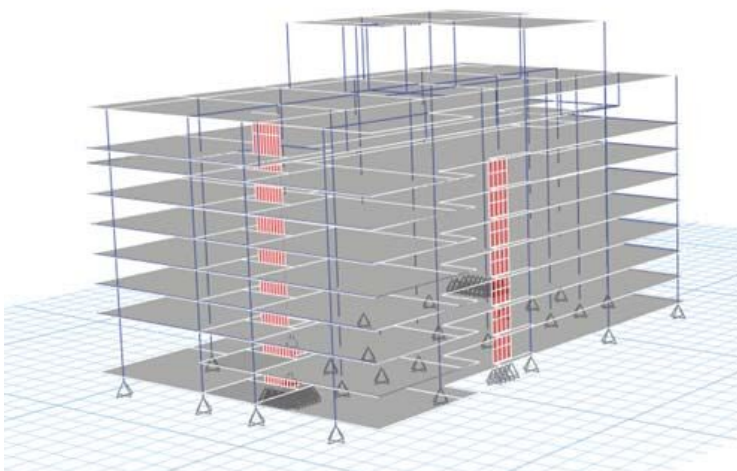
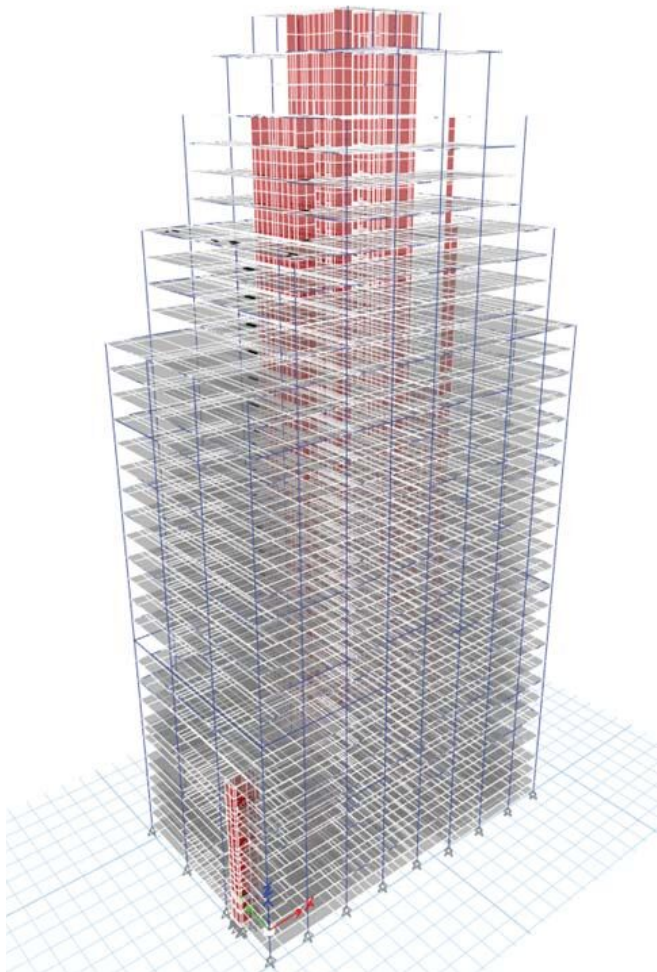


