

Council of
● **Engineers**TH
เสาหลักของชาติด้านวิศวกรรม



ความปลอดภัยในงานก่อสร้าง

รองศาสตราจารย์ เอนก ศิริพานิชกร
ประธานคณะกรรมการสาขาวิศวกรรมโยธา สภาวิศวกร
๖ กรกฎาคม ๒๕๖๗

หมวด ๑ จรรยาบรรณแห่งวิชาชีพวิศวกรรม

ส่วนที่ ๑ จรรยาบรรณต่อสาธารณะ

- ข้อ ๕ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุม
ต้องประกอบวิชาชีพโดยให้ความสำคัญ
ต่อความปลอดภัย สุขอนามัย และสวัสดิ
ภาพของสาธารณชน ตลอดจนทรัพย์สิน
และสิ่งแวดล้อมอันเป็นสาธารณะด้วย
- ข้อ ๖ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้อง
ละเว้นจากการให้การสนับสนุน ส่งเสริม
หรือเป็นตัวการเกี่ยวกับการทุจริตใน
โครงการของภาครัฐหรือเอกชน



กฎกระทรวง
ฉบับที่ .. (พ.ศ.)

Council of
● Engineers™

ออกตามความในพระราชบัญญัติควบคุมอาคาร พ.ศ. ๒๕๒๒

อาศัยอำนาจตามความในมาตรา ๕ (๓) แห่งพระราชบัญญัติควบคุมอาคาร พ.ศ. ๒๕๒๒ และมาตรา ๘ (๑๑) แห่งพระราชบัญญัติควบคุมอาคาร พ.ศ. ๒๕๒๒ ซึ่งแก้ไขเพิ่มเติมโดยพระราชบัญญัติควบคุมอาคาร (ฉบับที่ ๓) พ.ศ. ๒๕๔๓ รัฐมนตรีว่าการกระทรวงมหาดไทย โดยคำแนะนำของคณะกรรมการควบคุมอาคารออกกฎกระทรวงไว้ ดังต่อไปนี้

ข้อ ๑ กฎกระทรวงนี้ให้ใช้บังคับเมื่อพ้นกำหนดหกสิบวันนับแต่วันประกาศในราชกิจจานุเบกษาเป็นต้นไป

ข้อ ๒ ให้เพิ่มความต่อไปนี้เป็นข้อ ๑๐/๑ แห่งกฎกระทรวง ฉบับที่ ๔ (พ.ศ. ๒๕๒๖) ออกตามความในพระราชบัญญัติควบคุมอาคาร พ.ศ. ๒๕๒๒

“ข้อ ๑๐/๑ ในระหว่างการก่อสร้างอาคารที่มีความสูงตั้งแต่ ๑๐.๐๐ เมตร ขึ้นไปที่มีระยะราบวัดจากแนวอาคารด้านนอกถึงที่สาธารณะหรือที่ดินเจ้าของหรือผู้ครอบครองน้อยกว่ากึ่งหนึ่งของความสูงของอาคารนั้น หรืออาคารซึ่งอยู่ในโครงการจัดสรรที่ดินตามกฎหมายว่าด้วยการจัดสรรที่ดิน ผู้ดำเนินการต้องจัดให้มีมาตรการป้องกันฝุ่นละออง ดังต่อไปนี้

(ก) กั้นล้อมอาคารด้วยวัสดุหรืออุปกรณ์ที่สามารถป้องกันการฟุ้งกระจายของฝุ่นละอองที่เกิดจากการก่อสร้าง

(ข) กอ่งวัสดุที่มีฝุ่นละอองต้องปิดหรือคลุมด้วยวัสดุหรืออุปกรณ์ที่สามารถป้องกันการฟุ้งกระจายหรือเก็บไว้ในพื้นที่ปิดล้อมหรือฉีดพรมด้วยน้ำหรือวิธีการอื่นที่ป้องกันการฟุ้งกระจายของฝุ่นละออง

(ค) การขนย้ายวัสดุที่ทำให้เกิดฝุ่นละอองด้วยสายพานต้องปิดให้มิดชิด

(ง) การผสมคอนกรีต การใส่ไม้ การกระทำใด ๆ ที่ก่อให้เกิดฝุ่นละอองต้องทำในพื้นที่ปิดล้อมหรือมีผ้าคลุม หรือใช้วิธีการป้องกันการฟุ้งกระจายของฝุ่นละออง

