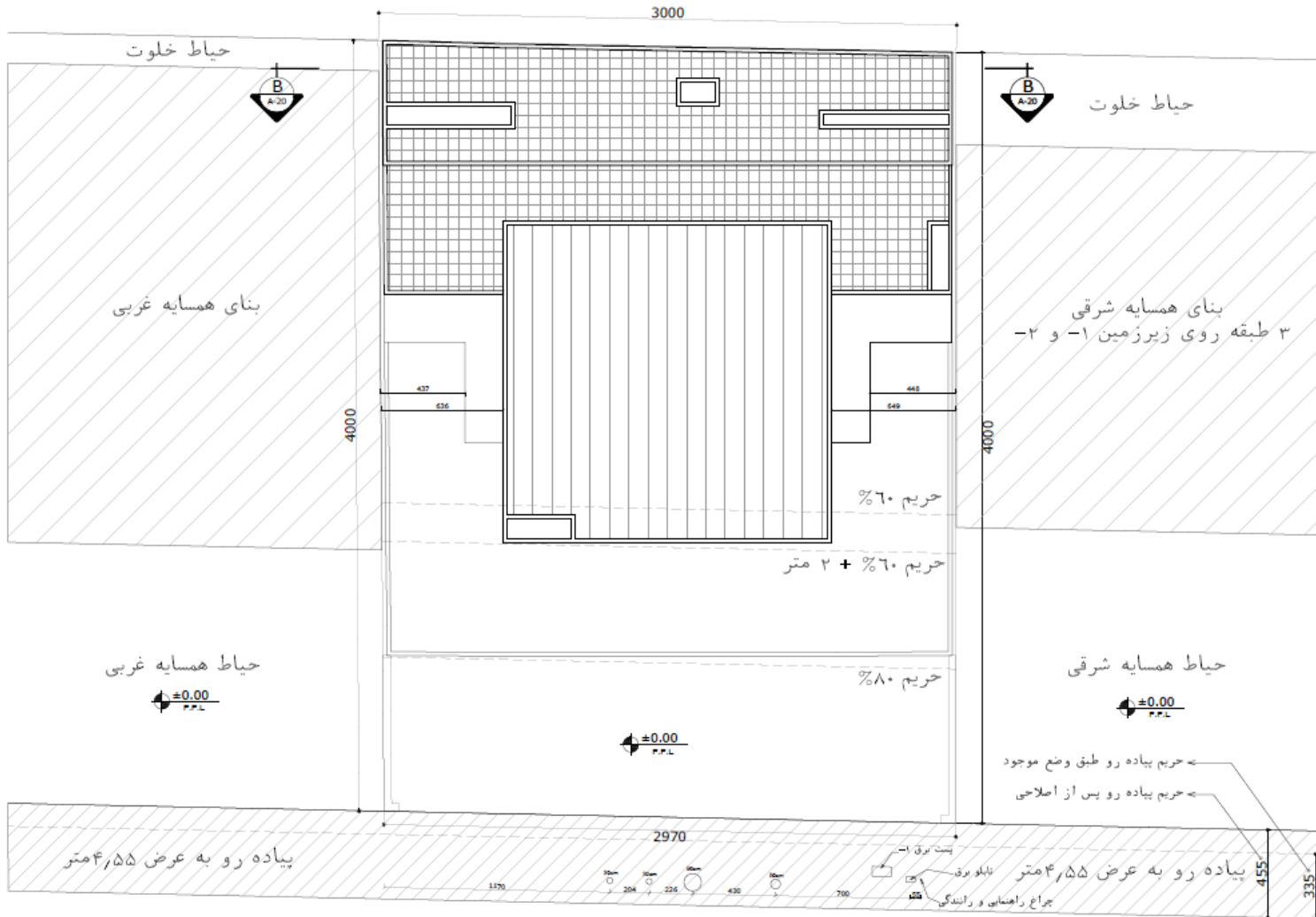
سیستم حائل: ستونهای میان دهانه فولادی +

دیوار حائل بتنی

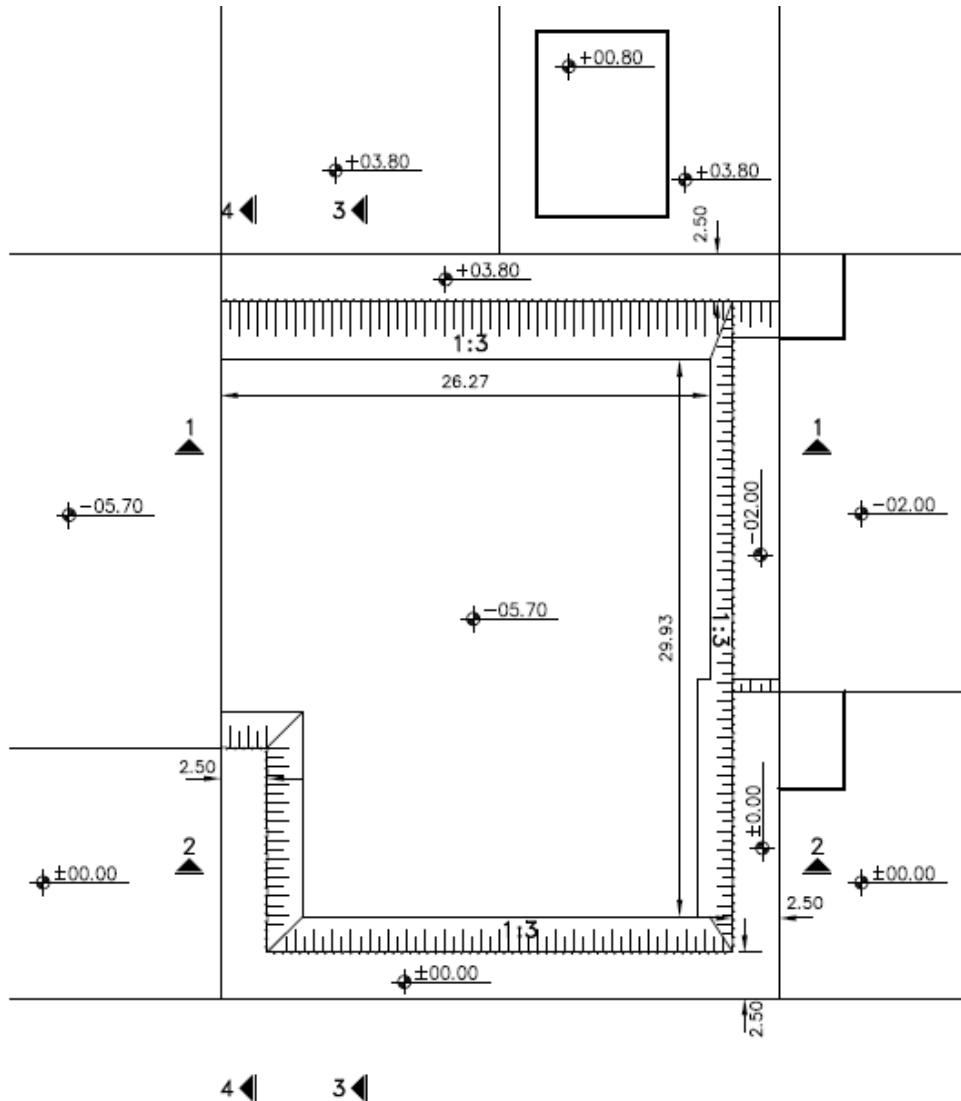




# معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی



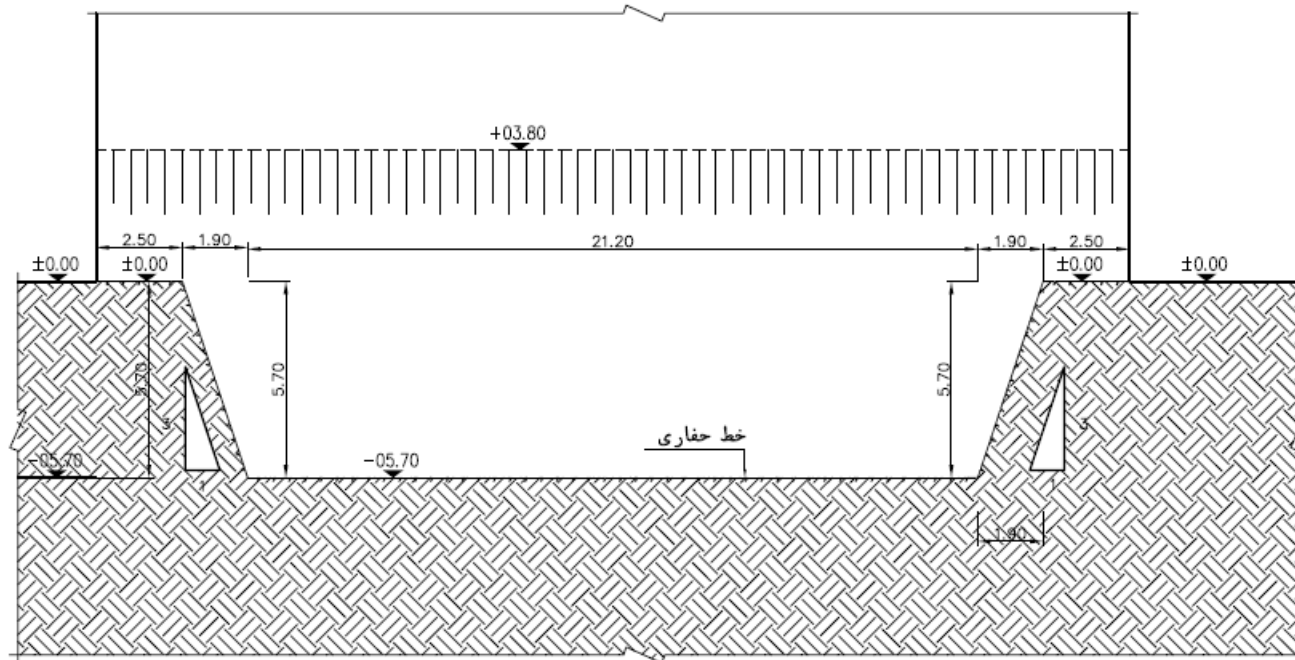
# معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی



پلان خاکبرداری اولیه



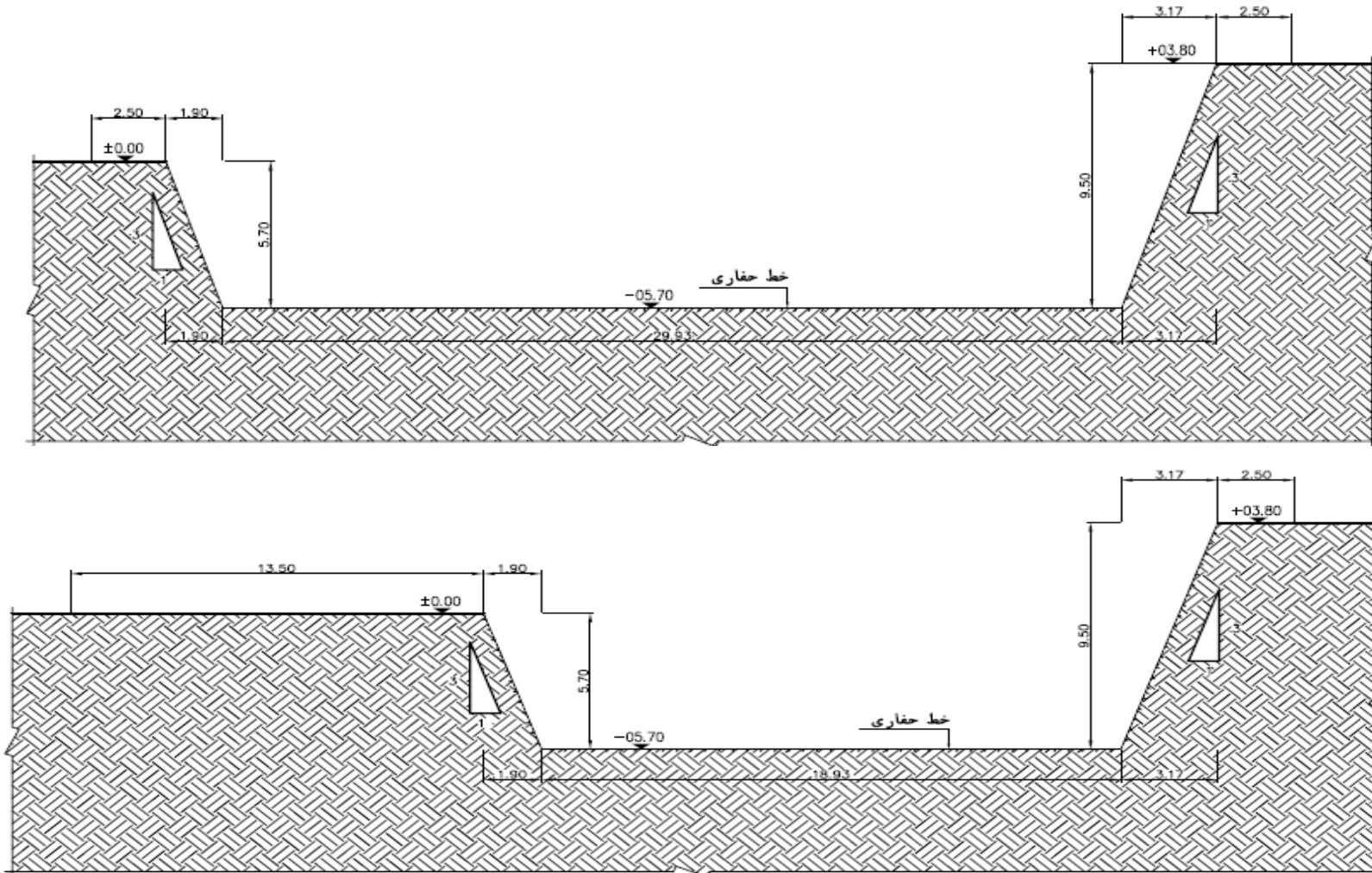
# معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی



برش ۲-۲

SC.1:100

# معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی



برش ۴-۴

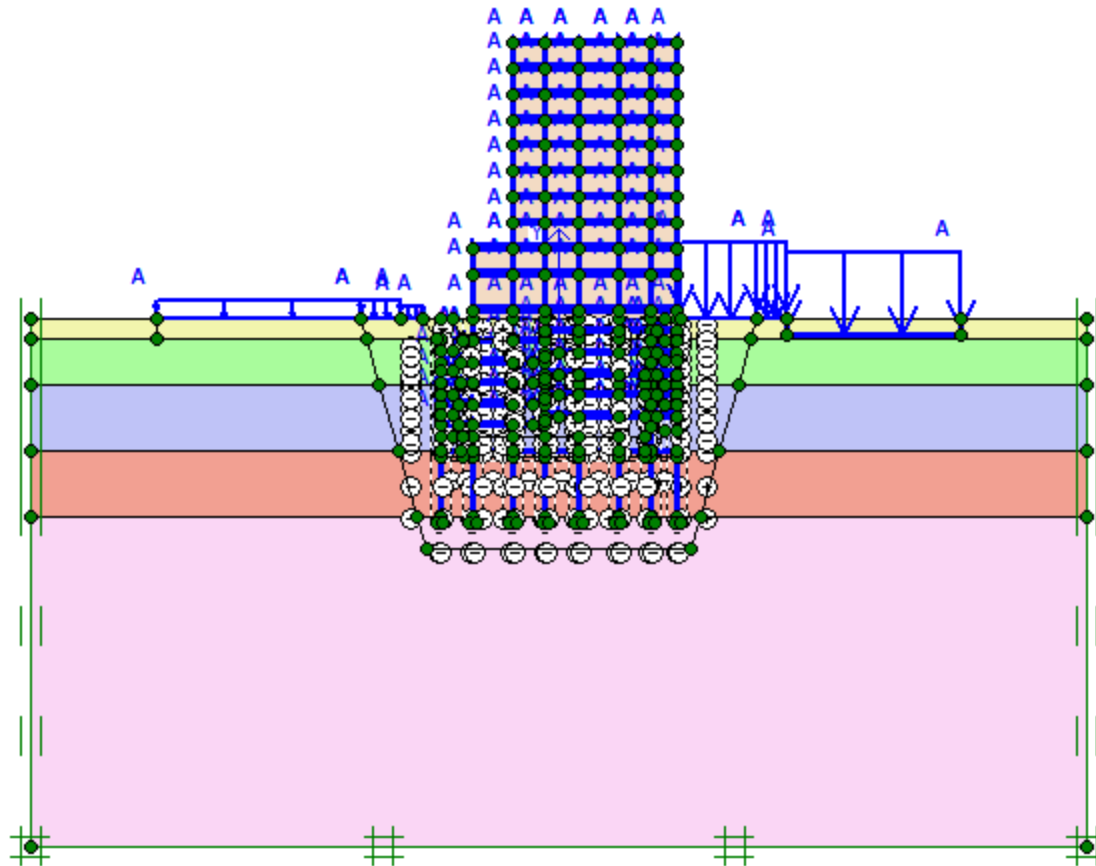
SC.1.100

## لایه بندی خاک محل احداث پروژه

Static Parameters (HS Model)							
Depth (m)	Gama (KN/m3)	E (Mpa)	Eur (Mpa)	Nu	Phe (Deg)	c (Kpa)	m
1	18.5	30	90	0.2	30	5	1
2							
3							
4	18.5	55	165	0.2	34	10	0.5
5							
6							
7							
8							
9							
10	19	70	210	0.2	35	10	0.5
11							
20							
21	19.5	100	300	0.2	36	10	0.5
30							
31	20	120	360	0.2	36	10	0.5
<50							