# PATUMWAN HOUSE

## Main building & Parking building analysis and design

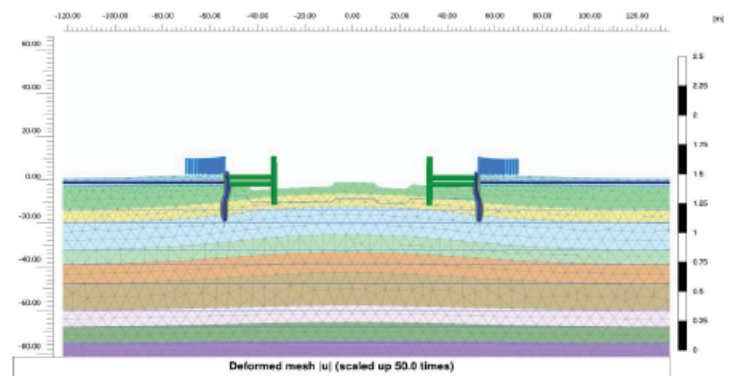


## Prepare drawing and report for EIA submission

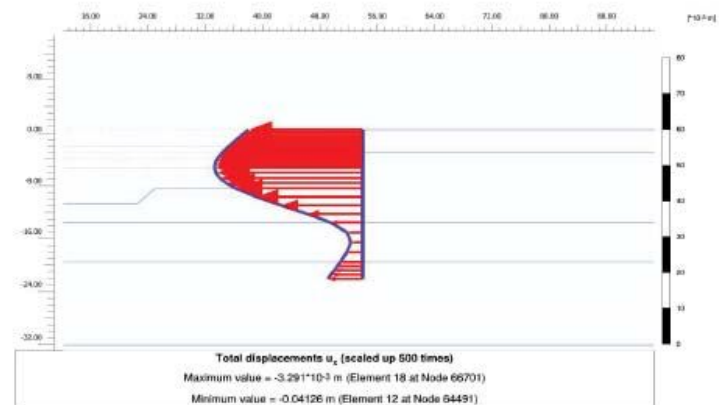
- วิเคราะห์การเคลื่อนตัวของอาคาร (Displacement and story drift) เนื่องจากแรงลมและทรงแผ่นดินไหว
- วิเคราะห์การเคลื่อนตัวทางด้านข้างของระบบป้องกันดินระหว่างก่อสร้าง เพื่อป้องกันผลกระทบต่อพื้นที่ข้างเคียง

### PILE WALL ANALYSIS AND DESIGN

#### ANALYSIS RESULT PHASE 14



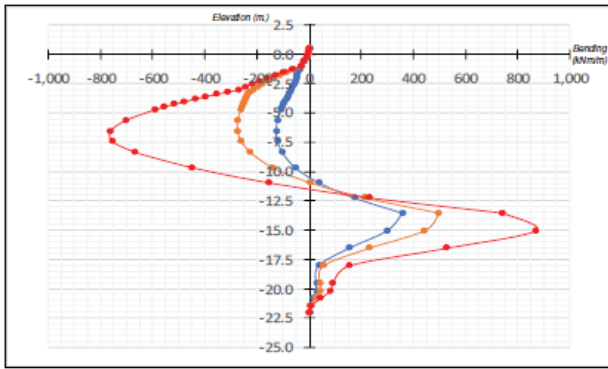
#### DEFORMED MESH



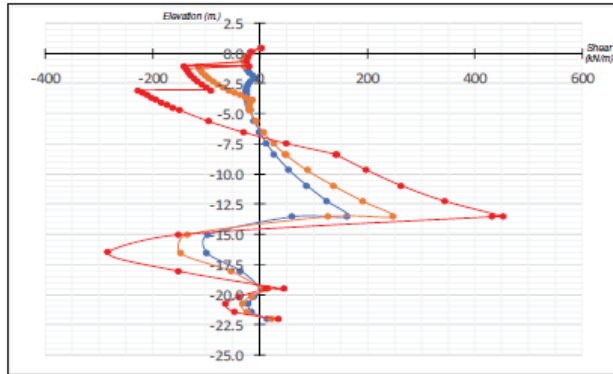
#### HORIZONTAL DISPLACEMENT (PILE WALL)

PHASE 14 : Remove Bracing at level -1.00 m.

PILE WALL Diameter 0.80 m. x -22.00 m.