(จ) มีการจัดการวัสดุที่เหลือใช้เพื่อป้องกันการฟุ้งกระจายของฝุ่นละออง

(ฉ) ฉีดล้างล้อรถทุกชนิดด้วยน้ำก่อนนำออกนอกบริเวณสถานที่ก่อสร้างเพื่อมิให้ฝุ่นละอองฟุ้งกระจาย และไม่ให้นำน้ำที่ใช้ในการฉีดล้างดังกล่าวไหลออกนอกบริเวณสถานที่ก่อสร้าง”

ฝุ่นจากการก่อสร้าง

- กำหนดอาคารสูง 10 ม. ขึ้นไป และอาคารในหมู่บ้านจัดสรร
- แฉกกันฝุ่นปิดล้อมอาคาร
- คลุมวัสดุ การผสมคอนกรีต การขนส่ง
- ฉีดน้ำล้างล้อ

กฎกระทรวงฉบับที่ 67 พ.ศ. 2563

ส่วนที่ ๒ จรรยาบรรณต่อวิชาชีพ



- ข้อ ๗ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องประกอบวิชาชีพวิศวกรรมด้วยความซื่อสัตย์สุจริต มีความรับผิดชอบ และระมัดระวัง
- ข้อ ๘ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องปฏิบัติงานตามหลักปฏิบัติและวิชาการ
- ข้อ ๙ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องไม่ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมเกินความสามารถ และความเชี่ยวชาญที่ตนเองจะกระทำได้
- ข้อ ๑๐ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องไม่ลงลายมือชื่อเป็นผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรม ในงานที่ตนไม่ได้ทำ
- ข้อ ๑๑ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องไม่โฆษณาหรือยอมให้ผู้อื่น โฆษณา ซึ่งการประกอบวิชาชีพวิศวกรรมเกินความเป็นจริง
- ข้อ ๑๒ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องไม่เรียก รับ ยอมจะรับ หรือให้ทรัพย์สิน หรือผลประโยชน์ใดๆ สำหรับตนเองหรือผู้อื่น โดยมีชอบในการประกอบวิชาชีพวิศวกรรม
- ข้อ ๑๓ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องไม่ใช้อำนาจหน้าที่โดยไม่ชอบธรรม หรือใช้อิทธิพล หรือให้ผลประโยชน์แก่บุคคลใดเพื่อให้ตนเองหรือผู้อื่น ได้รับหรือไม่ได้รับงาน



ส่วนที่ ๓ จรรยาบรรณต่อผู้ว่าจ้าง

- ข้อ ๑๔ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องไม่ละทิ้งงานโดยไม่มีเหตุอันควร
- ข้อ ๑๕ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องไม่เปิดเผยความลับของงานที่ตนทำเว้นแต่ได้รับความยินยอมเป็นลายลักษณ์อักษรจากผู้ว่าจ้าง หรือเป็นการเปิดเผยข้อมูลตามกฎหมาย
- ข้อ ๑๖ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องไม่รับดำเนินงานขึ้นเดียวกันให้แก่ผู้ว่าจ้างรายอื่นเพื่อการแข่งขันด้านเทคนิคหรือราคา เว้นแต่ได้แจ้งให้แก่ผู้ว่าจ้างรายแรกทราบล่วงหน้าเป็นลายลักษณ์อักษร หรือได้รับความยินยอมเป็นลายลักษณ์อักษรจากผู้ว่าจ้างรายแรก และได้แจ้งให้ผู้ว่าจ้างรายอื่นนั้นทราบล่วงหน้าแล้ว

ส่วนที่ ๔ จรรยาบรรณต่อผู้ร่วมวิชาชีพ



- ข้อ ๑๗ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องไม่แย่งงานจากผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรม ควบคุมอื่นเพื่อประโยชน์ของตนเองหรือผู้อื่น โดยมีขอบ
- ข้อ ๑๘ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องไม่รับทำงาน หรือ ตรวจสอบงานขึ้นเดี๋ยวกันกับ ที่ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรม ควบคุมอื่นทำอยู่ เว้นแต่เป็นการปฏิบัติตามหน้าที่ หรือเป็นความ ประสงค์ ของเจ้าของงานและได้แจ้งเป็นลายลักษณ์อักษรให้ผู้ ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมอื่นนั้นทราบล่วงหน้าแล้ว
- ข้อ ๑๙ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องไม่ใช้หรือกระทำการใน ลักษณะคัดลอกแบบ รูป แพนผัง หรือเอกสารที่เกี่ยวกับงานของผู้ ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมอื่น เว้นแต่จะได้รับอนุญาต เป็น ลายลักษณ์อักษรจากผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมนั้น
- ข้อ ๒๐ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องไม่อ้างผลงานของผู้ ประกอบวิชาชีพวิศวกรรม ควบคุมอื่นมาเป็นของตนในการ ประกอบวิชาชีพวิศวกรรม
- ข้อ ๒๑ ผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมต้องไม่กระทำการใด ๆ โดยจง ใจให้เป็นที่เสื่อมเสีย แก่ชื่อเสียง หรืองานของผู้ประกอบวิชาชีพ วิศวกรรมควบคุมอื่น