Dynamic Parameters							
Depth (m)	Gama (gr/cm3)	P (m/s)	S (m/s)	K(Balk) (Mpa)	E (Mpa)	G (Mpa)	Nu
1	1.85	890	230	1335	287	98	0.46
2	1.85	960	265	1532	379	130	0.46
3	1.85	960	265	1532	379	130	0.46
4	1.85	1045	300	1798	485	167	0.46
5	1.85	1020	285	1724	438	150	0.46
6	1.85	1115	345	2006	637	220	0.45
7	1.85	1145	370	2088	730	253	0.44
8	1.85	1145	370	2088	730	253	0.44
9	1.85	1265	405	2556	876	303	0.44
10	1.85	1305	435	2684	1006	350	0.44
11	1.9	1305	435	2756	1034	360	0.44
12	1.9	1280	410	2687	922	319	0.44
13	1.9	1280	410	2687	922	319	0.44
14	1.9	1355	450	2975	1107	385	0.44
15	1.9	1355	450	2975	1107	385	0.44
16	1.9	1410	415	3341	951	327	0.45
17	1.9	1410	415	3341	951	327	0.45
18	1.9	1410	415	3341	951	327	0.45
19	1.9	1410	415	3341	951	327	0.45
20	1.9	1455	460	3486	1161	402	0.44
21	1.95	1455	460	3578	1192	413	0.44
22	1.95	1430	460	3437	1190	413	0.44
23	1.95	1430	460	3437	1190	413	0.44
24	1.95	1475	495	3605	1373	478	0.44
25	1.95	1475	495	3605	1373	478	0.44
26	1.95	1515	535	3732	1595	558	0.43
27	1.95	1515	535	3732	1595	558	0.43
28	1.95	1515	535	3732	1595	558	0.43
29	1.95	1515	535	3732	1595	558	0.43
30	1.95	1565	570	3931	1804	634	0.42
31	1.95	1565	570	3931	1804	634	0.42
32	1.95	1565	570	3931	1804	634	0.42
33	1.95	1545	535	3911	1598	558	0.43
34	1.95	1545	535	3911	1598	558	0.43
35	1.95	1545	535	3911	1598	558	0.43
36	1.95	1600	560	4177	1749	612	0.43
37	1.95	1600	560	4177	1749	612	0.43
38	1.95	1600	560	4177	1749	612	0.43
39	1.95	1570	530	4076	1573	548	0.44
40	1.95	1570	530	4076	1573	548	0.44
41	2	1570	530	4181	1613	562	0.44
42	2	1570	530	4181	1613	562	0.44

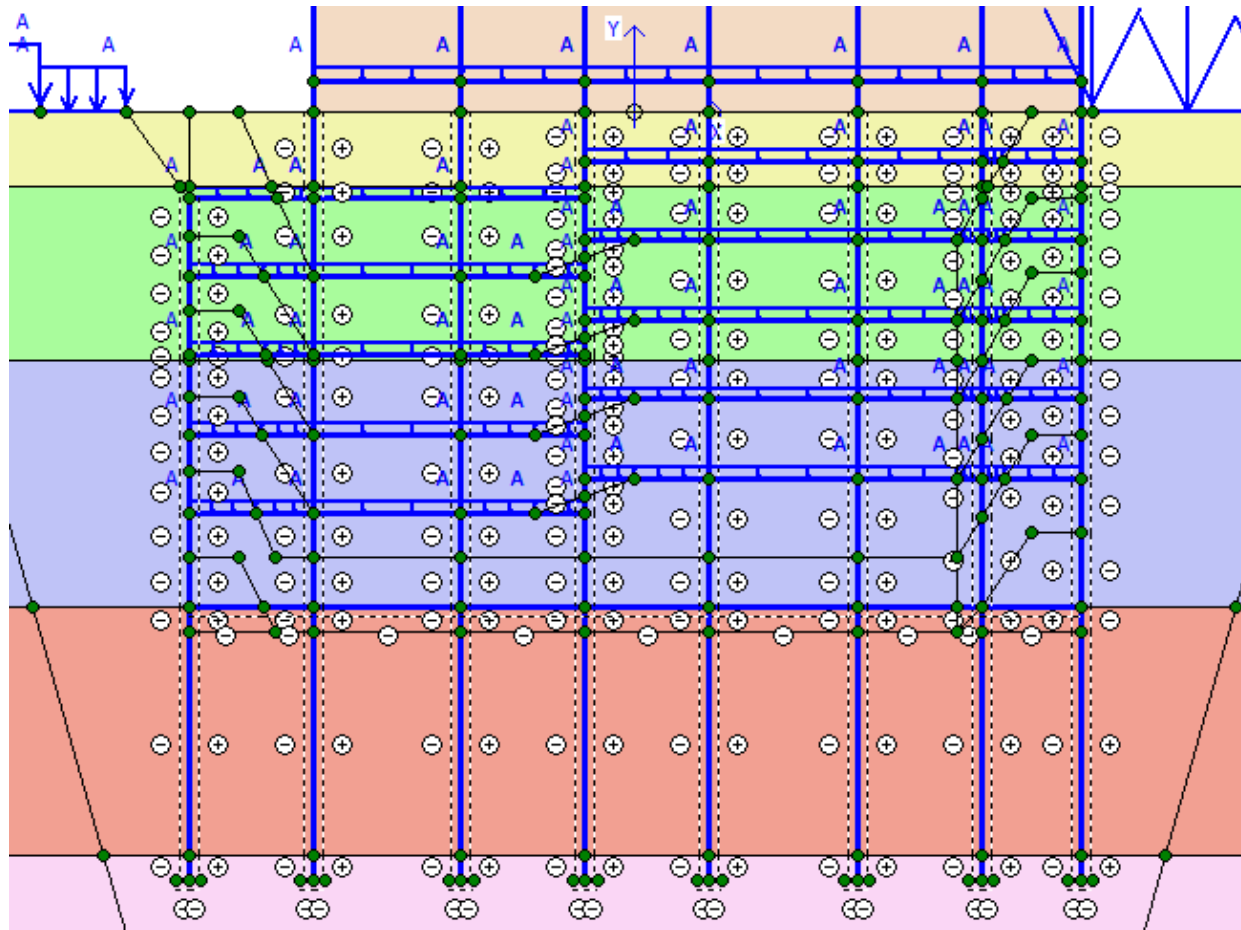
معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی  
مدلسازی تمام مقطع عرضی و طولی و کنترل فاکتور ایمنی در هر مرحله





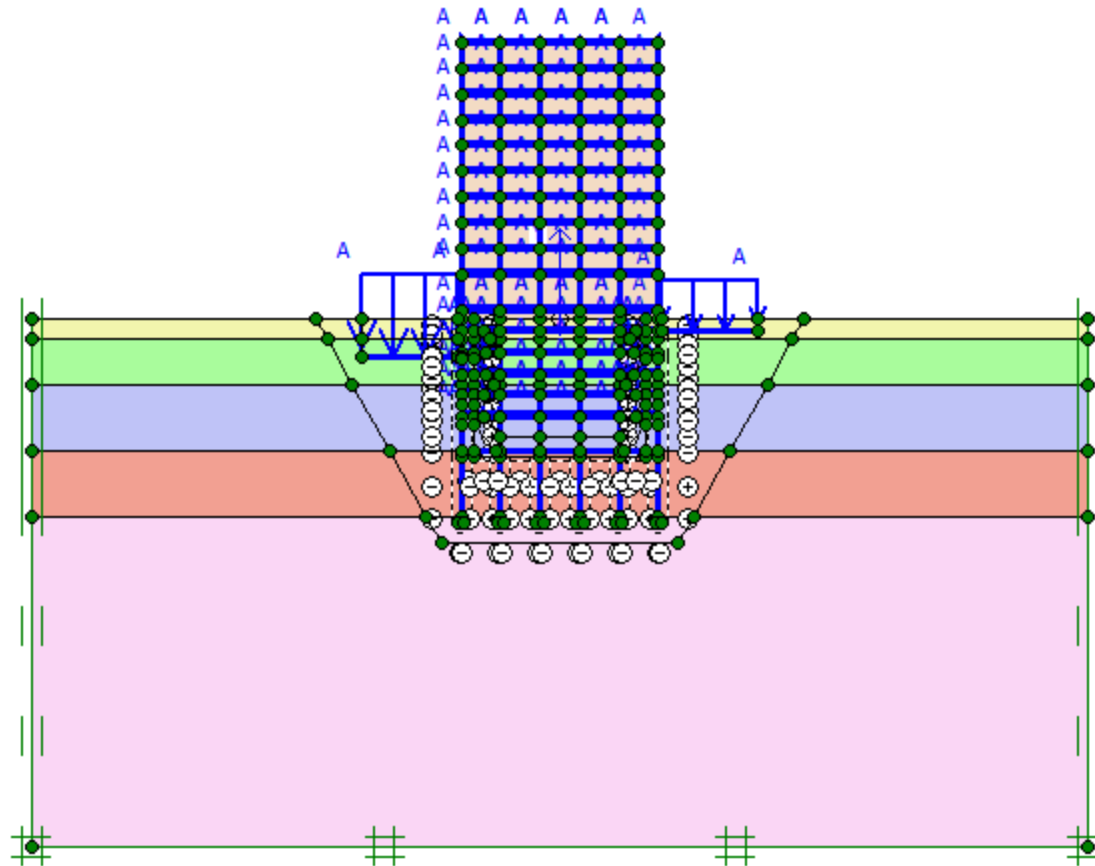
معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی

مدلسازی تمام مقطع عرضی و طولی و کنترل فاکتور ایمنی در هر مرحله



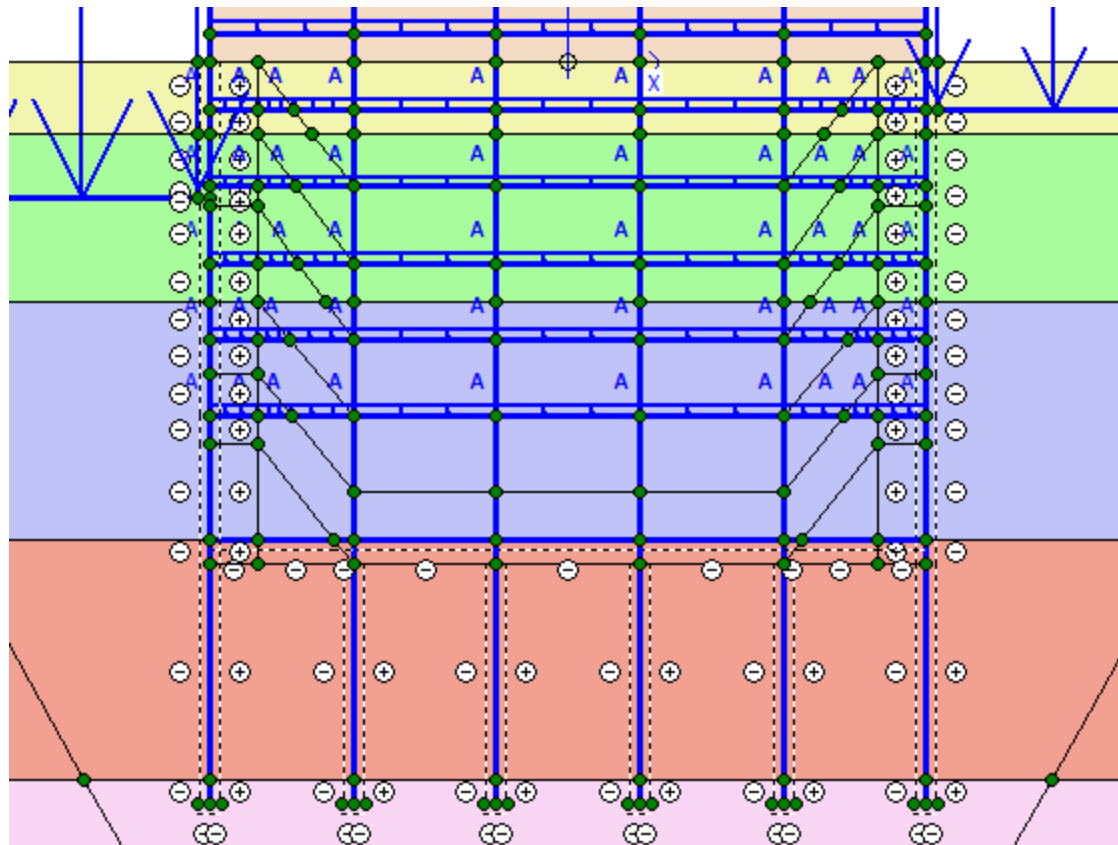


معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی  
مدلسازی تمام مقطع عرضی و طولی و کنترل فاکتور ایمنی در هر مرحله

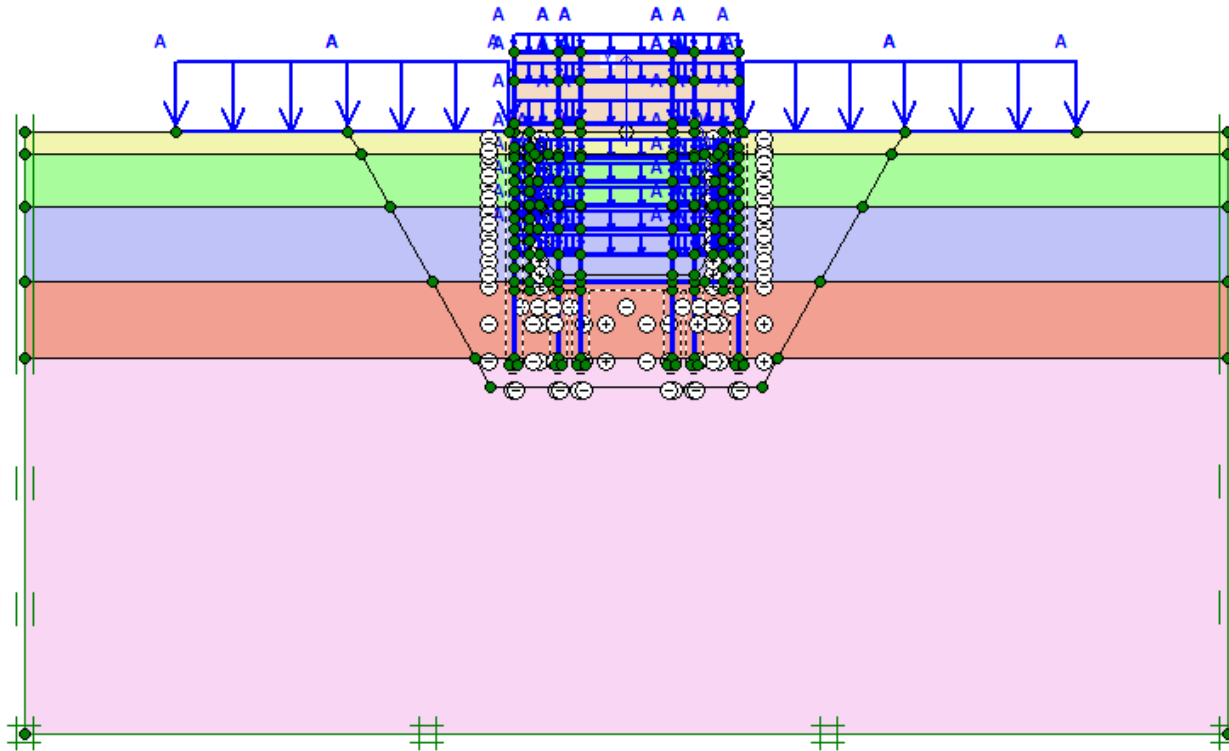


معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی

مدلسازی تمام مقطع عرضی و طولی و کنترل فاکتور ایمنی در هر مرحله

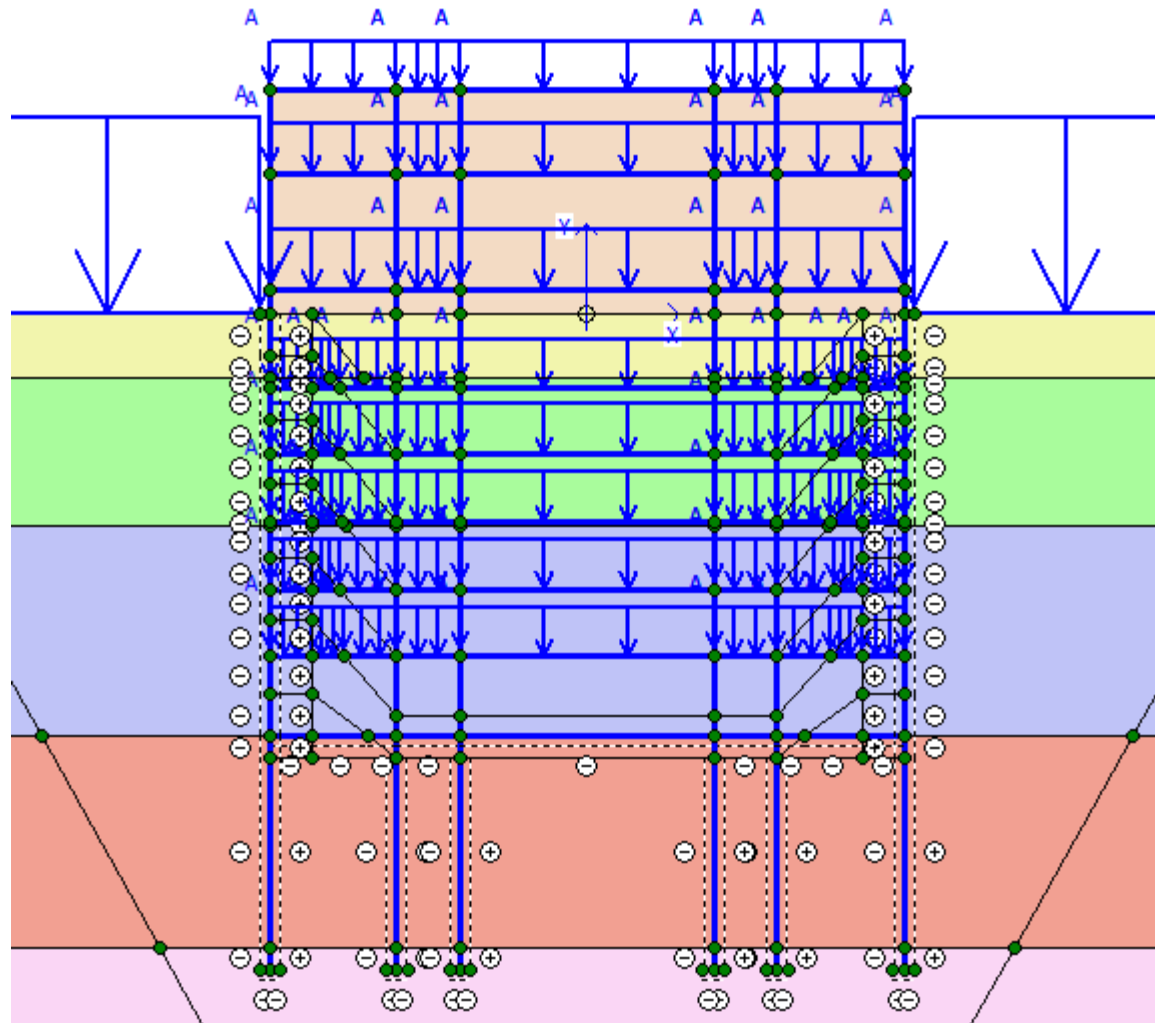


معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی  
مدلسازی تمام مقطع عرضی و طولی و کنترل فاکتور ایمنی در هر مرحله



معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی

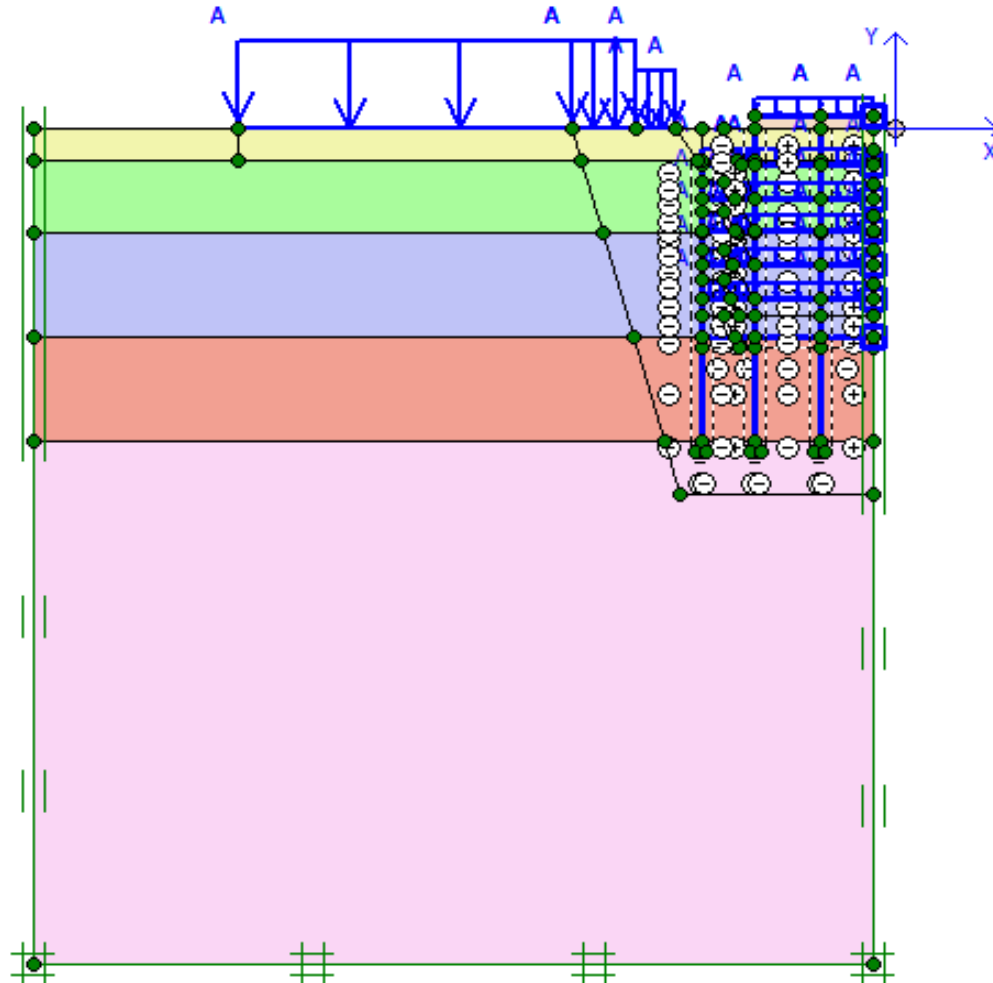
مدلسازی تمام مقطع عرضی و طولی و کنترل فاکتور ایمنی در هر مرحله





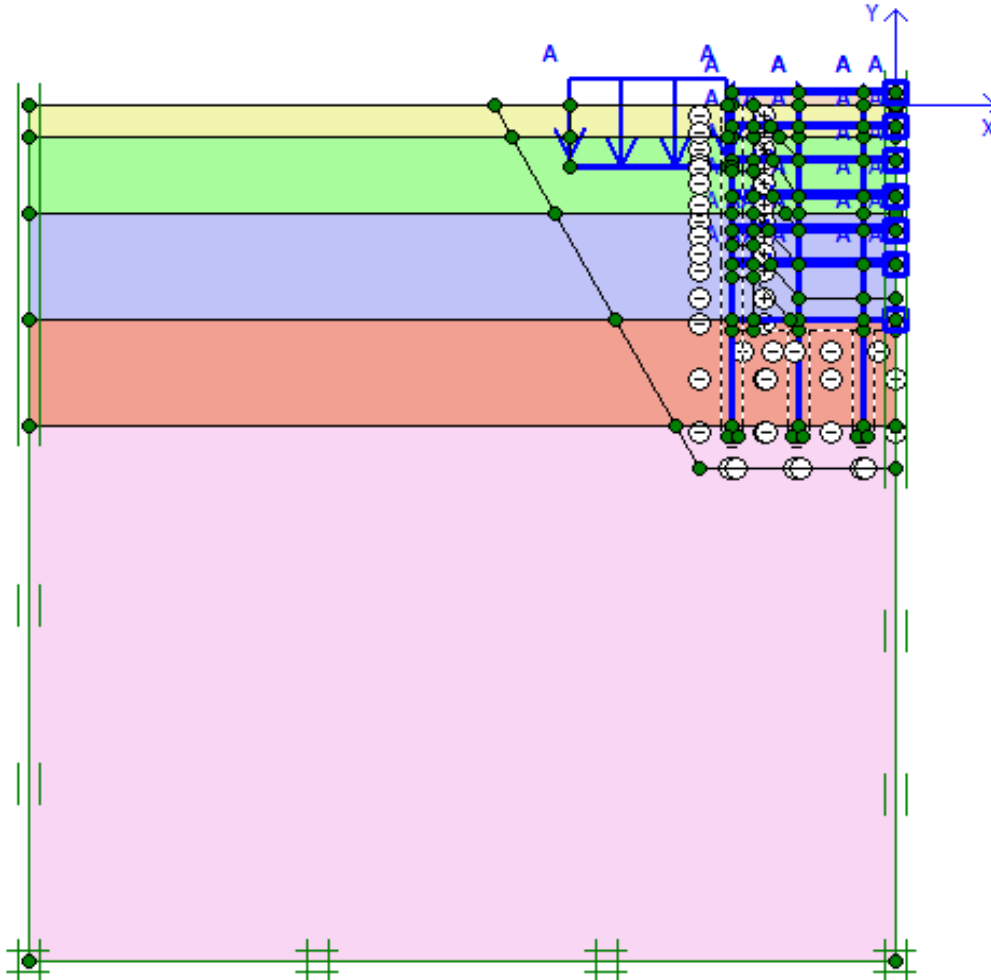
معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی

مدلسازی نیم مقطعی عرضی و طولی برای تعیین فشار خاک روی دیواره



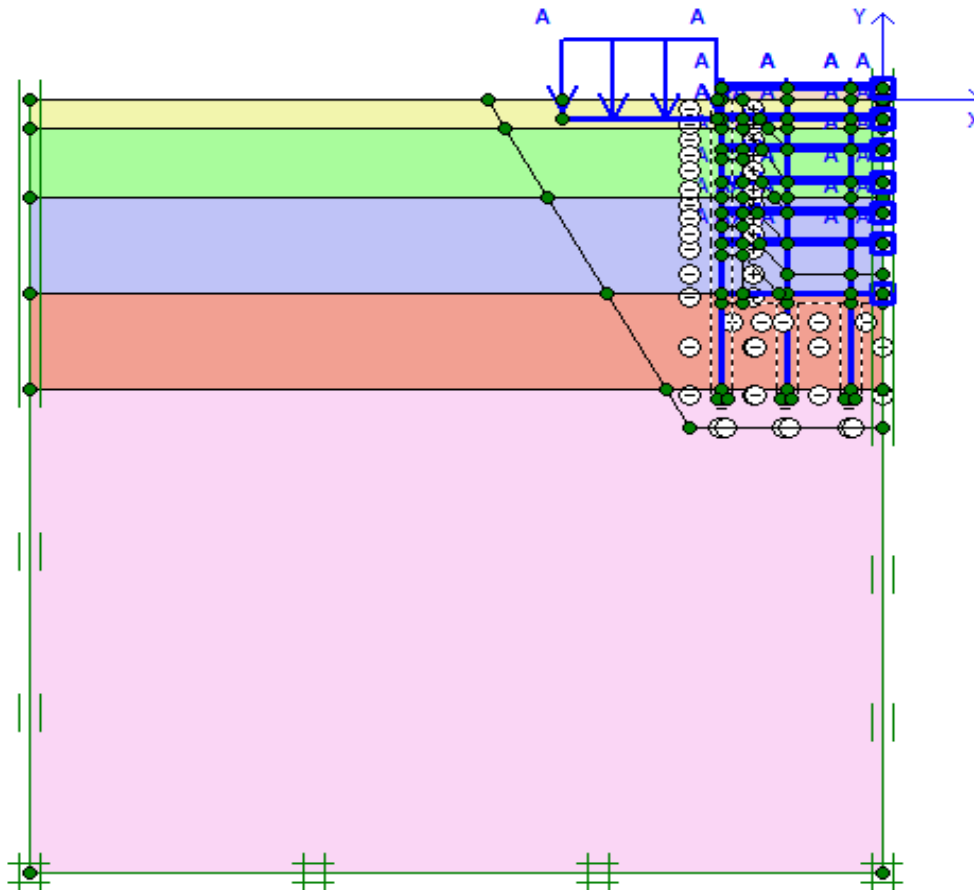
معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی

مدلسازی نیم مقطعی عرضی و طولی برای تعیین فشار خاک روی دیواره



معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی

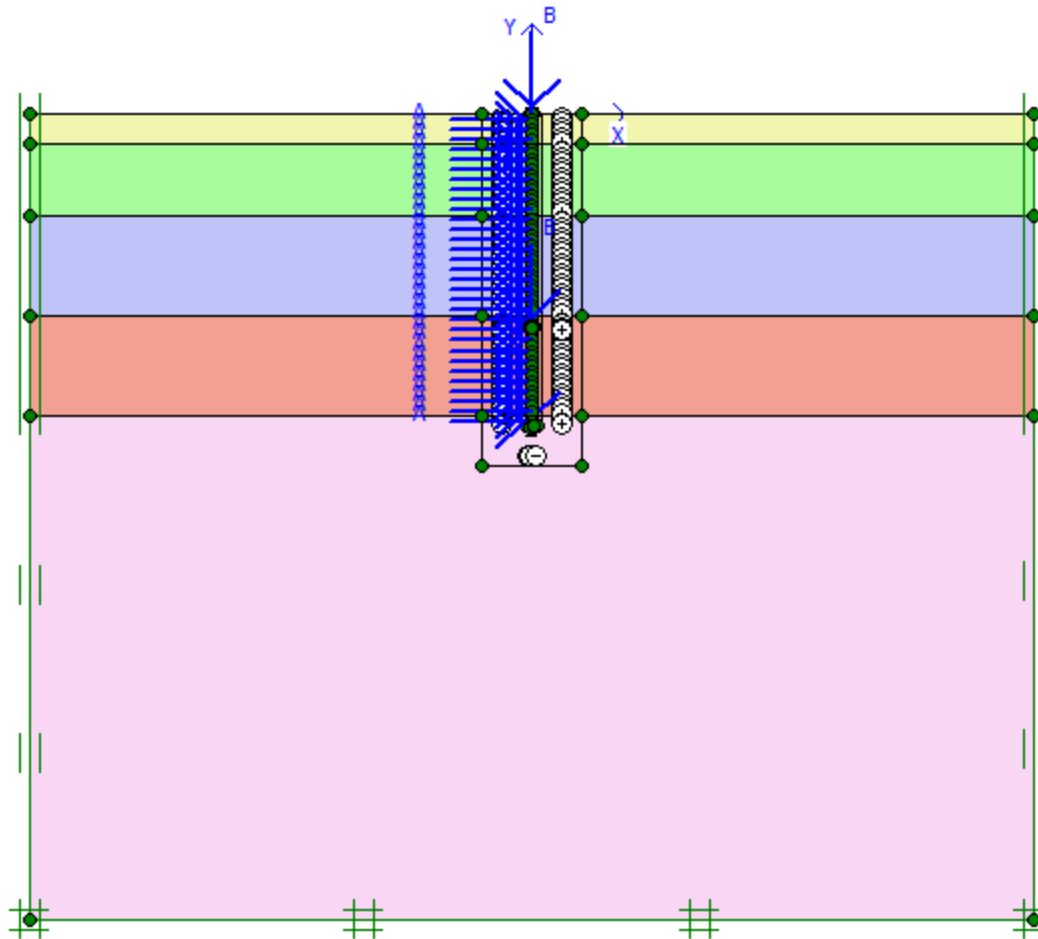
مدلسازی نیم مقطعی عرضی و طولی برای تعیین فشار خاک روی دیواره



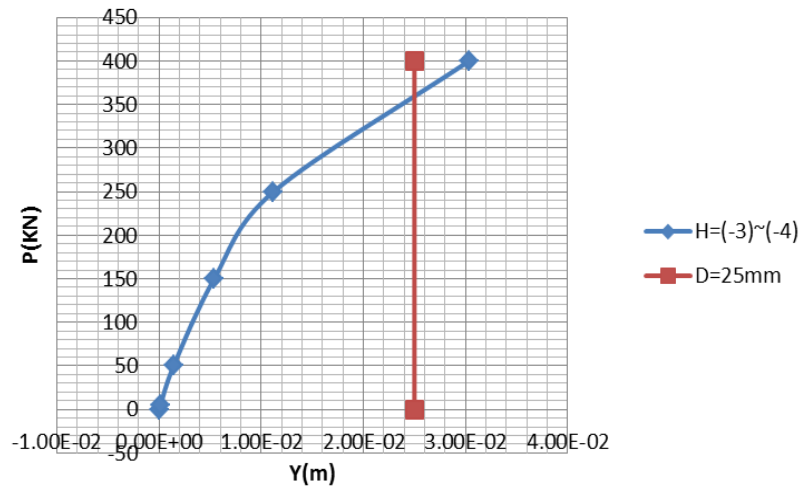
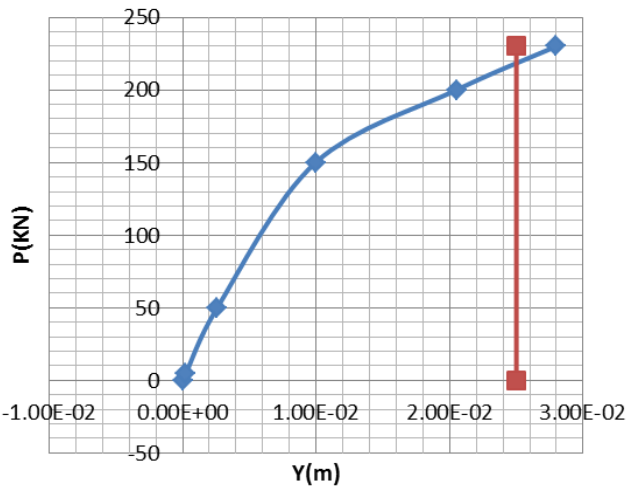
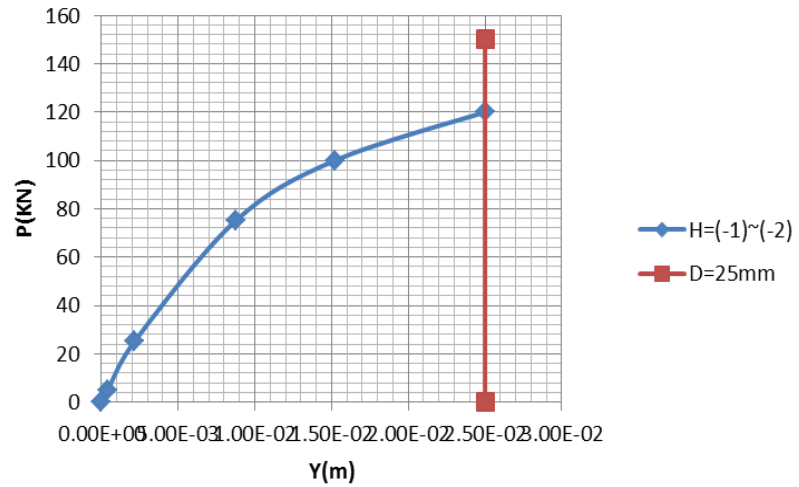
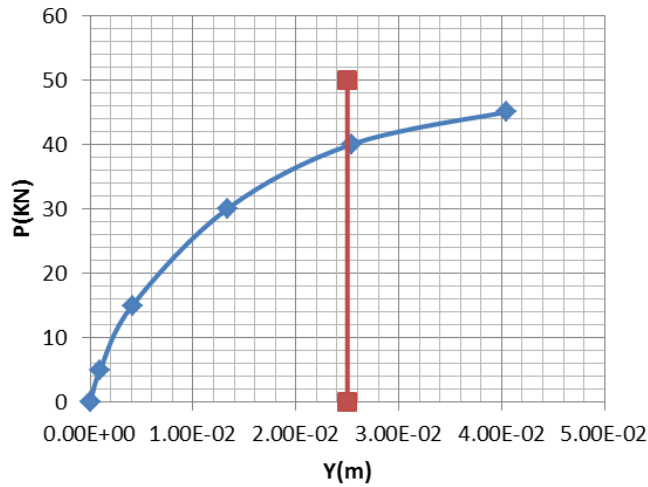


معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی

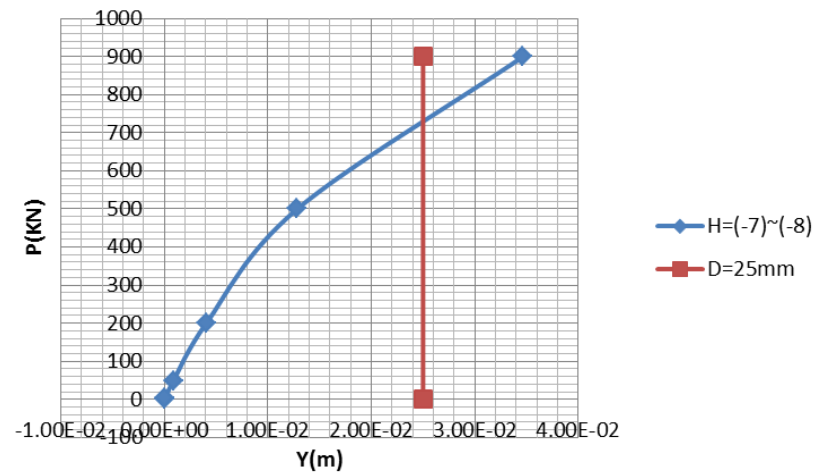
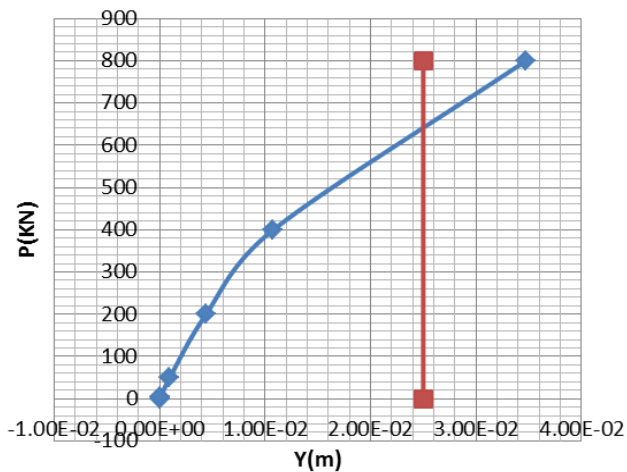
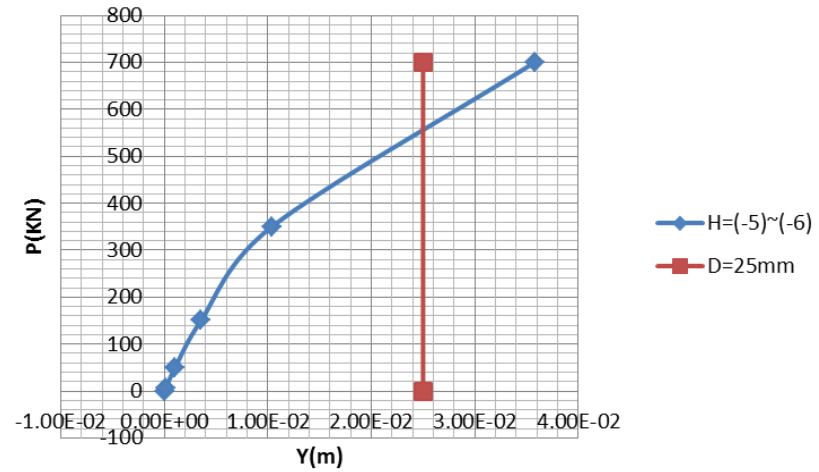
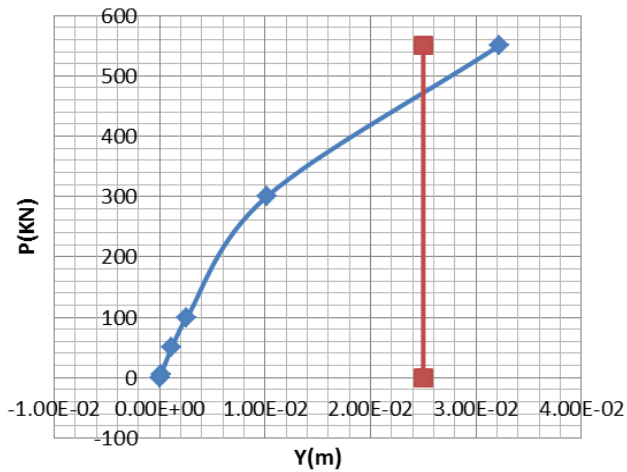
مدلسازی شمع و دیوار حائل جهت استخراج دیاگرامها نیرو-جایجایی



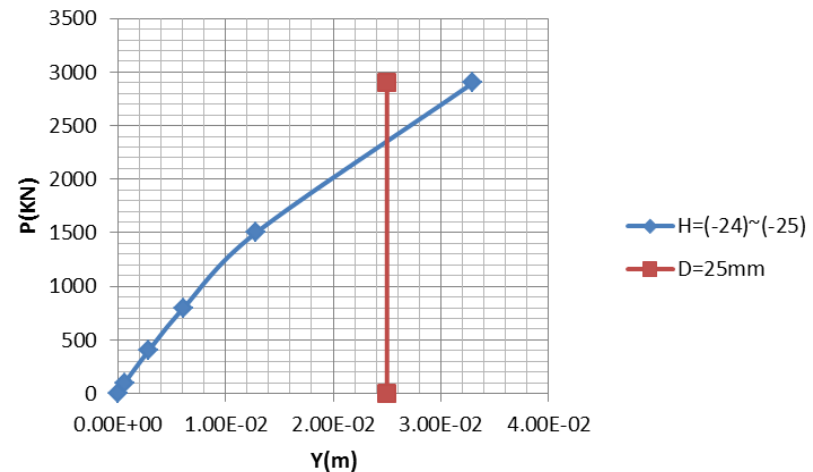
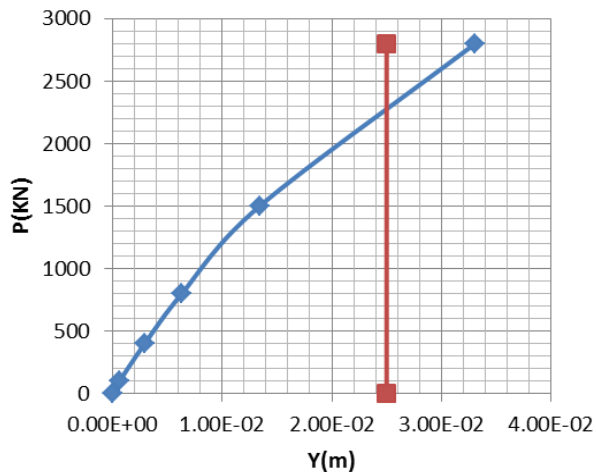
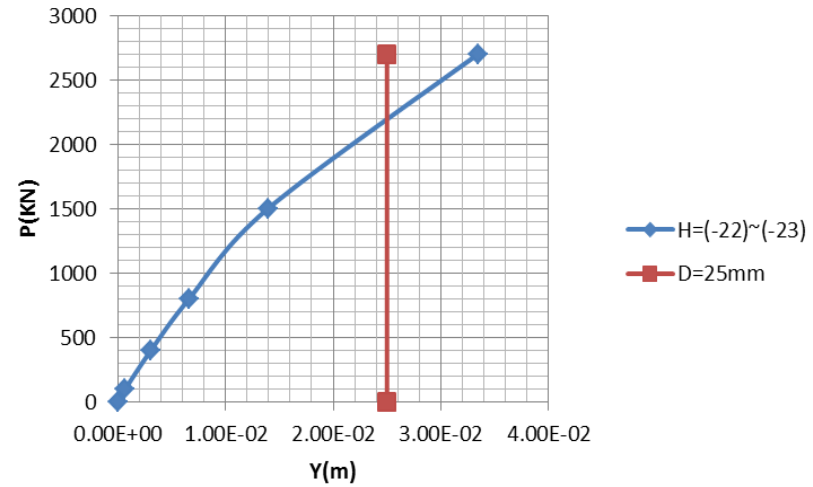
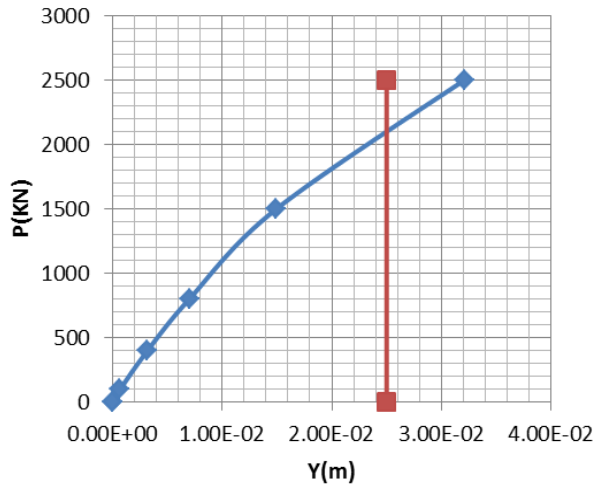
## نمودارهای اندرکنشی نیرو-جابجایی دیوارهای حائل تحت بار جانبی (P-Y)



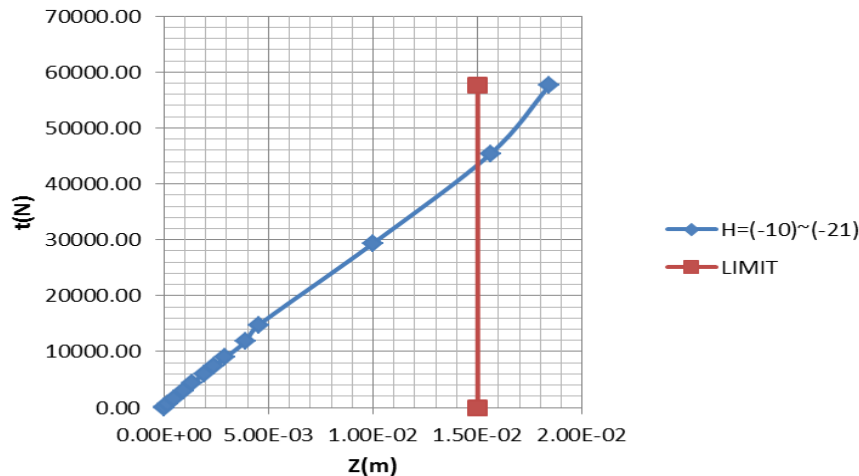
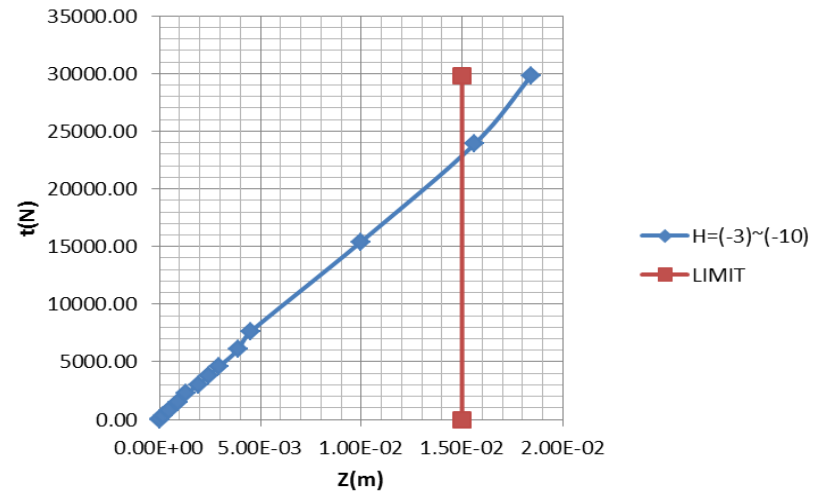
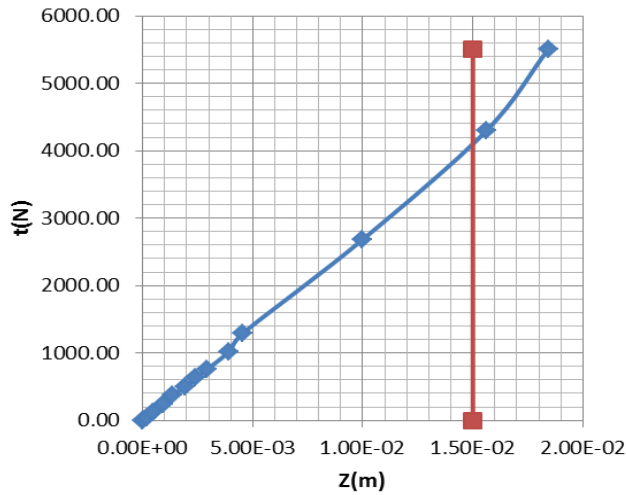
## نمودارهای اندرکنشی نیرو-جابجایی دیوارهای حائل تحت بار جانبی (P-Y)



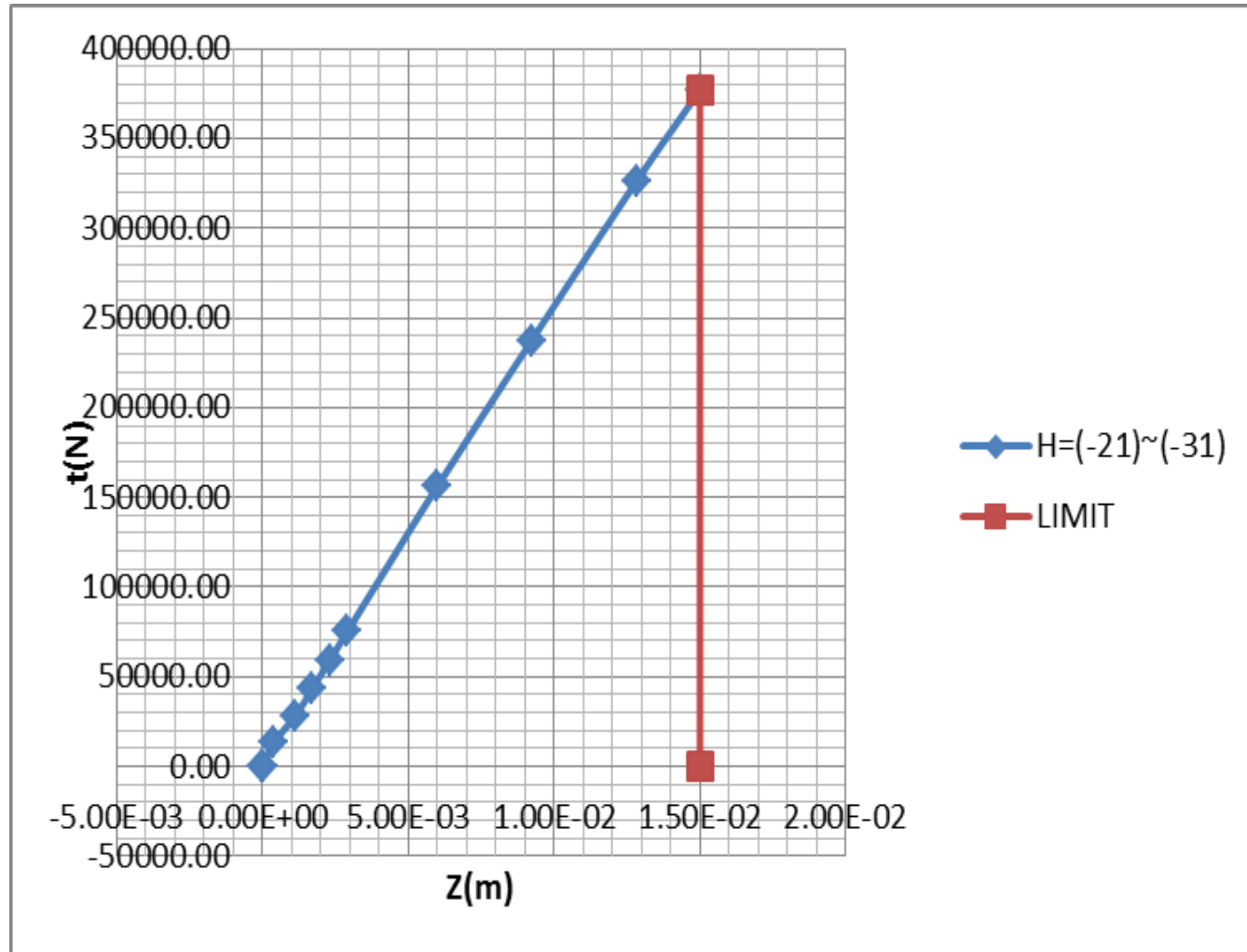
## نمودارهای اندرکنشی نیرو-جابجایی شمعهها تحت بار جانبی (P-Y)