Bending Moment Envelope All Phase



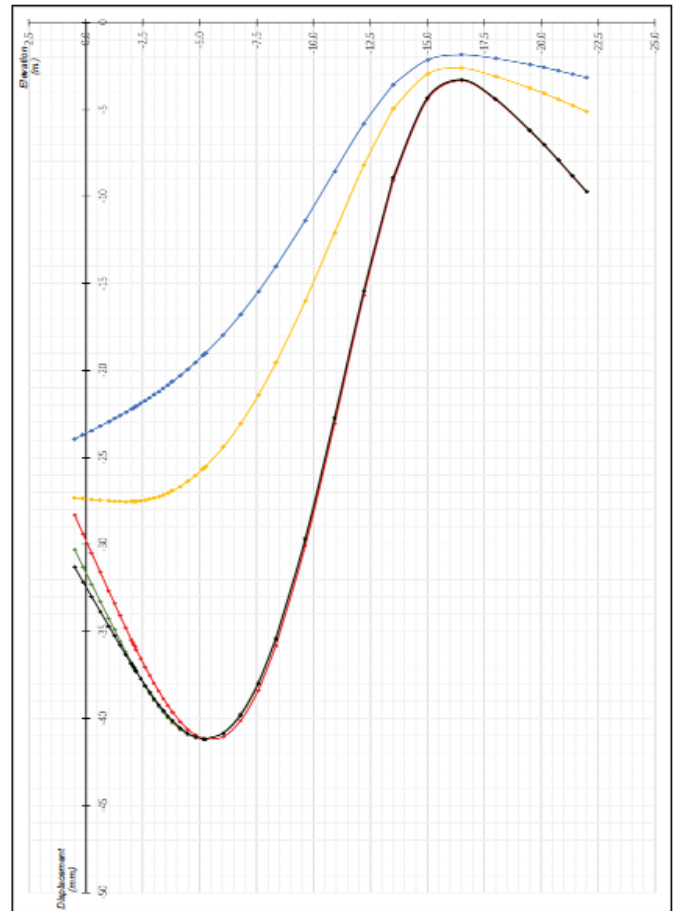
Shear Envelope - All Phase

NOTE:   
 — PHASE 2 (Excavate ground from +0.50 m. to -2.00 m. level.)   
 — PHASE 4 (Excavate ground from -2.00 m. to -3.80 m. level.)   
 — PHASE 6 (Excavate ground from -3.80 m. to -5.90 m. level.)

## Soil protection system design (Pile wall)

- ออกแบบระบบป้องกันดินระหว่างก่อสร้าง (Pile wall diameter 800 mm)
- วิเคราะห์และกำหนดขั้นตอนการก่อสร้าง (Basement construction phase)
- ระดับขุดดินโดยทั่วไป 8.50-11.00 m ลักษณะดินเป็นดินเหนียวอ่อน

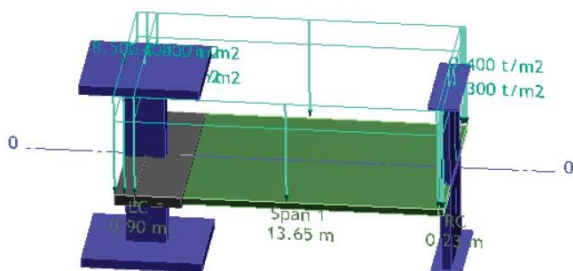
PILE WALL Diameter 0.80 m. x -22.00 m.



NOTE:   
 — PHASE 2 (Excavate ground from +0.50 m. to -2.00 m. level.)   
 — PHASE 4 (Excavate ground from -2.00 m. to -3.80 m. level.)   
 — PHASE 6 (Excavate ground from -3.80 m. to -8.25 m. level.)   
 — PHASE 11 (Construct B2 Slab and Remove strut at -3.00 m.)   
 — PHASE 14 (Construct B1 Slab and Remove strut at -1.00 m.)

## Post tension slab design for main building and parking building

- เนื่องจากความหนาที่จำกัดทำให้ต้องออกแบบจุดต่อเป็น moment connection โดยที่พื้นมีเพียง 1 span ยาวประมาณ 14 m
- ออกแบบจุดต่อเพื่อ transfer moment ไปที่ support
- มีการเปลี่ยนแปลงลักษณะการก่อสร้างเสาจาก formwork ทั่วไปเป็นระบบ slipform ทำให้ต้องออกแบบจุดต่อพื้น-เสา เพื่อ transfer shear force เพิ่มเติม

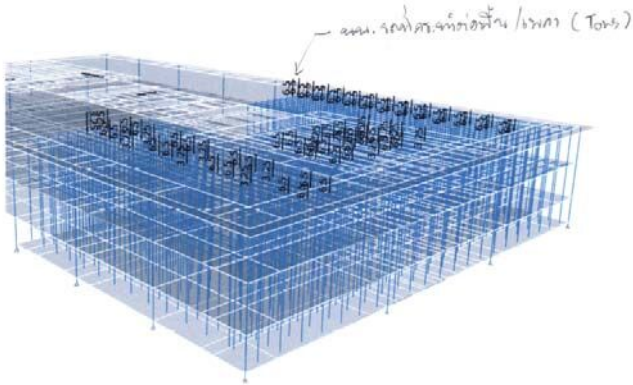


## Design shoring system for use heavy truck on post tension slab

- มีการขอใช้งานพื้น post tension เพื่อให้รถบรรทุกขนาดใหญ่ ใช้งานชั่วคราว ทำให้ต้องออกแบบระบบค้ำยันชั่วคราวเพื่อถ่ายน้ำหนักบรรทุกลงไปที่พื้นชั้นล่าง