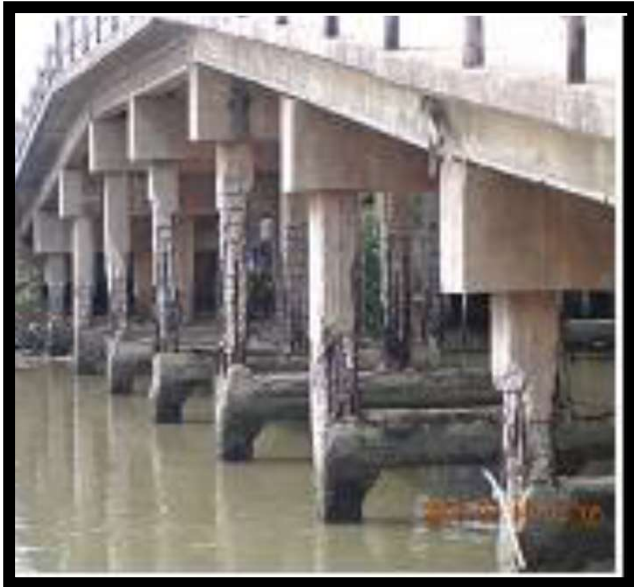


ความบกพร่องของโครงสร้าง

ปัจจัยจากหลาย ๆ สาเหตุ แบ่งออกได้เป็น

- ก. การออกแบบผิดพลาด
- ข. การให้ข้อกำหนดและรายการประกอบแบบผิดพลาดหรือไม่เหมาะสม
- ค. การก่อสร้างไม่ดี
- ง. ไม่มีการบำรุงรักษาอาคารที่ดี

ปัญหาของงานบำรุงรักษาและซ่อมแซม



- ส่วนใหญ่เป็นปัญหาความคงทน
- ละเลยไม่ดูแล
- เป็นปัญหาที่รุกราน



ข้อ ๓ ให้ยกเลิกความในข้อ ๑๑ แห่งกฎกระทรวง ฉบับที่ ๔ (พ.ศ. ๒๕๒๖) ออกตามความในพระราชบัญญัติควบคุมอาคาร พ.ศ. ๒๕๒๒ และให้ใช้ความต่อไปนี้แทน

“ข้อ ๑๑ ในระหว่างการก่อสร้างอาคาร ผู้ดำเนินการต้องตรวจสอบความแข็งแรงและความปลอดภัยของนั่งร้านและค้ำยันที่สร้างขึ้นเป็นประจำ โดยบันทึกผลการตรวจสอบและลงลายมือชื่อไว้ทุกเดือน เก็บไว้ ณ สถานที่ก่อสร้าง เพื่อให้นายช่างหรือนายตรวจตรวจดูได้ ทั้งนี้ การสร้างนั่งร้านและค้ำยันต้องเป็นไปตามเงื่อนไข ดังต่อไปนี้

(ก) นั่งร้านและค้ำยันที่ใช้รับน้ำหนักส่วนต่าง ๆ ของอาคาร สำหรับการก่อสร้างอาคารสูงตั้งแต่สามชั้นขึ้นไป หรือที่มีความสูงของนั่งร้านและค้ำยันตั้งแต่ ๔.๐๐ เมตรขึ้นไป หรือที่ใช้สำหรับก่อสร้างอาคารประเภทที่ใช้พื้นไร้คาน ผู้ดำเนินการต้องยื่นแผนผังบริเวณ แบบแปลน รายการประกอบแบบแปลน และรายการคำนวณ ของนั่งร้านและค้ำยันซึ่งออกแบบและคำนวณ โดยผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมตามกฎหมายว่าด้วยวิศวกรต่อเจ้าพนักงานท้องถิ่นเพื่อเป็นหลักฐานก่อน จึงจะสร้างนั่งร้านและค้ำยันดังกล่าวได้ และต้องอยู่ภายใต้เงื่อนไข ดังต่อไปนี้