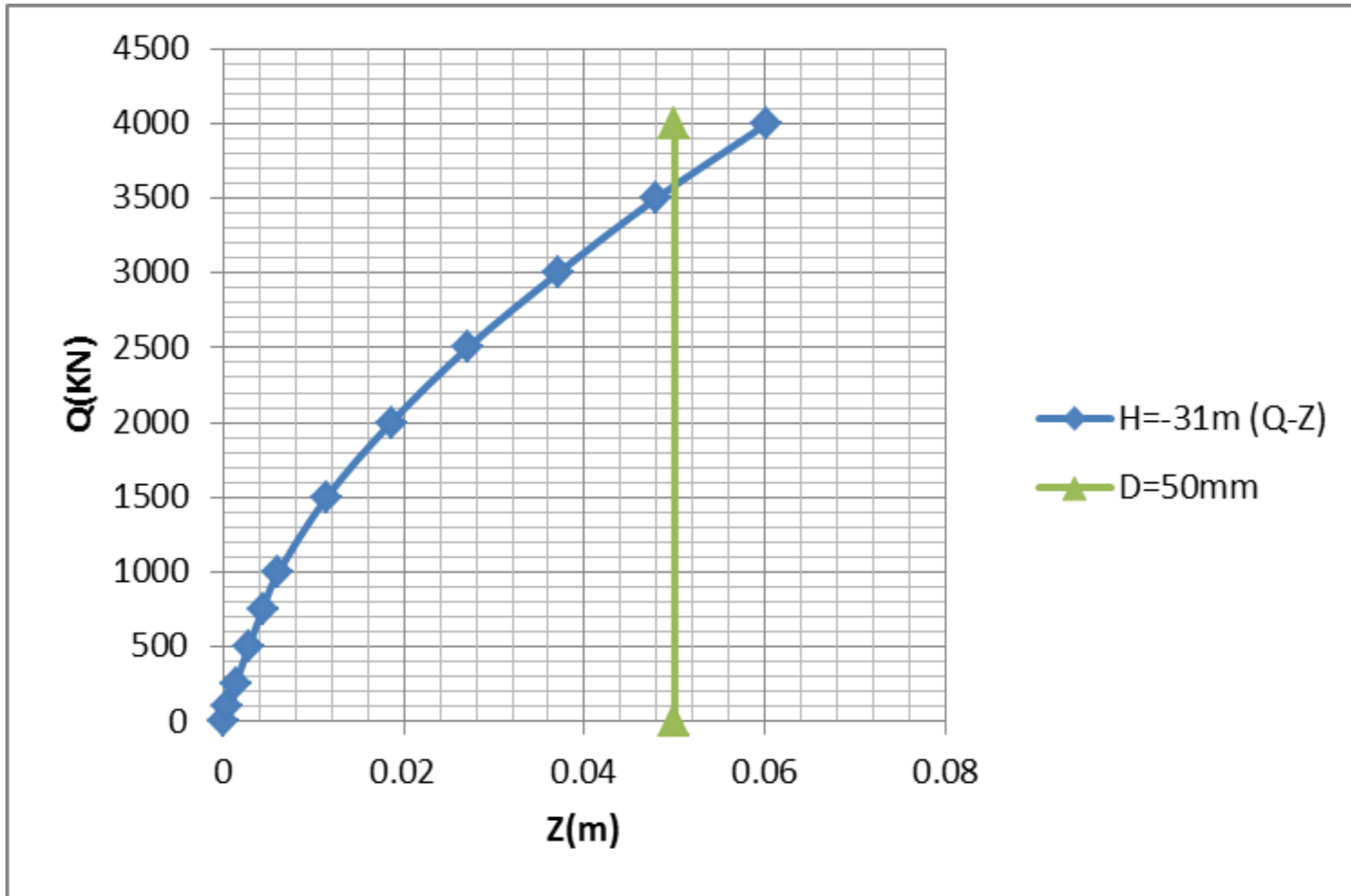
## نمودارهای اندرکنشی نیرو-جابجایی جداره دیوارهای حائل (R-Z)



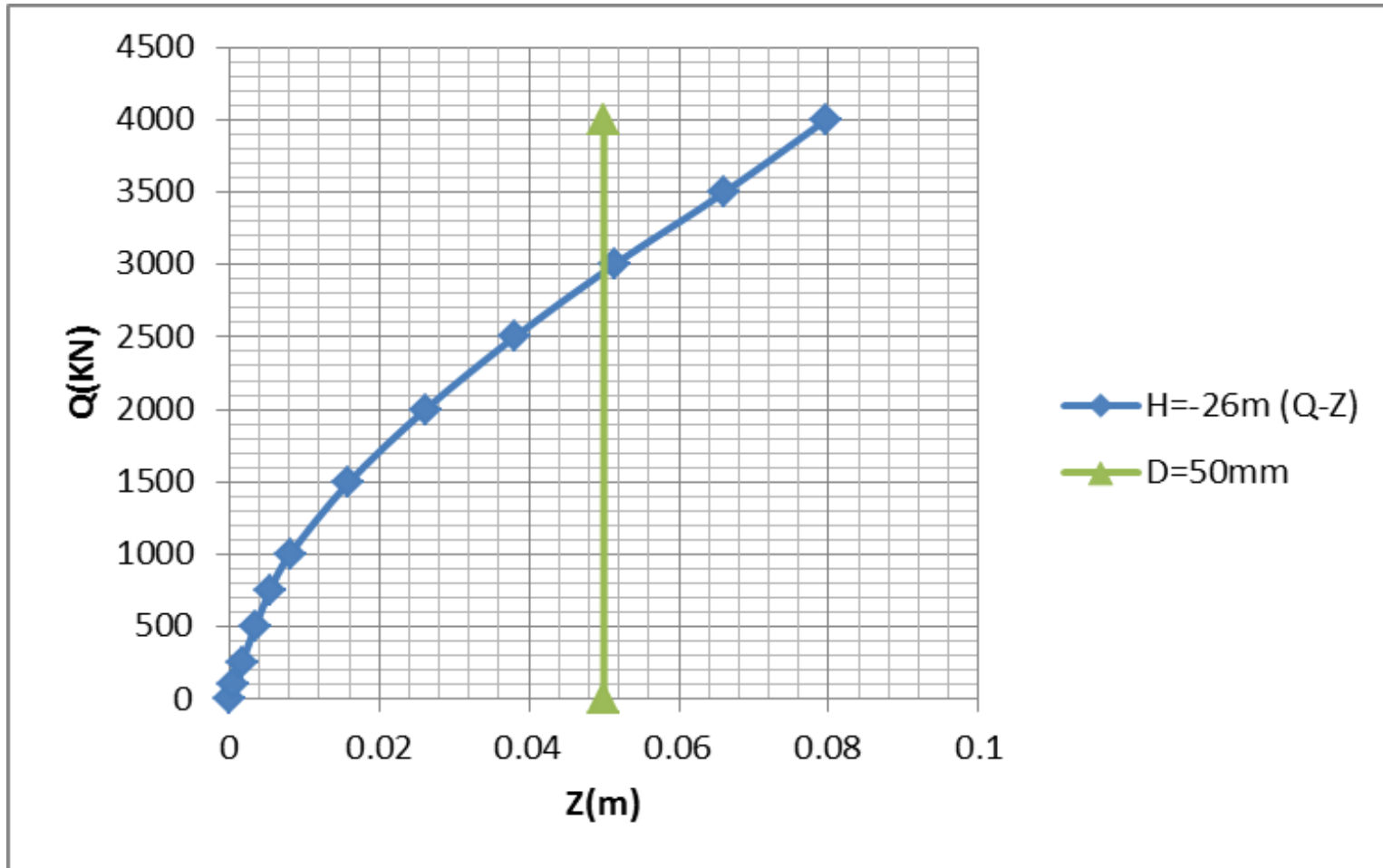
## نمودارهای اندرکنشی نیرو-جابجایی جداره شمعهها (R-Z)



## نمودارهای اندرکنشی نیرو-جابجایی قائم نوک شمعهها (T-Z)



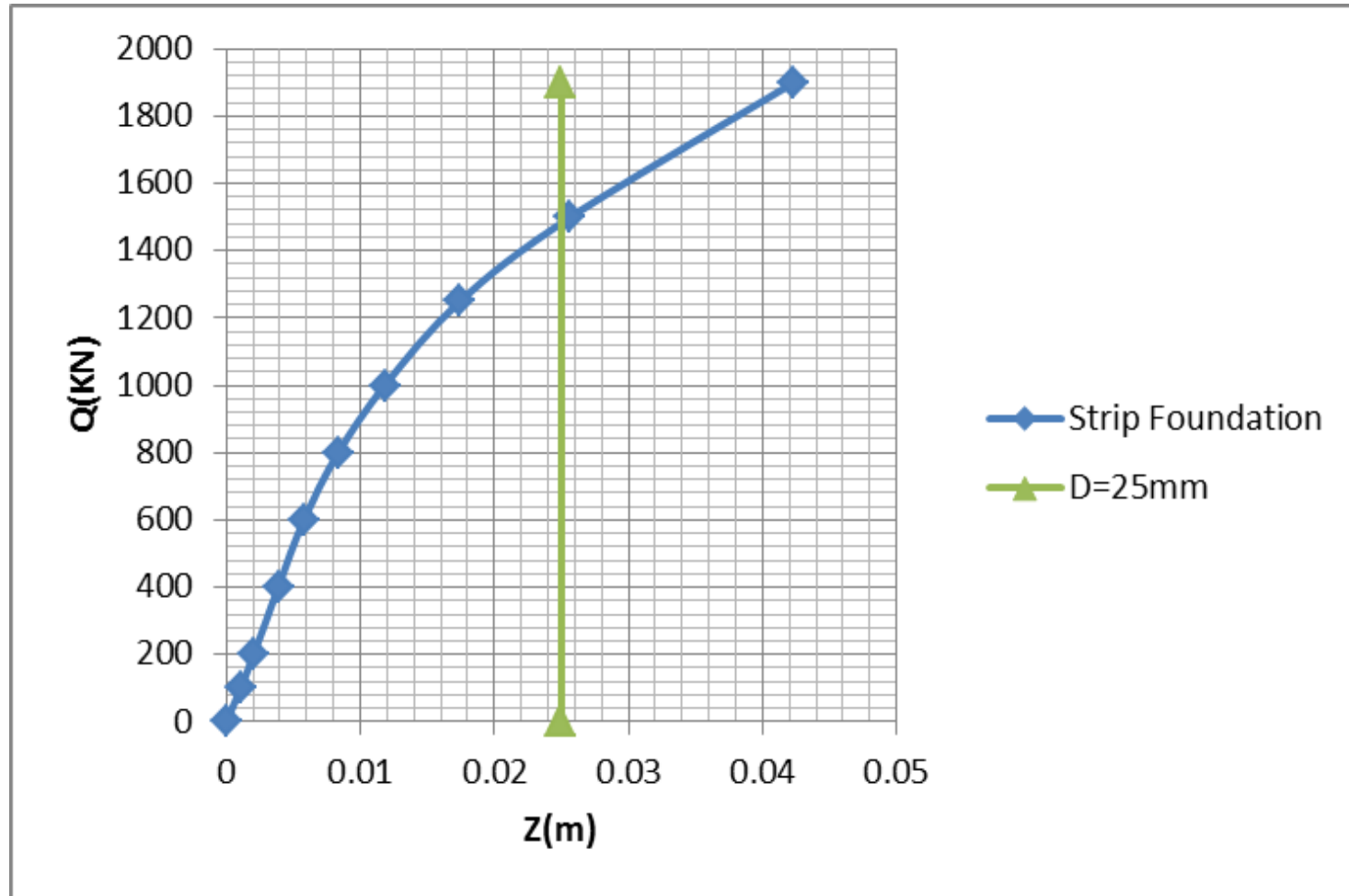
## نمودارهای اندرکنشی نیرو-جابجایی قائم نوک شمعها (T-Z)