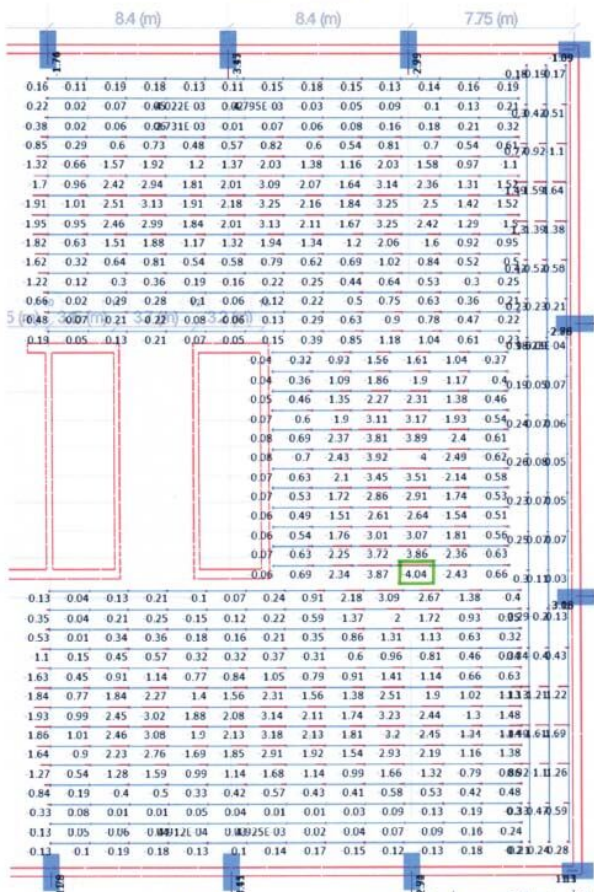
## Modify foundation after pile deviate checked

- ออกแบบปรับแก้ฐานราก หลังจากที่มีการตรวจสอบการเอียงของเสาเข็มเจาะถึง Isolate foundation และ Mat foundation

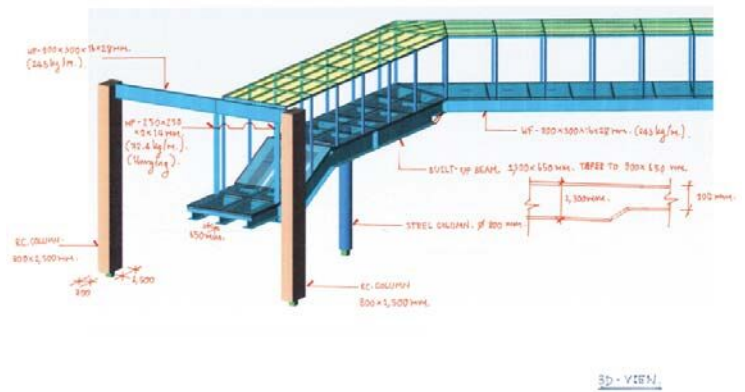


Model ทดสอบโดยลงน้ำหนักเคลื่อนที่: Moving Load จากรถบรรทุก

### AXIAL LOAD

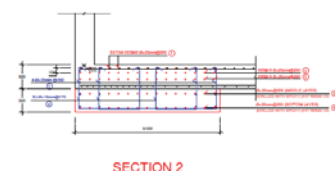
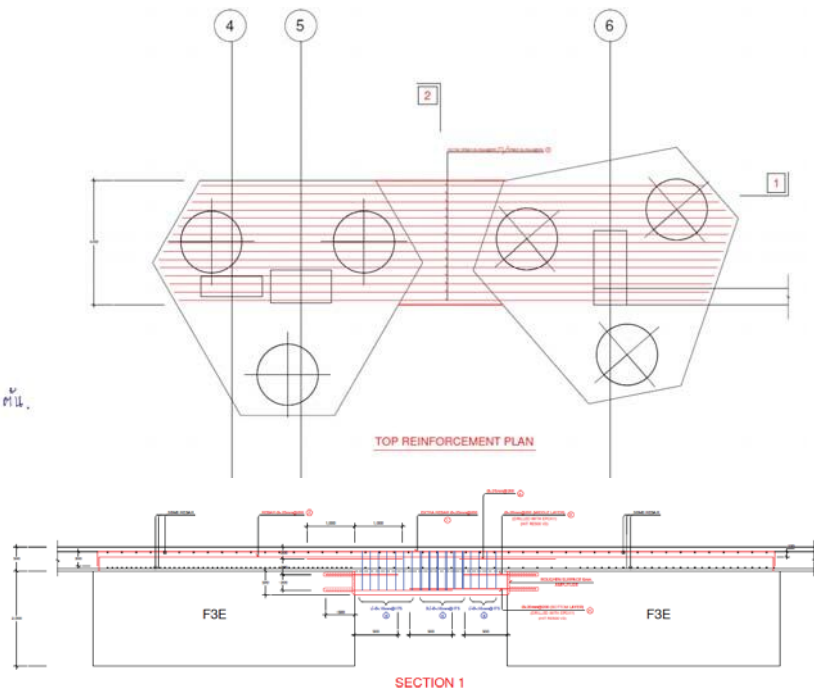