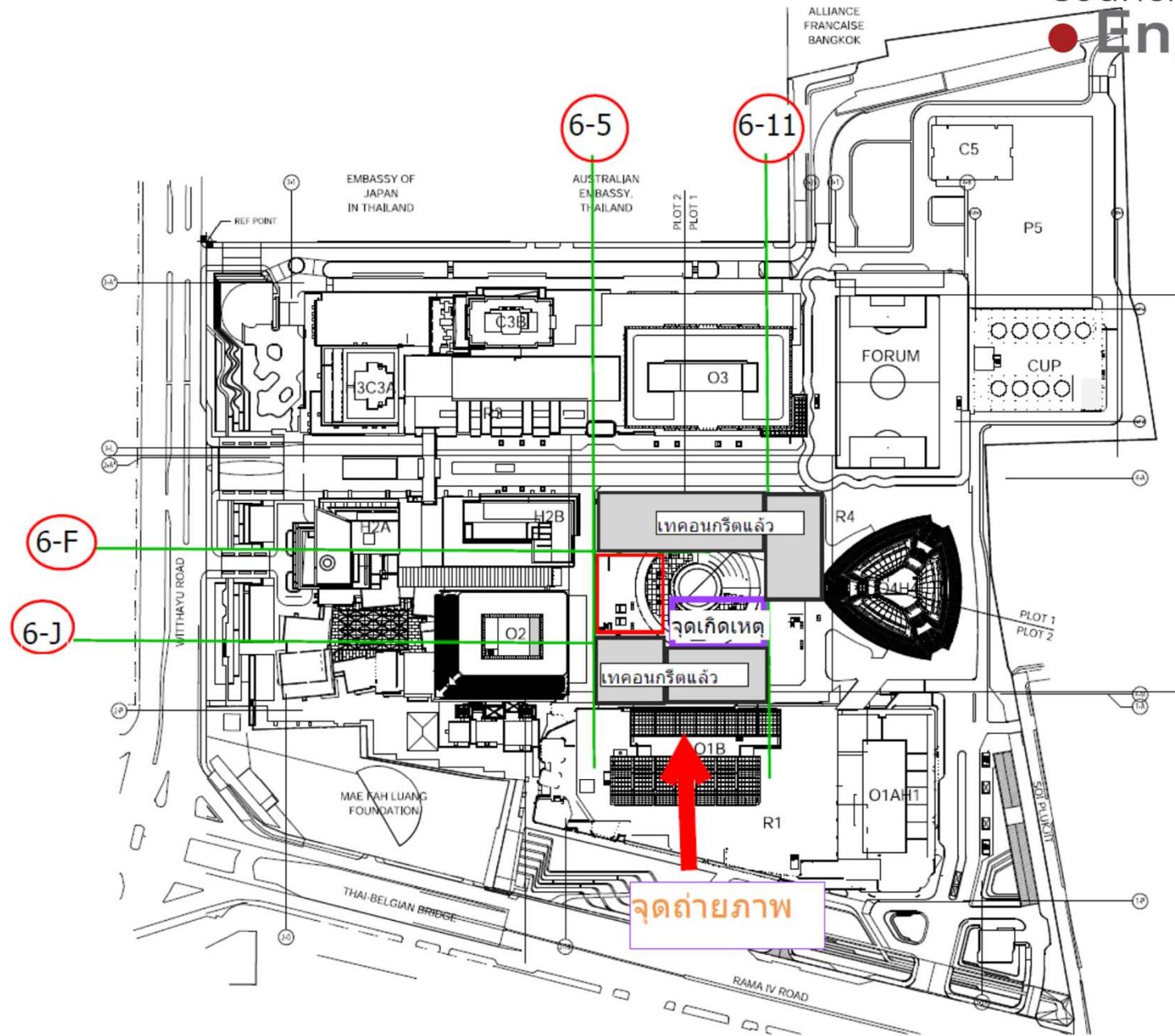
(๑) การติดตั้งและการรื้อถอน ต้องดำเนินการให้เป็นไปตามคู่มือของผู้ผลิต และมีผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมตามกฎหมายว่าด้วยวิศวกรเป็นผู้ควบคุมการติดตั้งและการรื้อถอน กรณีไม่มีรายละเอียดตามที่ผู้ผลิตกำหนด ให้เป็นไปตามข้อกำหนดที่จัดทำโดยผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมตามกฎหมายว่าด้วยวิศวกร

(๒) ต้องจัดให้มีการตรวจสอบส่วนประกอบและอุปกรณ์ของนั่งร้านและค้ำยันตามคู่มือของผู้ผลิตเป็นประจำตลอดการใช้งาน กรณีไม่มีรายละเอียดตามที่ผู้ผลิตกำหนด ให้การตรวจสอบเป็นไปตามข้อกำหนดที่จัดทำโดยผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมตามกฎหมายว่าด้วยวิศวกร

(ข) นั่งร้านและค้ำยันที่สร้างด้วยโลหะ รวมทั้งฐานรองรับนั่งร้านและค้ำยัน ต้องรับน้ำหนักได้ไม่น้อยกว่าสองเท่าของน้ำหนักบรรทุกสูงสุดที่บรรทุกบนนั่งร้านและค้ำยันนั้น และไม่น้อยกว่าสี่เท่าสำหรับนั่งร้านและค้ำยันที่สร้างด้วยไม้”