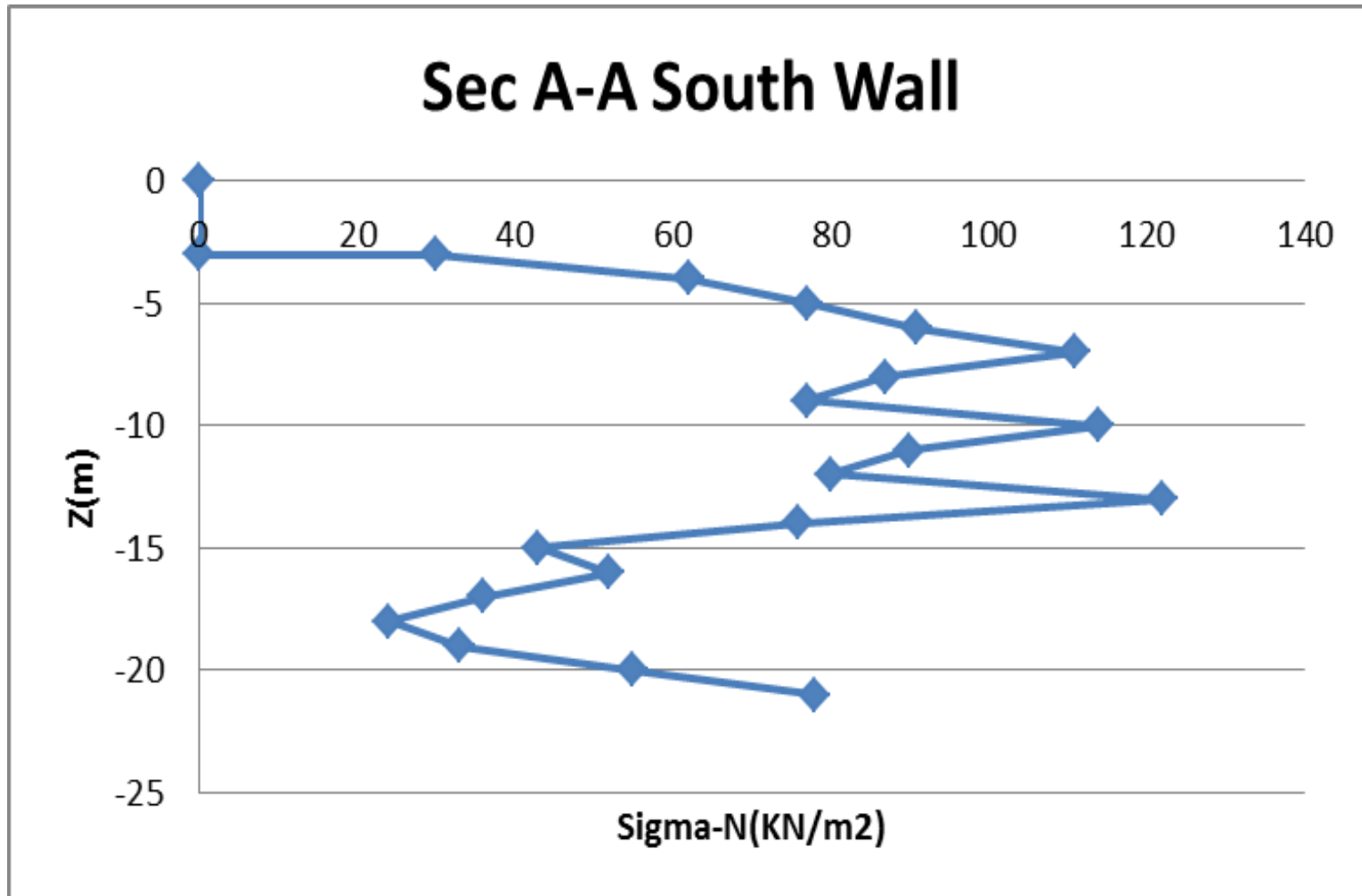


معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی

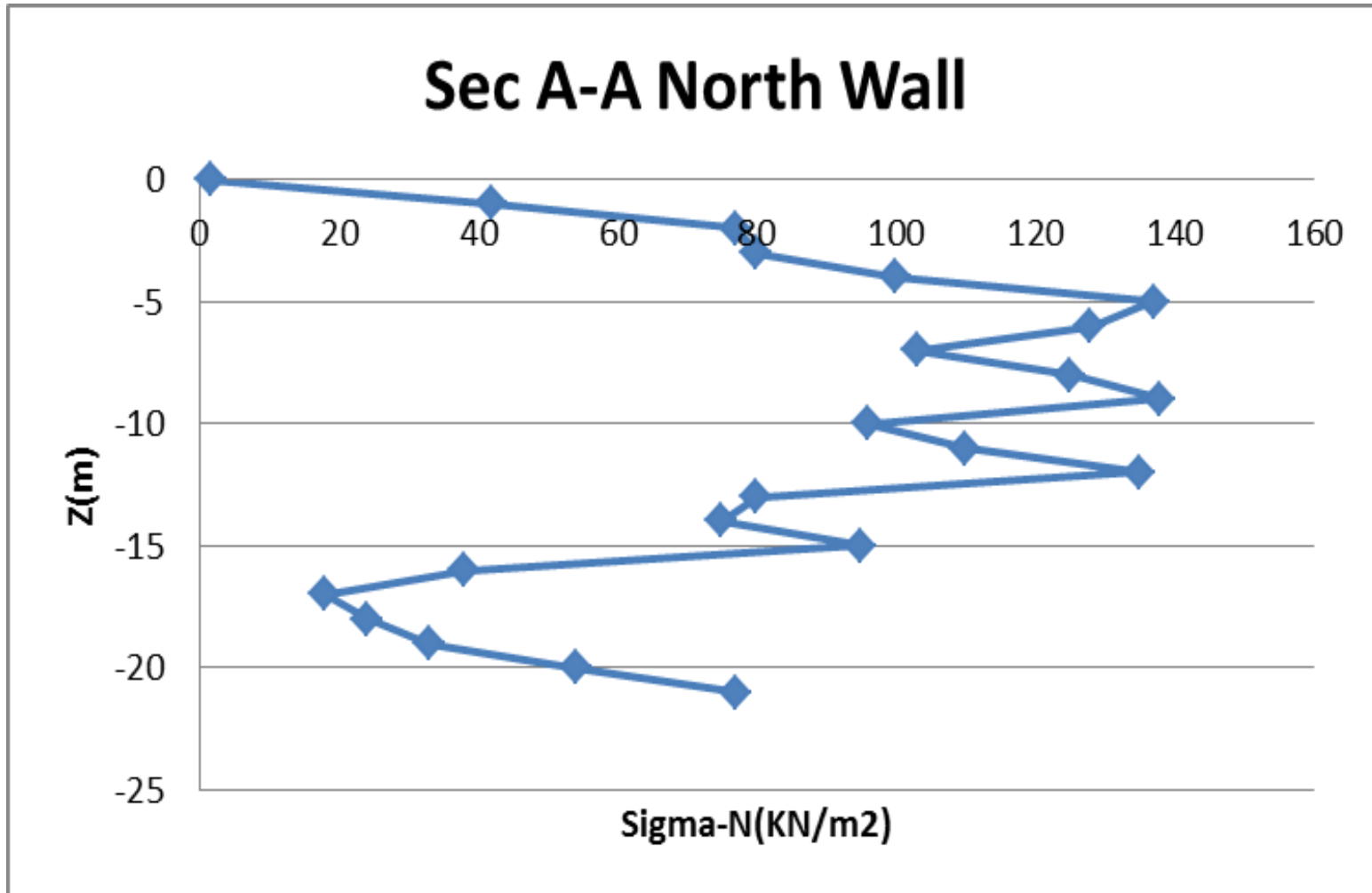
## نمودارهای اندرکنشی نیرو-جابجایی برای فونداسیون نواری (Q-Z)



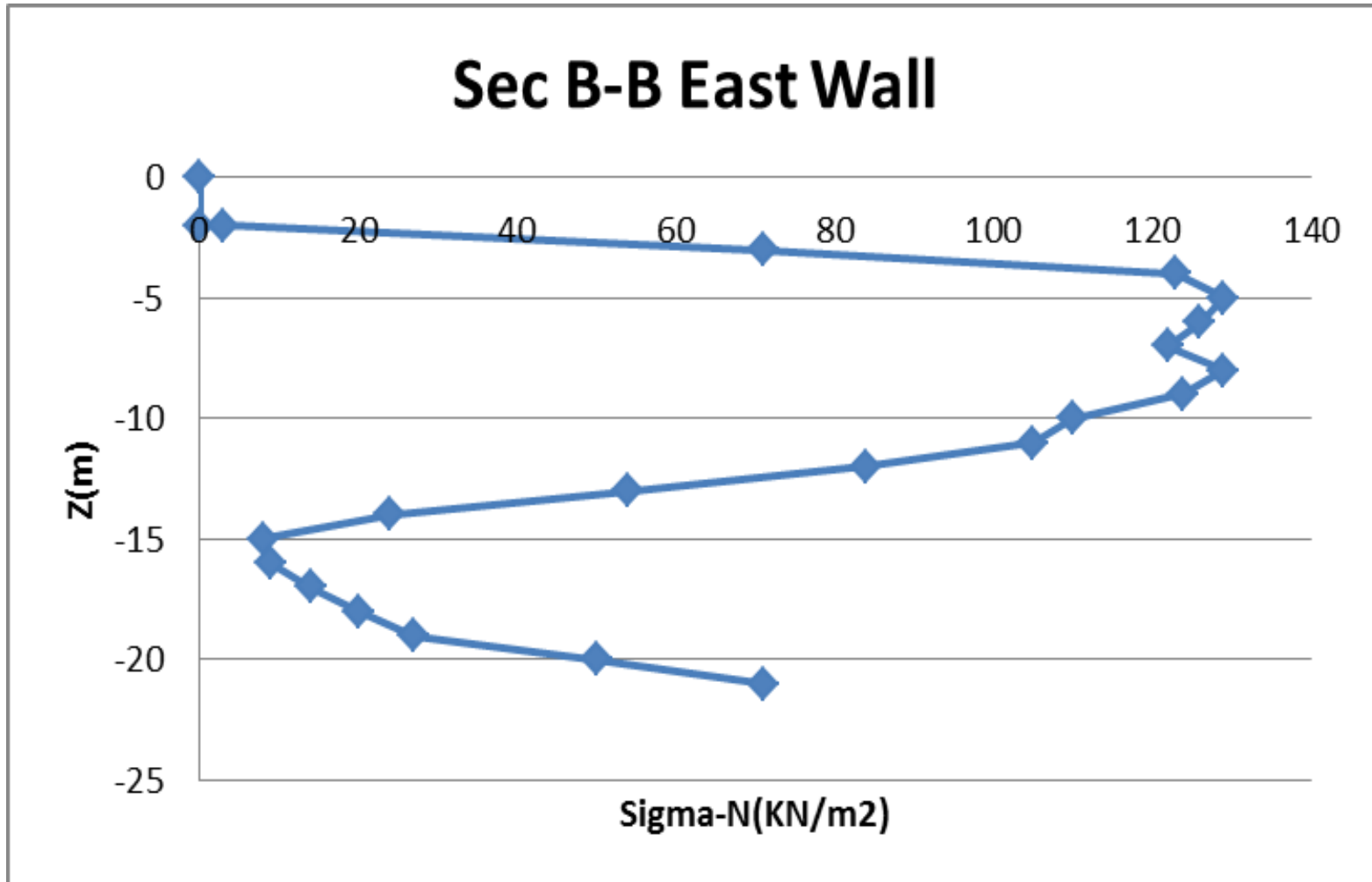
## نمودارهای توزیع تنش نرمال روی دیواره اضلاع مختلف



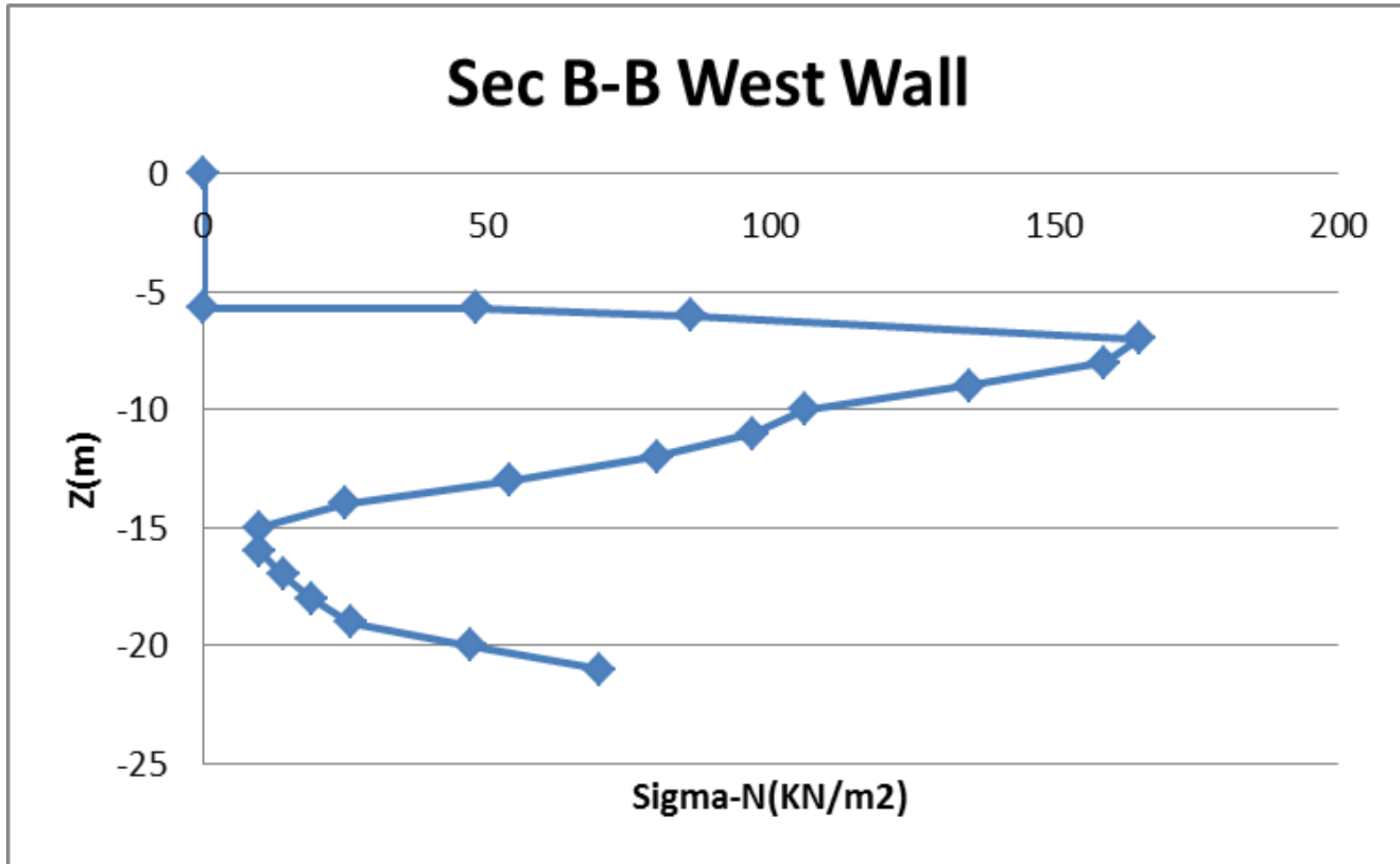
## نمودارهای توزیع تنش نرمال روی دیواره اضلاع مختلف



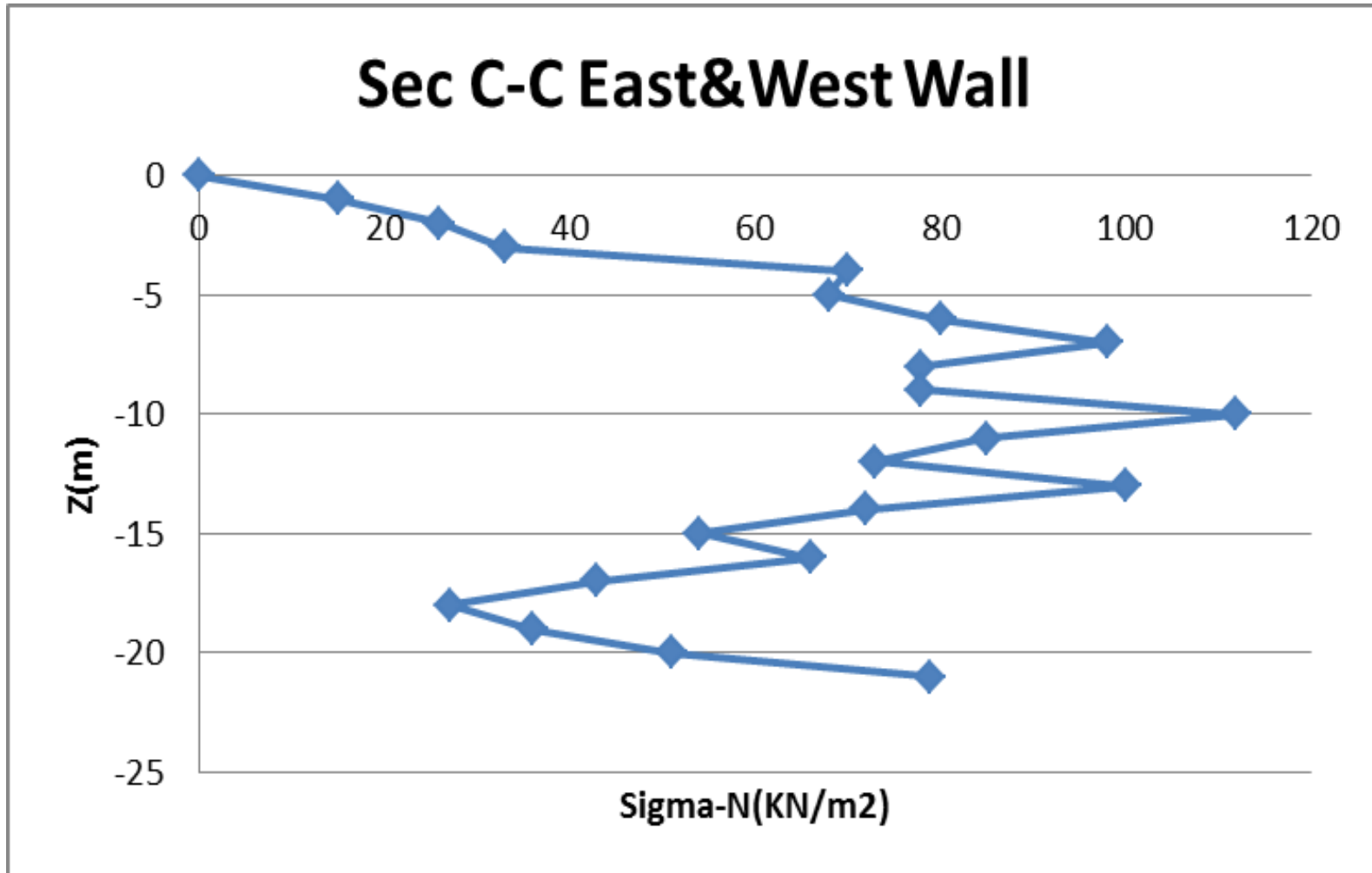
## نمودارهای توزیع تنش نرمال روی دیواره اضلاع مختلف