\* เมื่อมีรถบรรทุก Point Load จากลิฟต์ (Maximum Load = 6.5 ตัน/ตัว) เคลื่อนที่ผ่านตรงที่ค้ำยันซึ่งมีพื้นที่เป็นตาราง 5 ตารางเมตร Maximum Axial Load = 4 tons. (คิดในลักษณะ: มีรถบรรทุกป่วงน้ำหนักของ 200 kg/m<sup>2</sup>)\*  
 พย. CEDA จึงมีค้ำยันเห็นค่าค้ำยันที่ฐานนี้ด้วย.



## Check calculation report for temporary work

- ตรวจสอบรายการคำนวณการติดตั้ง Tower crane และ Tie-in tower crane
- ตรวจสอบรายการคำนวณการตั้งนั่งร้านเพื่อเทคอนกรีต



## Design steel structural for skywalk link to BTS station



# VOCO 1&2 SUKHUMVIT 11 HOTEL

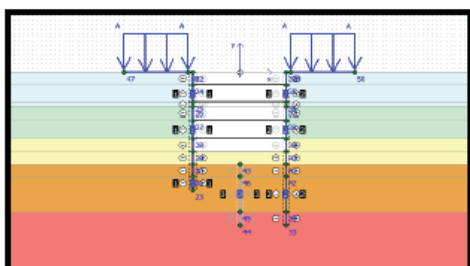
## Analysis and design for both building

TWO BUILDING  
21 Floor & 6 Basement

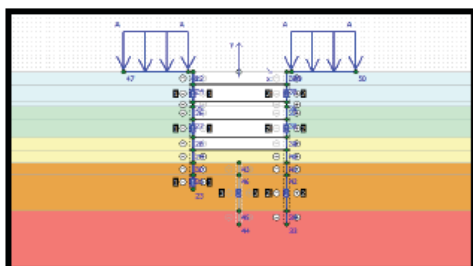
### Soil protection system

- ออกแบบ Diaphragm wall ความหนา 1.20 และ 1.00 ม เนื่องจากการขุดดินที่ความลึกโดยเฉลี่ย -20 m จากระดับดินเดิม