นั่งร้านและค้ำยัน

- กำหนดขนาดของอาคาร และแผ่นพื้นไร้คาน
- ต้องยื่นแผนผังบริเวณ แบบแปลน และรายการประกอบแบบต่อท้องถิ่น
- การติดตั้งต้องมีข้อกำหนดผู้ผลิต หากไม่มีให้วิศวกรควบคุมดูแล
- กำหนดอัตราส่วนปลอดภัย ของนั่งร้านและค้ำยัน



โครงสร้างชั่วคราวและแนว

ปฏิบัติงาน

RECEIVED

14 FEB 2022

ITALIAN-THAI DEVELOPMENT PUBLIC COMPANY LIMITED
PROJECT : ONE BANGKOK MIX-USE, SUBSTRUCTURE

No. : ITDIOB/ST/CLC/Zone: 11, 14, 18
Date : 14/02/2022

chudjit วิศวกร สอว

We also enclose key plan (attachment)

Reference Drawing No. ITD/DB/ST/IO/WG/ST/

Shop Drawing No. ST-FP-244-L1

Type of Structure Slab L1, Block L1-09

Footing Column Beam Slab
 Wall Stair Other

Date of Casting (Plan): 15/02/2022
Start Time: 10:00:00
Actual Date: _____
Fresh Time: _____

Location: 116-116 (14-1) / 16-16 (14-11)
Strength Concrete: 450 Ksc.
Finished Surface: Smooth
Slump Required: 12-17 cm.

Item	Check List	Feb-22														Checked by Contractor	Inspect By CM	Remarks (Comment)		
		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14				15	16
A Checklist during construction																				
1	Architectural Work	Mark (Line & Level)																		
		Block out for door & window																		
2	Structural Work	Lean Concrete																		
		Line & Level																		
		Steel Bar																		
		Dowel Bar for Column																		
		Dowel Bar for Wall																		
		Swell, TX100, CJ929																		
		Foam																		
		Formwork																		
		Joint																		
		Cleaning																		
		Waterproof																		
		Casting Concrete																		
		MEP MD																		
3	Sanitary & Mechanical Work	Sleeve																		
		Opening																		
		Inserts																		
		Soil, Waste & Vent Pipe																		
		Fire Pipe																		
		Dowel Bar/Anchor Bolt for Hanging																		
		Others																		
		Attached Shop Draw (if any)																		
4	Electrical & Communication Work	Sleeve																		
		Opening																		
		Inserts																		
		Soil, Waste & Vent Pipe																		
		Fire Pipe																		
		Dowel Bar/Anchor Bolt for Hanging																		
		Others																		
		Attached Shop Draw (if any)																		
5	Miscellaneous Work																			

Designed Volume Concrete: 330 m³
Test Specimen: _____ Sets

Actual Volume Concrete: _____ m³
 Cube Cylinder

Reported by Main Contractor:
Signed: THEERAWEE SAKHA
Name: THEERAWEE SAKHA
Date: 14/02/2022

No Objection by Engineer (Stonehenge Inspected)
Signed: _____
Name: _____
Date: _____

Original : Contractor (File) CC Stonehenge Stonehenge site _____ _____ Other _____