## نمودارهای توزیع تنش نرمال روی دیواره اضلاع مختلف

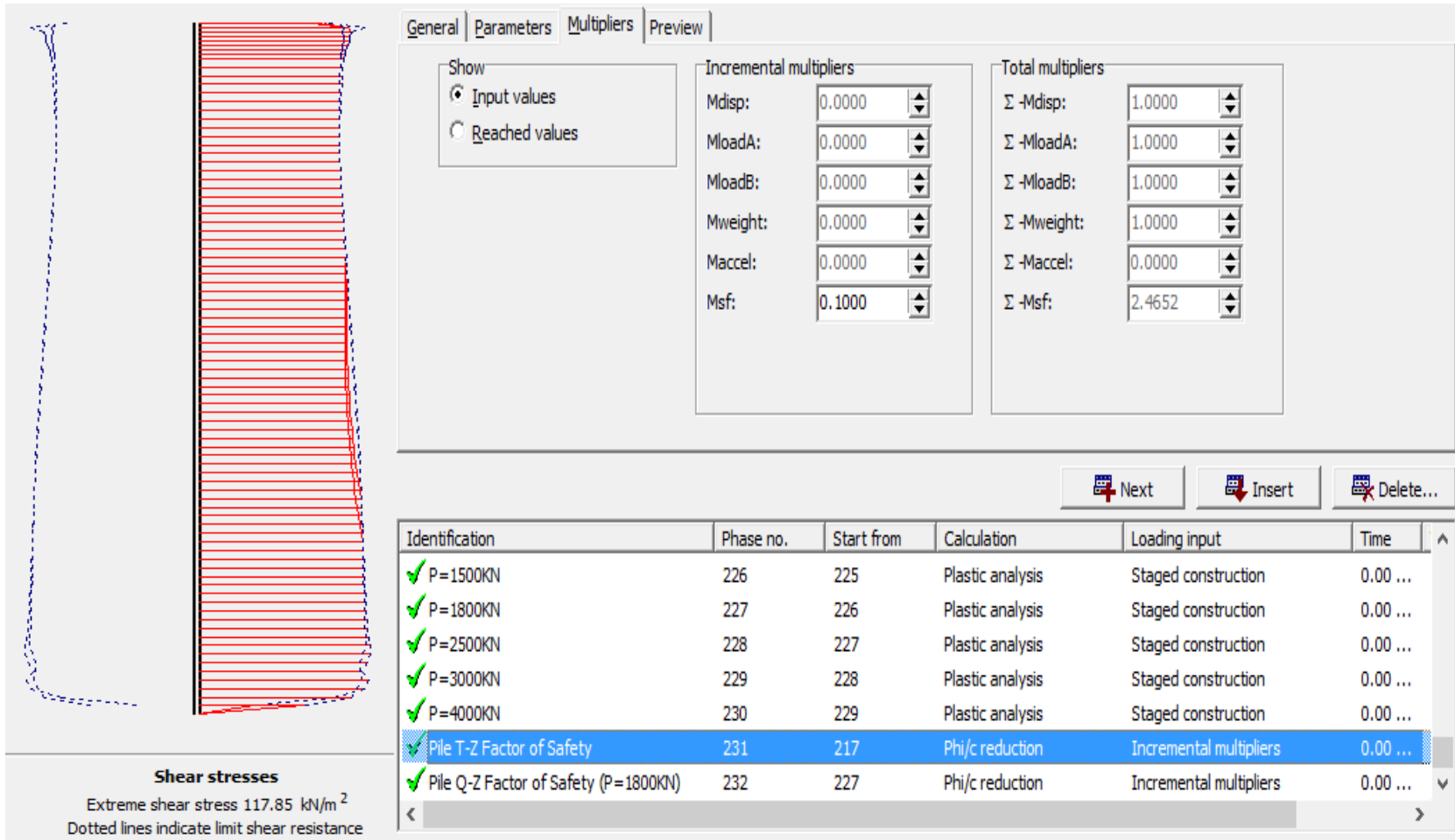


## نمودارهای توزیع تنش نرمال روی دیواره اضلاع مختلف





## تعیین ظرفیت باربری شمعها بر اساس مدلسازی عددی



## تعیین ظرفیت باربری شمعها بر اساس مدل سازی عددی

General | Parameters | **Multipliers** | Preview

Show  
 Input values  
 Reached values

Incremental multipliers		Total multipliers	
Mdisp:	0.0000	$\Sigma$ -Mdisp:	1.0000
MloadA:	0.0000	$\Sigma$ -MloadA:	1.0000
MloadB:	0.0000	$\Sigma$ -MloadB:	1.0000
Mweight:	0.0000	$\Sigma$ -Mweight:	1.0000
Maccel:	0.0000	$\Sigma$ -Maccel:	0.0000
Msf:	0.1000	$\Sigma$ -Msf:	5.3701

Next Insert Delete...

Identification	Phase no.	Start from	Calculation	Loading input	Time
✓ P=1500KN	226	225	Plastic analysis	Staged construction	0.00 ...
✓ P=1800KN	227	226	Plastic analysis	Staged construction	0.00 ...
✓ P=2500KN	228	227	Plastic analysis	Staged construction	0.00 ...
✓ P=3000KN	229	228	Plastic analysis	Staged construction	0.00 ...
✓ P=4000KN	230	229	Plastic analysis	Staged construction	0.00 ...
✓ Pile T-Z Factor of Safety	231	217	Phi/c reduction	Incremental multipliers	0.00 ...
✓ Pile Q-Z Factor of Safety (P=1800KN)	232	227	Phi/c reduction	Incremental multipliers	0.00 ...

معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی

## تعیین ظرفیت باربری شمعها بر اساس روابط تئوریک (روش یونیفاید)

نوع خاک	زاویه $\phi$	شمع های درجا		شمع های کوبیدنی	
		$\beta$	$N_t$	$\beta$	$N_t$
رس	۲۵-۳۰	۰/۲۵-۰/۳۲	۳-۱۰	۰/۲۵-۰/۳۲	۳-۱۰
لای	۲۸-۳۴	۰/۲-۰/۳	۱۰-۳۰	۰/۳-۰/۵	۲۰-۴۰
ماسه شل		۰/۲-۰/۴	۲۰-۳۰	۰/۳-۰/۸	۳۰-۸۰
ماسه متوسط	۳۲-۴۲	۰/۳-۰/۵	۳۰-۶۰	۰/۶-۱	۵۰-۱۲۰
ماسه متراکم		۰/۴-۰/۶	۵۰-۱۰۰	۰/۸-۱/۲	۱۰۰-۱۲۰
شن	۳۵-۴۵	۰/۴-۰/۷	۸۰-۱۵۰	۰/۸-۱/۵	۱۵۰-۳۵۰

$$R_t = r_t \times A_t$$

$$R_s = r_s \times A_s \times D_f$$

$$R_u = R_t + R_s$$

$$R_{allow} = \frac{R_u}{F.S}$$

$$r_t = N_t \times \sigma'_z$$

$$r_s = \beta \times \sigma'_z$$

معرفی روشهای عددی برای تحلیل اندرکنش خاک و سازه با نرم افزارهای ژئوتکنیکی

تعیین ظرفیت باربری شمعها بر اساس روابط تئوریک (روش یونیفاید)

$$\phi = 35^\circ \rightarrow \beta = 0.40, N_t = 80$$

$$\rightarrow r_t = N_t \times \sigma'_z = 80 \times (18.5 \times 20 + 19 \times 10 + 19.5 \times 1) = 46360 \text{ kN/m}^2$$

$$> 12000 \text{ kN/m}^2 \rightarrow r_t = 12000 \text{ kN/m}^2$$

$$\rightarrow R_t = r_t \times A_t = 12000 \times \pi \times 1.20^2 \div 4 = 13571 \text{ kN}$$

$$r_s = \beta \times \sigma'_z = 0.40 \times (18.5 \times 20 + 19 \times 10 + 19.5 \times 1) = 231.8 \text{ kN/m}^2$$

$$> 100 \text{ kN/m}^2 \rightarrow r_s = 100 \text{ kN/m}^2$$

$$\rightarrow R_s = r_s \times A_s \times D_f = 100 \times \pi \times 1.20 \times 10 = 3770 \text{ kN}$$

$$R_{allow} = \frac{R_u}{F.S} = \frac{R_s + R_t}{3} = \frac{3770 + 13571}{3} = 5780 \text{ kN} = 578 \text{ ton}$$

## فصل دهم

مبانی تحلیل لرزه‌ای سازه‌های زیرزمینی  
(زلزله بهره‌برداری حین ساخت – زلزله طرح)

- ❖ روش‌های مورد استفاده در تحلیل لرزه‌ای:
  - دیدگاه سازه‌ای بر اساس آئین نامه‌های زلزله (تجویزی)
  - دیدگاه ژئوتکنیکی بر اساس اندرکنش خاک و سازه (تحلیلی)

الف: روش Wang مطابق مقاله هشاش ۲۰۰۵ (Hashash-2005)

ب: روش تحلیل شبه دینامیکی، دینامیکی طیفی و تاریخچه زمانی با نرم افزار ژئوتکنیکی

❖ سطوح خطر زلزله:

الف: زلزله با احتمال رخداد ۱۰٪ در ۵۰ سال (DBE) با حداکثر شتاب جانبی برابر با  $PGA=0.41g$  (زلزله طرح)

ب: زلزله با احتمال رخداد ۵۰٪ در ۵۰ سال (ODE) با حداکثر شتاب جانبی برابر با  $PGA=0.25g$  (حین ساخت)

## ❖ تحلیل لرزه‌ای برای زلزله طرح (DBE):

بزرگای زلزله  $M_w=7.50$  و فاصله گسل فعال از ساختگاه کمتر از 20km و نوع زمین خاک سخت (Stiff Soil) مطابق جدول شماره ۲ مقدار  $V_s/a_s$  برابر ۱۴۰ حاصل میشود.

Table 2  
Ratios of peak ground velocity to peak ground acceleration at surface in rock and soil (after Power et al., 1996)

Moment magnitude ( $M_w$ )	Ratio of peak ground velocity (cm/s) to peak ground acceleration (g)		
	Source-to-site distance (km)		
	0-20	20-50	50-100
<i>Rock<sup>a</sup></i>			
6.5	66	76	86
7.5	97	109	97
8.5	127	140	152
<i>Stiff soil<sup>a</sup></i>			
6.5	94	102	109
7.5	140	127	155
8.5	180	188	193
<i>Soft soil<sup>a</sup></i>			
6.5	140	132	142
7.5	208	165	201
8.5	269	244	251



## ❖ تحلیل لرزه‌ای برای زلزله طرح (DBE):

مطابق نتایج آزمایش ژئوفیزیک، سرعت موج برشی در عمق ۱۰ متری (میانگین تراز صفر و روی فونداسیون) برابر  $C_m=435$  m/s میباشد، ضریب اثر عمق از جدول شماره ۴ برابر 0.90 حاصل می‌شود.

Table 4

Ratios of ground motion at depth to motion at ground surface (after Power et al., 1996)

Tunnel depth (m)	Ratio of ground motion at tunnel depth to motion at ground surface
$\leq 6$	1.0
6-15	0.9
15-30	0.8
$> 30$	0.7

## ❖ تحلیل لرزه‌ای برای زلزله طرح (DBE):

شتاب زمین در عمق مورد نظر با توجه به حداکثر شتاب افقی زمین ( $PGA=0.41g$ ) از رابطه ذیل محاسبه می‌شود:

$$a_s = 0.90 \times 0.41g = 0.369g$$

مقدار  $V_s$  از رابطه ذیل محاسبه می‌گردد:

$$V_s/a_s = 140 \rightarrow V_s = 140 \times a_s = 140 \times 0.369 = 51.66 \text{ cm/s}$$

مقدار کرنش برشی از رابطه ذیل محاسبه می‌شود:

$$\gamma_{\max} = V_s/C_m \rightarrow \gamma_{\max} = 0.5166/435 = 0.001188$$

مقدار جابجائی افقی سطح زمین (Delta-Free Field) با توجه به عمق نهایی (از تراز صفر تا روی فونداسیون) از حاصلضرب کرنش برشی حداکثر در عمق بصورت ذیل حاصل می‌شود:

$$D_{\text{free-field}} = \gamma_{\max} \times H = 0.001188 \times 20 = 0.0238m = 23.8mm$$

## ❖ تحلیل لرزه‌ای برای زلزله طرح (DBE):

با توجه به نتایج تحلیل شبه دینامیکی سازه با نرم افزار ژئوتکنیکی مقدار ضریب  $R$  برای ترکیب دیوارهای حائل طرفین و قابهای سازه ای برابر  $R=0.58651$  حاصل می‌شود (سختی سازه جایگزین شده با خاک بیش از سختی خاک میباشد) ، جابجائی افقی سازه در تراز سطح زمین بصورت ذیل محاسبه می‌شود:

$$D_{\text{structure}} = R \times D_{\text{free-field}} = 0.58651 \times 23.8 = 13.95 \text{mm}$$

توزیع جابجائی فوق در طبقات زیرزمین متناسب با سختی طبقات در حالت اندرکش خاک و سازه در نظر گرفته می‌شود.

❖ تحلیل لرزه‌ای برای زلزله طرح (DBE):

❖ محاسبه ضریب  $R$  در نرم افزار ژئوتکنیکی:

(۱) محاسبه مقدار  $D_{\text{free-field}}$  بر اساس شتاب حداکثر (PGA) با ضریب عمق در کف مدل (عمق بیش از ۳۰ متر) برابر 0.70

(۲) محاسبه مقدار جابجایی جانبی نسبی سازه برای محور گذرنده از ناحیه میانی سازه (قاب های خمشی)

(۳) محاسبه مقدار جابجایی جانبی نسبی سازه برای محور گذرنده از طرفین سازه (دیوارهای حائل)

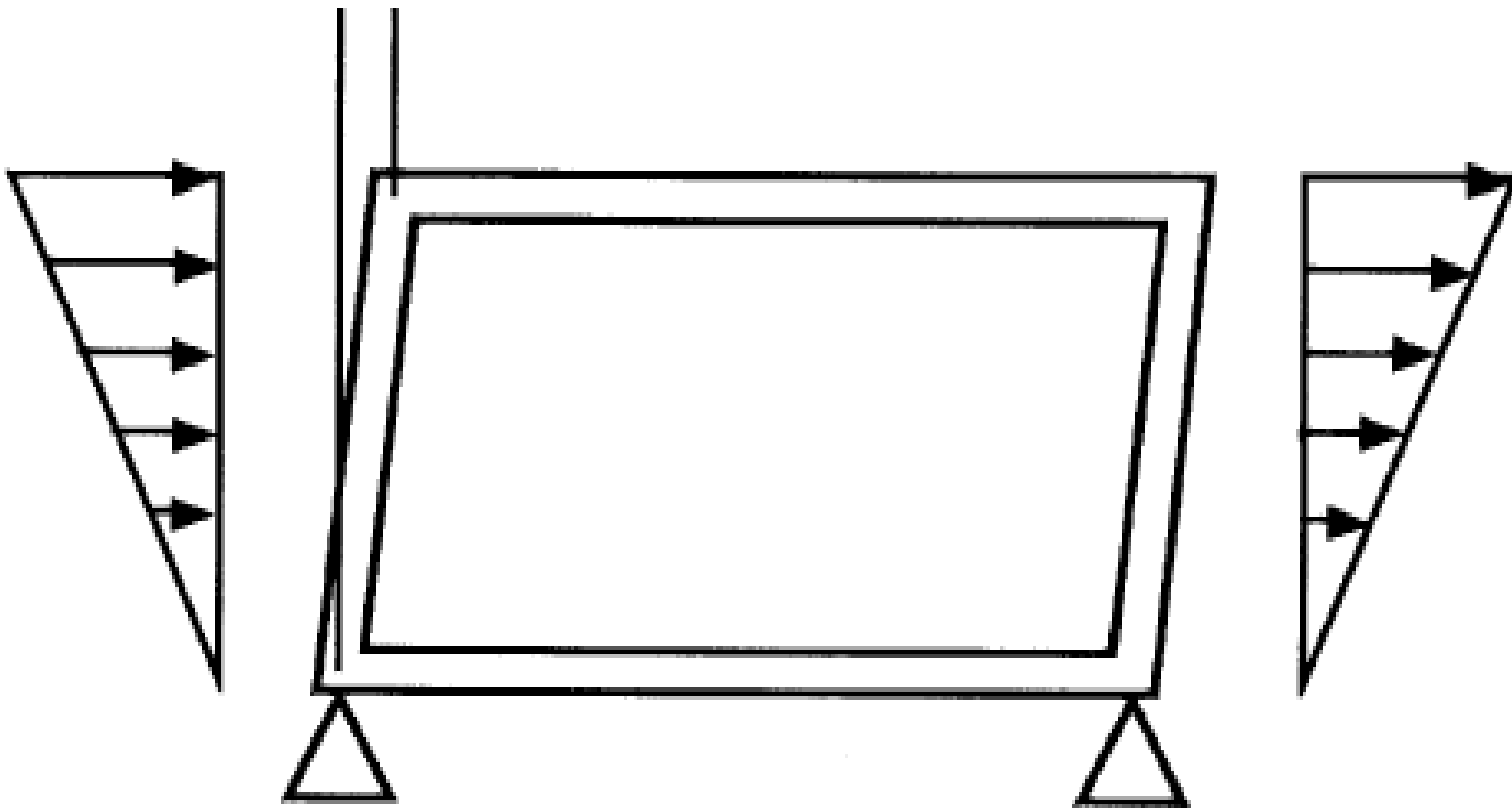
(۴) برای دیافراگم نرم میانگین گیری مقادیر جابجایی نسبی سازه برای حالت (۲) و (۳)

(۵) برای دیافراگم صلب مقدار حاصل از بند (۳)

(۶) محاسبه نسبت حاصل از بند (۴) یا (۵) به بند (۱) مقدار ضریب  $R$  را نتیجه خواهد داد.