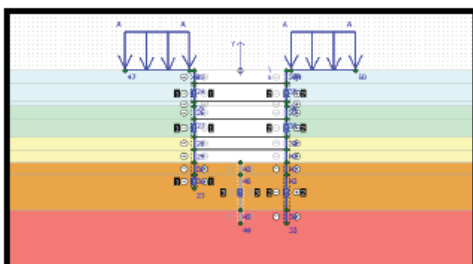
#### Construction Method



10. Excavation to 5th Level at -18.50 m.

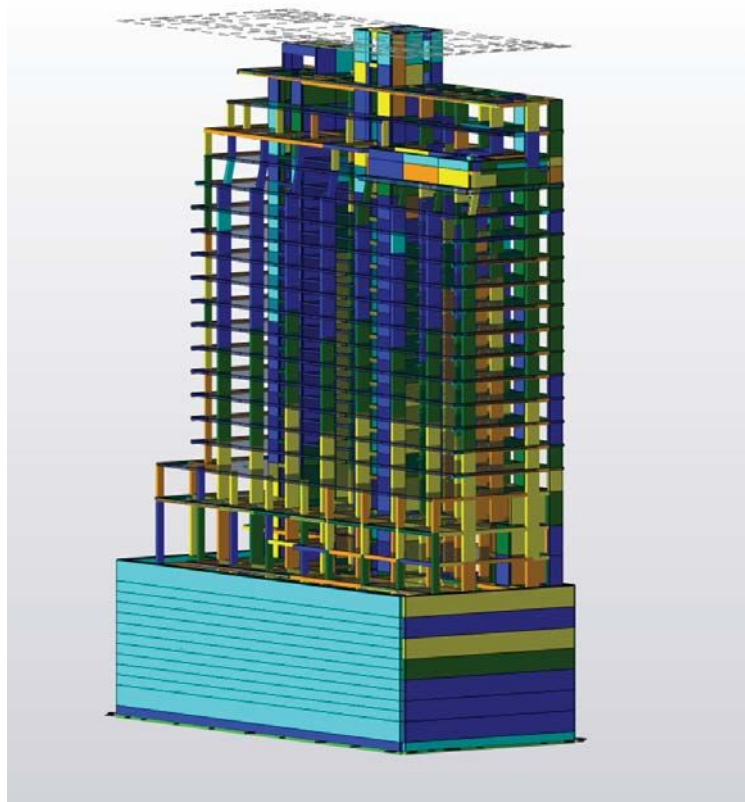


11. Install 5th Strut at -17.50 (top level)

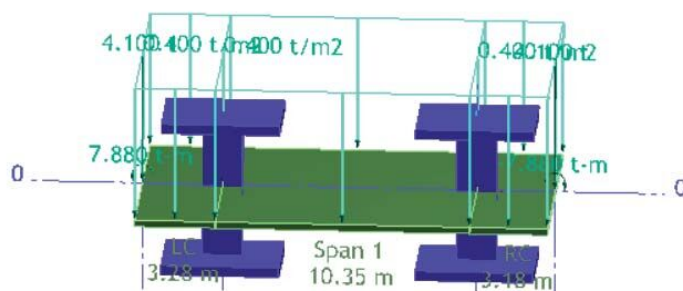


12. Excavation to 5th Level at -21.50 m.

- การก่อสร้างชั้นใต้ดินที่มีความลึกมากถึง 6 ชั้น โดยมีระบบ Auto parking ถึง 3 ชั้น ทำให้มีความท้าทายในการออกแบบระบบโครงสร้างหลักต้านทานแรงดันดิน (Retain wall diaphragm slab)
- ลักษณะอาคารมีการวางผังที่มีเสาชั้นบนไม่ตรงกับเสาชั้นล่าง (การวางผังทางสถาปัตยกรรม) ทำให้ต้องมีการออกแบบ Transfer beam เพื่อรับน้ำหนักจากเสา

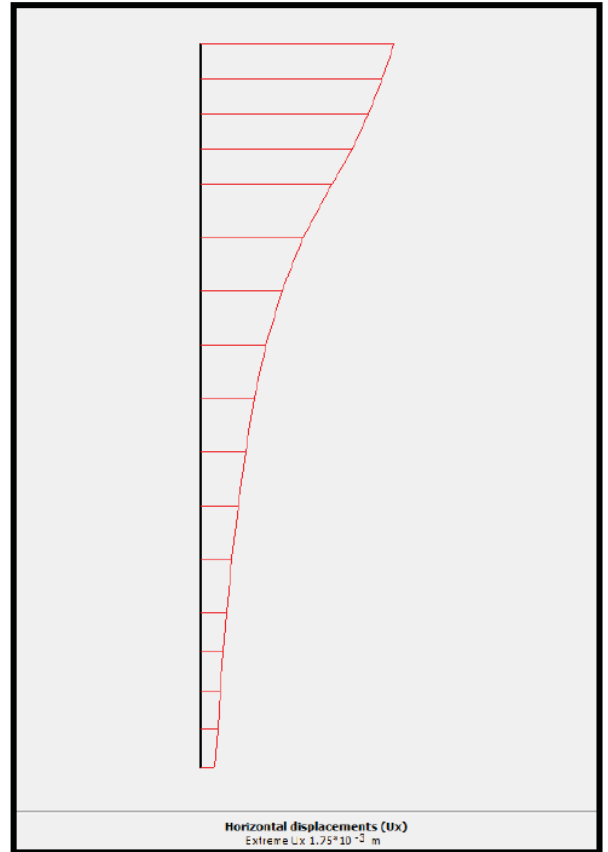
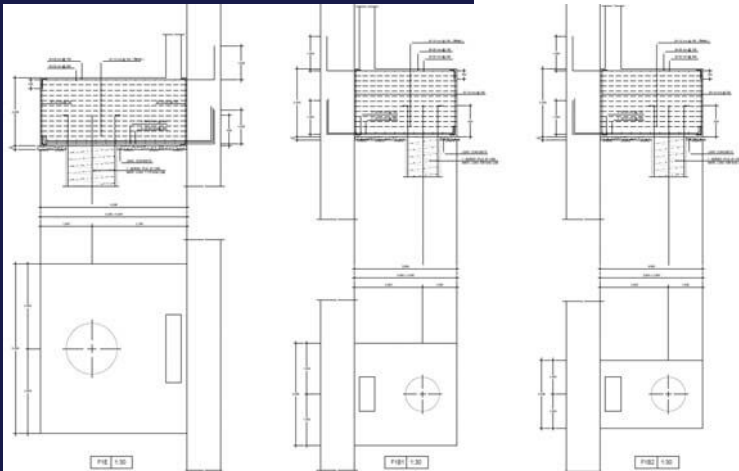