Council of Engineers™

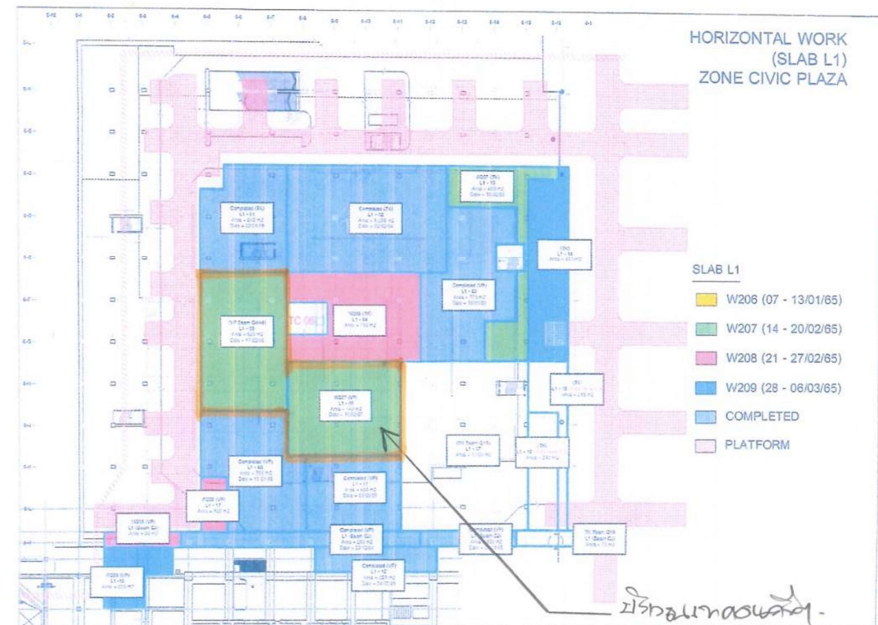
“ข้อ ๑๑ ในระหว่างการก่อสร้างอาคาร ผู้ดำเนินการต้องตรวจสอบความแข็งแรงและความปลอดภัยของนั่งร้านและค้ำยันที่สร้างขึ้นเป็นประจำ โดยบันทึกผลการตรวจสอบและลงลายมือชื่อไว้ทุกเดือน เก็บไว้ ณ สถานที่ก่อสร้าง เพื่อให้ฝ่ายช่างหรือนายตรวจตรวจดูได้ ทั้งนี้ การสร้างนั่งร้านและค้ำยันต้องเป็นไปตามเงื่อนไข ดังต่อไปนี้

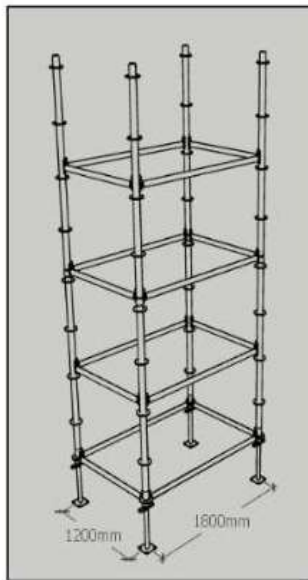
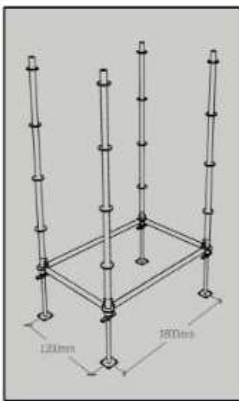
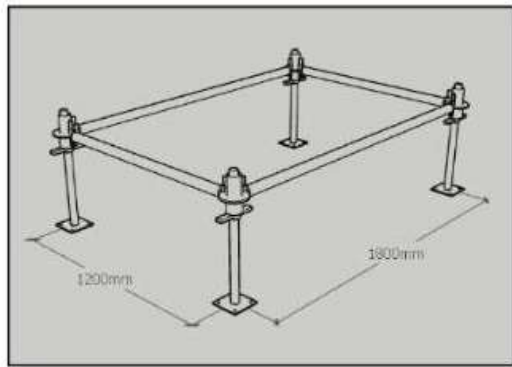
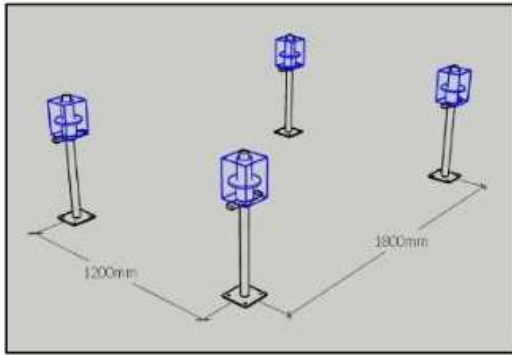
(ก) นั่งร้านและค้ำยันที่ใช้รับน้ำหนักส่วนต่าง ๆ ของอาคาร สำหรับการก่อสร้างอาคารสูงตั้งแต่สามชั้นขึ้นไป หรือที่มีความสูงของนั่งร้านและค้ำยันตั้งแต่ ๔.๐๐ เมตรขึ้นไป หรือที่ใช้สำหรับก่อสร้างอาคารประเภทที่ใช้พื้นที่ร้านค้า ผู้ดำเนินการต้องยื่นแผนผังบริเวณ แบบแปลน รายการประกอบแบบแปลน และรายการคำนวณ ของนั่งร้านและค้ำยันซึ่งออกแบบและคำนวณโดยผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมตามกฎหมายว่าด้วยวิศวกรต่อเจ้าพนักงานท้องถิ่นเพื่อเป็นหลักฐานก่อน จึงจะสร้างนั่งร้านและค้ำยันดังกล่าวได้ และต้องเป็นไปตาม ดังต่อไปนี้