❖ تحلیل لرزه‌ای برای زلزله طرح (DBE):

$$\Delta_{\text{structure}} = R \times \Delta_{\text{free-field}}$$



## ❖ تحلیل لرزه‌ای برای زلزله سطح بهره برداری (ODE):

مشابه مراحل که برای زلزله طرح توصیف گردید برای زلزله سطح بهره برداری نیز اعمال میگردد که بطور مثال نتایجی به شرح حاصل میشود:  
مقدار کرنش برشی:

$$Y_{\max 1} = V_{s1} / C_{m1} \rightarrow Y_{\max 1} = 0.35 / 292 = 0.001198$$

$$Y_{\max 2} = V_{s2} / C_{m2} \rightarrow Y_{\max 2} = 0.315 / 370 = 0.000851$$

$$Y_{\max 3} = V_{s3} / C_{m3} \rightarrow Y_{\max 3} = 0.315 / 435 = 0.000724$$

مقدار جابجائی افقی سطح زمین (Delta-Free Field):

$$D_{\text{free-field}1} = Y_{\max 1} \times H_1 = 0.001198 \times 9.10 = 0.0109\text{m} = 10.9\text{mm}$$

$$D_{\text{free-field}2} = Y_{\max 2} \times H_2 = 0.000851 \times 15.50 = 0.0132\text{m} = 13.2\text{mm}$$

$$D_{\text{free-field}3} = Y_{\max 3} \times H_3 = 0.000724 \times 21.0 = 0.0152\text{m} = 15.2\text{mm}$$

## فصل یازدهم

### مبانی طراحی سازه‌ای و ملزومات آن

(بررسی گزینه‌ها و انتخاب سیستم سازه‌ای متناسب با شرایط پروژه) و معرفی روش‌های عددی برای پیاده سازی اندرکنش خاک و سازه در نرم‌افزار سازه‌ای



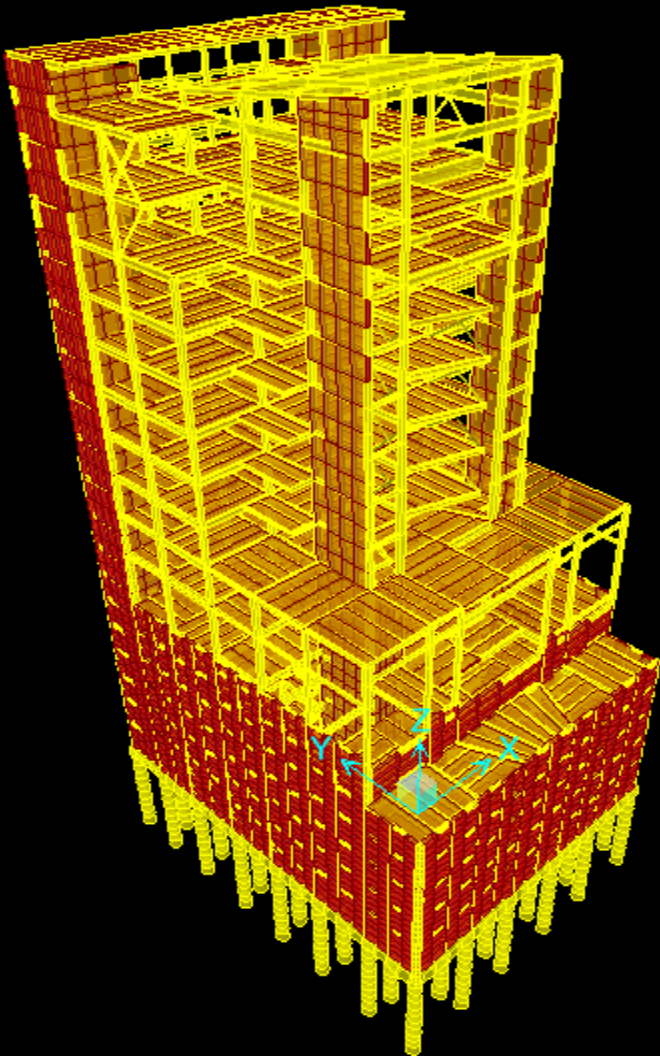
## ❖ پارامترهای تعیین کننده در اتخاذ تصمیم برای سیستم سقف

- (1) سیستم سازه ای متناسب با طرح TOP-DOWN
- (2) سهولت و سرعت اجرا
- (3) عملکرد مناسب تحت اثر تنشهای وارده با حداقل خزش

## ❖ گزینه های مورد بررسی:

- (1) سقف تیرچه و بلوک (تیرچه های بتنی – تیرچه های فولادی با جان باز)
- (2) دال بتنی تخت (مجوف – هولوکور – وافل و ...)
- (3) تیر و تاوه (تیرهای فولادی با دال بتنی – کامپوزیت – عرشه فولادی)

## مبانی طراحی سازه‌ای و ملزومات آن



مدل سه بعدی سازه‌ای:  
شمعها و فونداسیون و دیوارهای حائل  
به طور کامل مدلسازی شده اند  
با اعمال اندرکنش خاک و سازه  
و اعمال شرایط ساخت مرحله ای

# مبانی طراحی سازه‌ای و ملزومات آن

## معرفی دیاگرامها نیرو - جابجائی (P-Y)

**Identification**

Property Name: Pile-PY-21-22

Direction: U2

Type: MultiLinear Elastic

NonLinear: Yes

**Properties Used For Linear Analysis Cases**

Effective Stiffness: 0.

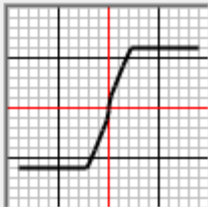
Effective Damping: 0.

**Shear Deformation Location**

Distance from End-J: 0.

**Multi-Linear Force-Deformation Definition**

	Displ	Force
1	-0.1	-214140.4
2	-0.025	-214140.4
3	-0.015	-152957.4
4	-7.010E-03	-81577.3
5	0.100500	107000.0



Order Rows    Delete Row    Add Row 14

**Identification**

Property Name: Pile-PY-30-31

Direction: U2

Type: MultiLinear Elastic

NonLinear: Yes

**Properties Used For Linear Analysis Cases**

Effective Stiffness: 0.

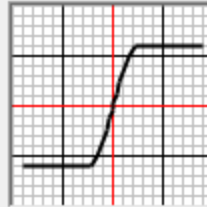
Effective Damping: 0.

**Shear Deformation Location**

Distance from End-J: 0.

**Multi-Linear Force-Deformation Definition**

	Displ	Force
1	-0.1	-305914.9
2	-0.025	-305914.9
3	-0.0183	-254929.
4	-7.640E-03	-122365.9
5	0.100500	311000.0



Order Rows    Delete Row    Add Row 14

# مبانی طراحی سازه‌ای و ملزومات آن

## معرفی دیاگرامها نیرو - جابجائی (Q-Z)

**Identification**

Property Name: Pile-QZ-26

Direction: U1

Type: MultiLinear Elastic

NonLinear: Yes

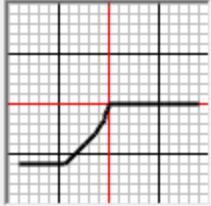
Properties Used For Linear Analysis Cases

Effective Stiffness: 0.

Effective Damping: 0.

Multi-Linear Force-Deformation Definition

	Displ	Force
1	-0.1	-300816.3
2	-0.05	-300816.3
3	-0.038	-254929.1
4	-0.0262	-203943.2
5	0.019	159957.1



Order Rows   Delete Row   Add Row 13

**Identification**

Property Name: Pile-QZ-31

Direction: U1

Type: MultiLinear Elastic

NonLinear: Yes

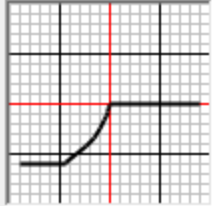
Properties Used For Linear Analysis Cases

Effective Stiffness: 0.

Effective Damping: 0.

Multi-Linear Force-Deformation Definition

	Displ	Force
1	-0.1	-367098.
2	-0.05	-367098.
3	-0.048	-356901.
4	-0.0371	-305914.9
5	0.0371	305914.9



Order Rows   Delete Row   Add Row 15

# مبانی طراحی سازه‌های و ملزومات آن

## معرفی دیاگرامها نیرو - جابجائی (T-Z)

**Identification**

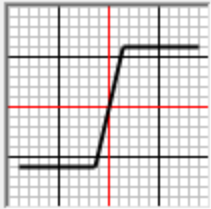
Property Name: Pile-TZ  
Direction: U1  
Type: MultiLinear Elastic  
NonLinear: Yes

**Properties Used For Linear Analysis Cases**

Effective Stiffness: 0.  
Effective Damping: 0.

**Multi-Linear Force-Deformation Definition**

	Displ	Force
1	-0.1	-38443.3
2	-0.015	-38443.3
3	0.	0.
4	0.015	38443.3
5	0.1	38443.3



Order Rows    Delete Row    Add Row 6

**Identification**

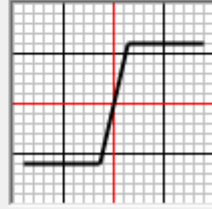
Property Name: Wall-TZ-0-3  
Direction: U1  
Type: MultiLinear Elastic  
NonLinear: Yes

**Properties Used For Linear Analysis Cases**

Effective Stiffness: 0.  
Effective Damping: 0.

**Multi-Linear Force-Deformation Definition**

	Displ	Force
1	-0.1	-422163.
2	-0.015	-422163.
3	0.	0.
4	0.015	422162.5
5	0.1	422162.5



Order Rows    Delete Row    Add Row 6

# مبانی طراحی سازه‌ای و ملزومات آن

## معرفی دیاگرامها نیرو - جابجائی (T-Z)

**Identification**

Property Name: Wall-TZ-10-21

Direction: U1

Type: MultiLinear Elastic

NonLinear: Yes

Properties Used For Linear Analysis Cases

Effective Stiffness: 0.

Effective Damping: 0.

Multi-Linear Force-Deformation Definition

	Displ	Force
1	-0.1	-4435765.
2	-0.015	-4435765.
3	0.	0.
4	0.015	4435765.
5	0.1	4435765.

Order Rows Delete Row Add Row 6

**Identification**

Property Name: Wall-TZ-3-10

Direction: U1

Type: MultiLinear Elastic

NonLinear: Yes

Properties Used For Linear Analysis Cases

Effective Stiffness: 0.

Effective Damping: 0.

Multi-Linear Force-Deformation Definition

	Displ	Force
1	-0.1	-2324953.
2	-0.015	-2324953.
3	0.	0.
4	0.015	2324952.9
5	0.1	2324952.9

Order Rows Delete Row Add Row 6

# مبانی طراحی سازه‌ای و ملزومات آن

## معرفی مراحل ساخت (Staged Construction)

Load Case Name: Stage-1 [Set Def Name] Notes: [Modify/Show...]

Load Case Type: Static [Design...]

Initial Conditions:  
 Zero Initial Conditions - Start from Unstressed State  
 Continue from State at End of Nonlinear Case [v]  
Important Note: Loads from this previous case are included in the current case

Analysis Type:  
 Linear  
 Nonlinear  
 Nonlinear Staged Construction

Geometric Nonlinearity Parameters:  
 None  
 P-Delta  
 P-Delta plus Large Displacements

Mass Source: MSSSRC1 [v]

Show Stages: [Show Stages In Tree View...]

Stage Definition

Stage No.	Duration (Days)	Provide Output	Output Label	User Comments
1	0.	Yes	1	Pile Construction
1	0.	Yes	1	Pile Construction

[Add] [Copy] [Modify] [Insert] [Delete]

Expand Stage Definition

Data For Stage 1 (0. days; Output: 1; Pile Costruction)

Operation	Object Type	Object Name	Age At Add	Type	Name	Scale Factor
Add Structure	Group	UG-Columns	1.			
Add Structure	Group	UG-Columns	1.			
Add Structure	Group	Link-1st-Exc	1.			
Add Structure	Group	Link-2nd-Exc	1.			
Add Structure	Group	Link-3rd-Exc	1.			

Expand Stage Data Stage: << < 1 > >> of 1 [Add] [Modify] [Delete]

Other Parameters:  
Results Saved: End of Final Stage Only [Modify/Show...]  
Nonlinear Parameters: Default [Modify/Show...]  
 Material Properties Are Time Dependent

[OK] [Cancel]



# مبانی طراحی سازه‌ای و ملزومات آن

## معرفی مراحل ساخت (Staged Construction)

**Load Case Name**  
Stage-2

**Notes**

**Load Case Type**  
Static

**Initial Conditions**  
 Zero Initial Conditions - Start from Unstressed State  
 Continue from State at End of Nonlinear Case    
Important Note: Loads from this previous case are included in the current case

**Analysis Type**  
 Linear  
 Nonlinear  
 Nonlinear Staged Construction

**Stage Definition**

Stage No.	Duration (Days)	Provide Output	Output Label	User Comments
1	0.	Yes <input type="button" value="v"/>	2	Excavation and GF
1	0.	Yes	2	Excavation and GF

Expand Stage Definition

**Geometric Nonlinearity Parameters**  
 None  
 P-Delta  
 P-Delta plus Large Displacements

**Mass Source**

**Show Stages**

**Data For Stage 1 (0. days; Output: 2; Excavation and GF)**

Operation	Object Type	Object Name	Age At Add	Type	Name	Scale Factor
Remove Structure <input type="button" value="v"/>	Group <input type="button" value="v"/>	Link-1st-Exc <input type="button" value="v"/>				
Remove Structure	Group	Link-1st-Exc				
Remove Structure	Group	Link-2nd-Exc				
Add Structure	Group	Plan+110	1.	Load Pattern	CL	
Load Objects If Added	Group	All				0.5 <input type="button" value="v"/>

Expand Stage Data    Stage: << < 1 > >> of 1   

**Other Parameters**  
Results Saved:    
Nonlinear Parameters:    
 Material Properties Are Time Dependent

## معرفی مراحل ساخت (Staged Construction)

**Load Case Name** Stage-19

**Notes**

**Load Case Type** Static

**Initial Conditions**

Zero Initial Conditions - Start from Unstressed State

Continue from State at End of Nonlinear Case

Important Note: Loads from this previous case are included in the current case

**Analysis Type**

Linear

Nonlinear

Nonlinear Staged Construction

**Geometric Nonlinearity Parameters**

None

P-Delta

P-Delta plus Large Displacements

**Mass Source** MSSSRC1

**Show Stages**

**Stage Definition**

Stage No.	Duration (Days)	Provide Output	Output Label	User Comments
1	0.	Yes	19	Full Load
1	0.	Yes	19	Full Load

Expand Stage Definition

**Data For Stage 1 (0. days; Output: 19; Full Load)**

Operation	Object Type	Object Name	Age At Add	Type	Name	Scale Factor
Load Objects	Group	All		Load Pattern	CL	-0.5
Load Objects	Group	All		Load Pattern	CL	-0.5
Load Objects If Added	Group	All		Load Pattern	DEAD	1.
Load Objects If Added	Group	All		Load Pattern	LIVE1	1.
Load Objects If Added	Group	All		Load Pattern	LIVE2	1.

Expand Stage Data    Stage: << < 1 > >> of 1   

**Other Parameters**

Results Saved: End of Final Stage Only

Nonlinear Parameters: Default

Material Properties Are Time Dependent

## فصل دوازدهم

تهیه نقشه‌های اجرایی گام بندی شده برای پیاده سازی  
روش TOP-DOWN در کارگاه

## فصل سیزدهم

طراحی‌های فاز ۳ برای سازه‌های کمکی در اجرای سازه به روش  
TOP-DOWN و مسائل مربوط به مدیریت اجرایی

- ❖ طراحی پلتفرم‌های نگه دارنده ستونها (Fixture)
- ❖ انتخاب نوع جرثقیل و نحوه استقرار آن (داخل شفت – روی سقف – زمین کناری)
- ❖ سیستم هوادهی زیر سقفها و تهویه ضمن اجرا (جت فن)
- ❖ تامین روشنایی زیر سقفها (پروژکتور)
- ❖ انتخاب ماشین آلات و تجهیزات و ابزار متناسب
- ❖ تصمیم‌گیری در مورد نحوه قالب بندی و بتن ریزی دیوارها

❖ **تصمیم‌گیری در خصوص سیستم زهکشی و انتقال آبهای سطحی**

❖ **آب بندی دیواره و کف در صورت بالا بودن تراز آب**

❖ **اندیشیدن تدابیر لازم برای درزهای اجرایی (C.J.)**

❖ **کنترل طراحی بر اساس نتایج مانیتورینگ و ابزار دقیق و**

**مشاهدات مربوط به عدم تطابق شرایط خاک با مفروضات**

**اولیه طراحی (Observational Design)**



طراحی‌های فاز ۳ برای سازه‌های کمکی در اجرای سازه به روش Top-Down

## تصاویری از مراحل اجرا (2018-08-27)



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی



# طراحی‌های فاز ۳ برای سازه‌های کمکی در اجرای سازه به روش Top-Down

## تصاویری از مراحل اجرا (2018-08-27)



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی



طراحی‌های فاز ۳ برای سازه‌های کمکی در اجرای سازه به روش Top-Down

## تصاویری از مراحل اجرا (2018-10-17)



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی



طراحی‌های فاز ۳ برای سازه‌های کمکی در اجرای سازه به روش Top-Down

## تصاویری از مراحل اجرا (2018-10-17)





طراحی‌های فاز ۳ برای سازه‌های کمکی در اجرای سازه به روش Top-Down

## تصاویری از مراحل اجرا (2018-12-15)



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی



طراحی‌های فاز ۳ برای سازه‌های کمکی در اجرای سازه به روش Top-Down

## تصاویری از مراحل اجرا (2019-01-27)



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی



طراحی‌های فاز ۳ برای سازه‌های کمکی در اجرای سازه به روش Top-Down

## تصاویری از مراحل اجرا (2019-02-02)



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی



طراحی‌های فاز ۳ برای سازه‌های کمکی در اجرای سازه به روش Top-Down

## تصاویری از مراحل اجرا (2019-02-23)



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی



## تصاویری از مراحل اجرا (2019-03-09)



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸



طراحی‌های فاز ۳ برای سازه‌های کمکی در اجرای سازه به روش Top-Down

## تصاویری از مراحل اجرا (2019-05-05)



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی



طراحی‌های فاز ۳ برای سازه‌های کمکی در اجرای سازه به روش Top-Down

## تصاویری از مراحل اجرا (2019-05-21)



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی



طراحی‌های فاز ۳ برای سازه‌های کمکی در اجرای سازه به روش Top-Down

## تصاویری از مراحل اجرا (2019-06-18)



<https://t.me/hamrahenazer>

مرداد ۱۳۹۸

نشست تخصصی

## مقایسه پیشرفت کار در طی یک ماه



# نشست تخصصی آشنایی با مبانی طراحی و اجرای گودبرداری به روش Top&Down

ارائه دهنده:  
مسعود مقدس پور