### Post tension slab design



# Prepare drawing and report for EIA submission

## Check Horizontal Displacement



### 3.1.13 ตรวจสอบค่าการเคลื่อนตัวล้ม (ต่อจากหน้าที่แล้ว)

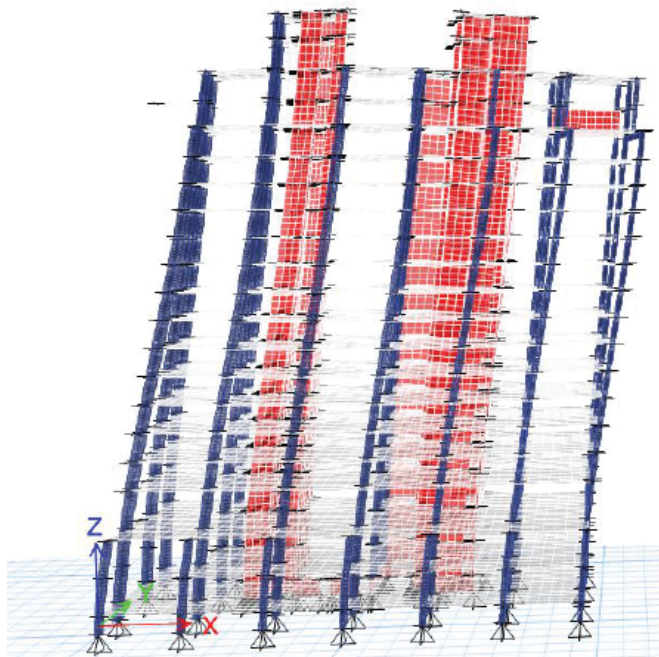
ตารางแผ่นที่	1	Max Story Drift	(EEX)
ตารางแผ่นที่	2	Max Story Drift	(EEY)