(๑) การติดตั้งและการรื้อถอน ต้องดำเนินการให้เป็นไปตามคู่มือของผู้ผลิต และมีผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมตามกฎหมายว่าด้วยวิศวกรเป็นผู้ควบคุมการติดตั้งและการรื้อถอน กรณีไม่มีรายละเอียดตามที่ผู้ผลิตกำหนด ให้เป็นไปตามข้อกำหนดที่จัดทำโดยผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมตามกฎหมายว่าด้วยวิศวกร

(๒) ต้องจัดให้มีการตรวจสอบส่วนประกอบและอุปกรณ์ของนั่งร้านและค้ำยันตามคู่มือของผู้ผลิตเป็นประจำตลอดการใช้งาน กรณีไม่มีรายละเอียดตามที่ผู้ผลิตกำหนด ให้การตรวจสอบเป็นไปตามข้อกำหนดที่จัดทำโดยผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมตามกฎหมายว่าด้วยวิศวกร

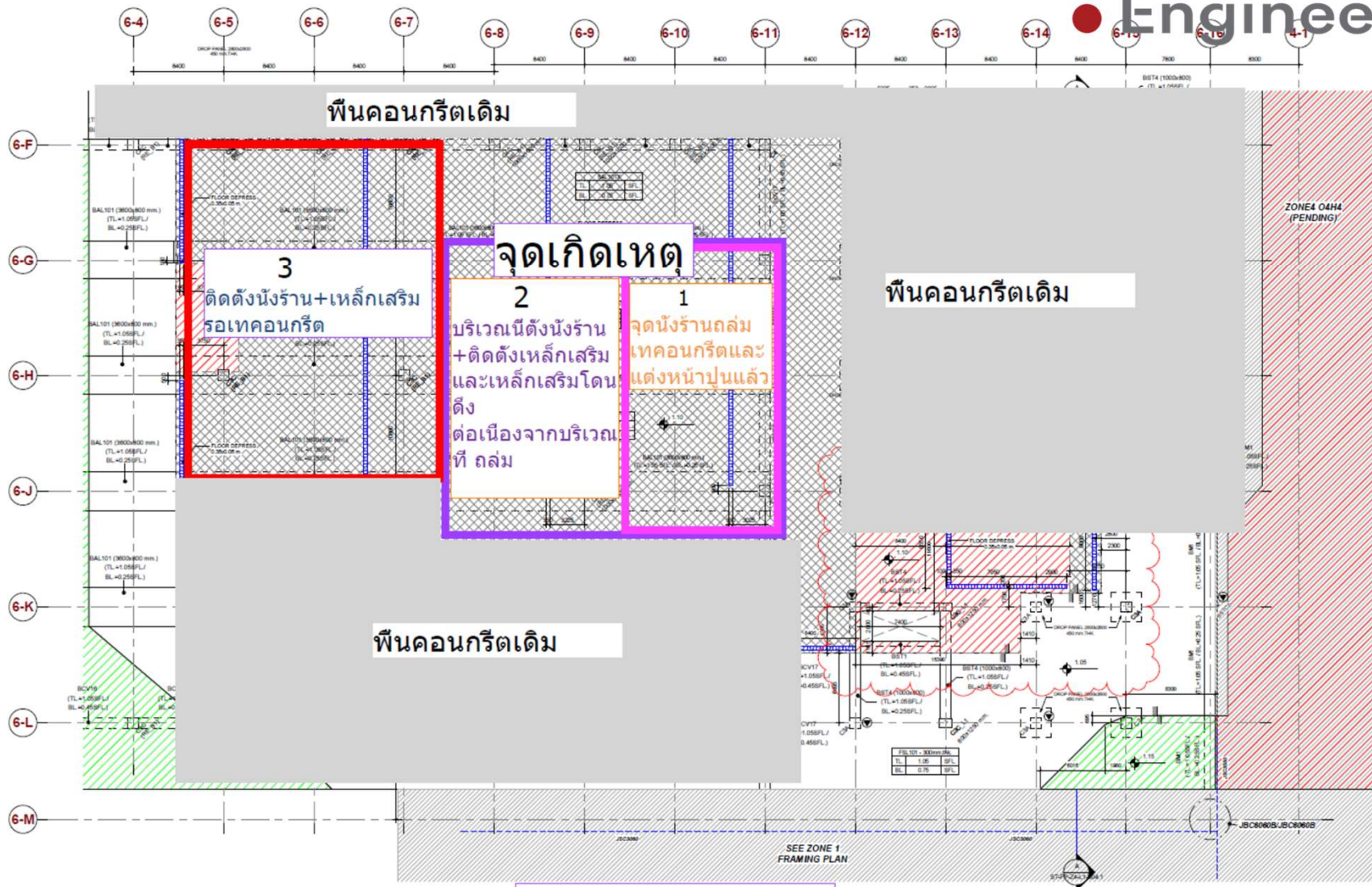
(ข) นั่งร้านและค้ำยันที่สร้างด้วยโลหะ รวมทั้งฐานรองรับนั่งร้านและค้ำยันต้องรับน้ำหนักได้ไม่น้อยกว่าสองเท่าของน้ำหนักบรรทุกสูงสุดที่บรรทุกบนนั่งร้านและค้ำยันนั้น และไม่น้อยกว่าสี่เท่าสำหรับนั่งร้านและค้ำยันที่สร้างด้วยไม้”