การเคลื่อนตัวล้มที่ระหว่างชั้นสูงสุดจาก ETABS (Story C

การเคลื่อนตัวล้มที่ระหว่างชั้นที่ยอมให้ (Story C

การเคลื่อนตัวล้มที่ระหว่างชั้นสูงสุด (Story C

Maximum Horizontal Displacement 0.0018 m < 0.05 m **O.K.**



แผ่นดินไหวในแนวแกน X

รูปแสดงการโก่งตัวของอาคารด้วยแรงแผ่นดินไหว

# COSI CHIANGMAI HOTEL

ONE BUILDING 13 Floor and 1 Basement

## Building analysis and design

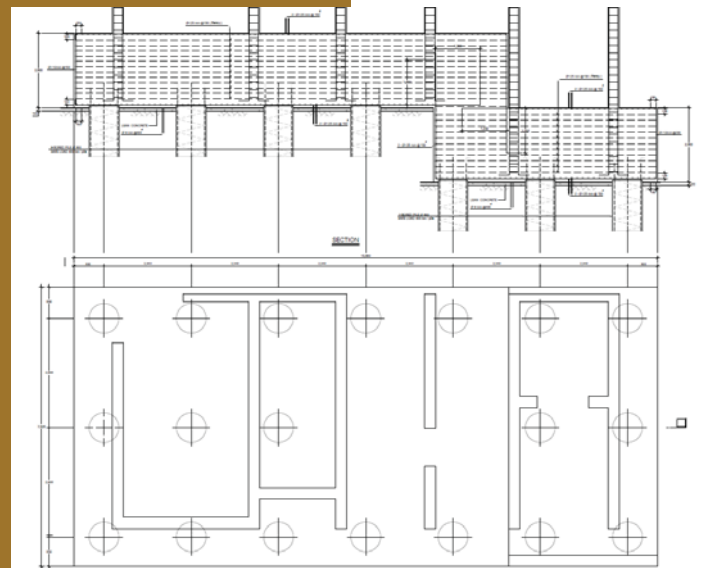
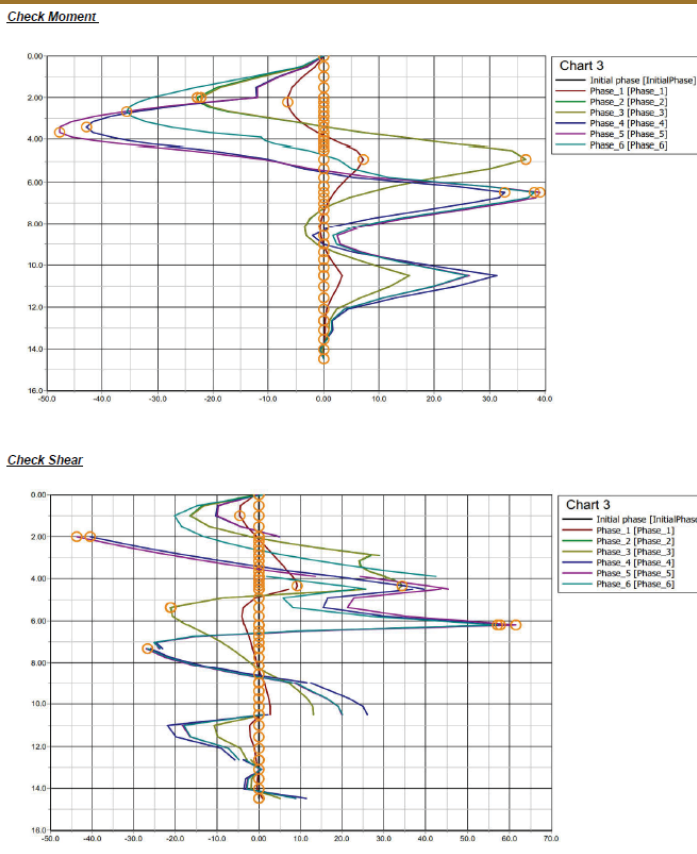
- อาคารตั้งอยู่ในพื้นที่จังหวัดเชียงใหม่ ซึ่งมีความเร่งจากแผ่นดินไหวค่อนข้างแรง ทำให้มีความท้าทายในการออกแบบชิ้นส่วนโครงสร้างให้สามารถต้านทานแรงแผ่นดินไหวได้ ภายใต้ขนาดโครงสร้างที่จำกัดจากงานสถาปัตยกรรม

## Soil protection system

- ออกแบบ Pile wall diaphragm 35 cm

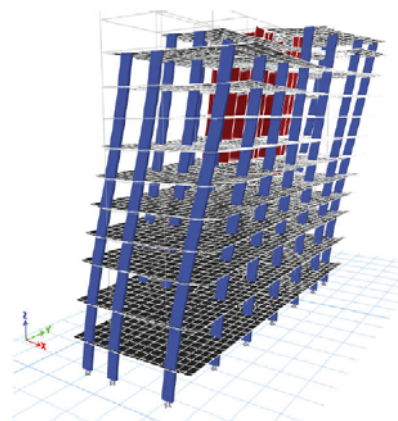


## Prepare drawing and report for EIA submission



### 3.1.13 ตรวจสอบค่าการเคลื่อนตัวสัมพัทธ์ระหว่างชั้น (Story Drift)

Max Story Drift (EEX)	=	0.002492
Max Story Drift (EEY)	=	0.002656
การเคลื่อนตัวสัมพัทธ์ระหว่างชั้นสูงสุดจาก ETABS (Story Drift)	=	0.0027
การเคลื่อนตัวสัมพัทธ์ระหว่างชั้นคอนกรีต (Story Drift)	=	0.0150
การเคลื่อนตัวสัมพัทธ์ระหว่างชั้นสูงสุด (Story Drift)	=	$0.0027 \times \frac{C_d}{I}$
	=	0.0119 < 0.0150 O.K.



แผ่นพื้นโหวในบริเวณ X

รูปแสดงการโยงค้ำของอาคารด้วยระบบพื้นดินโหว

## Post tension slab design