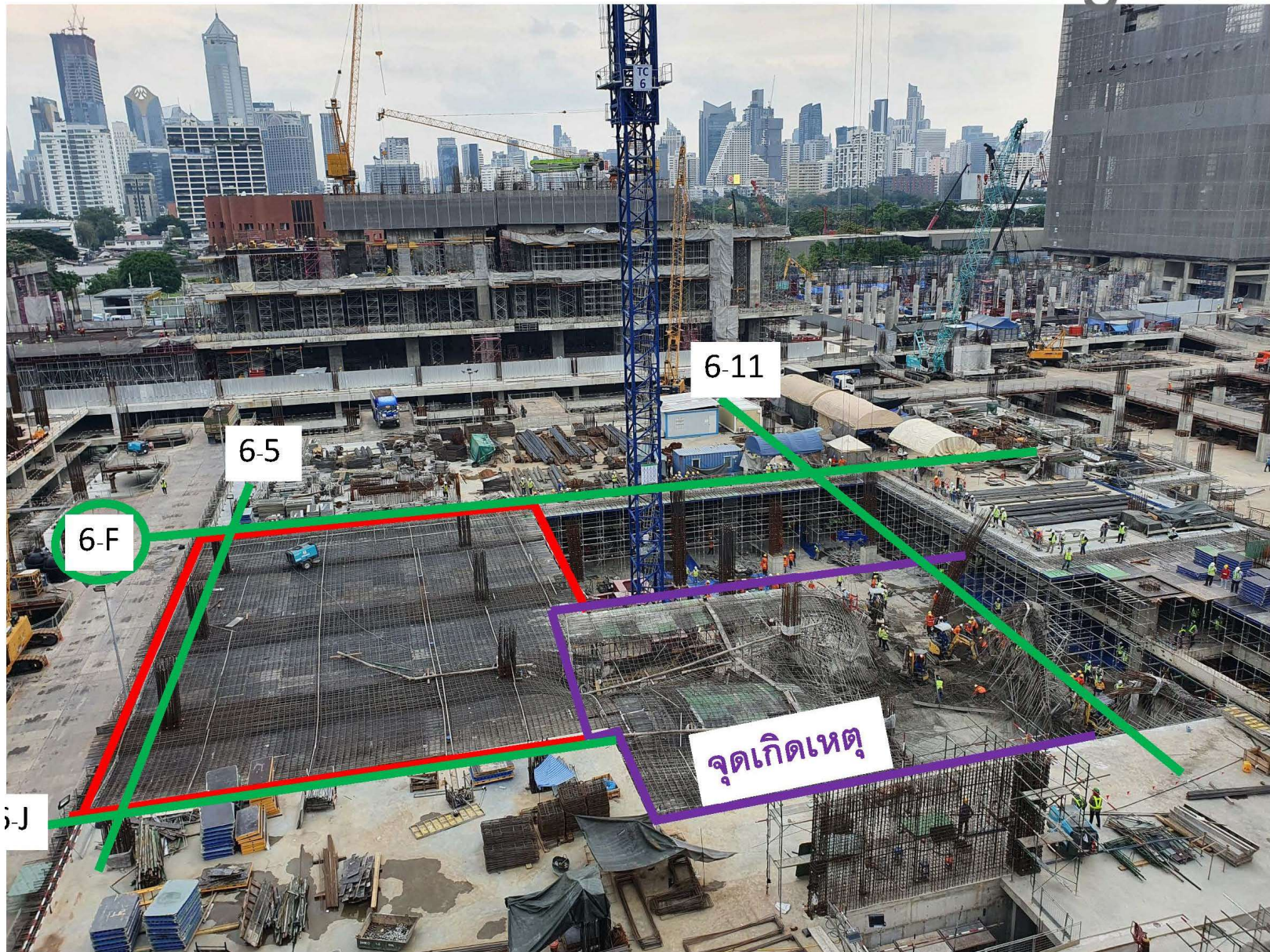
Ring-lock Scaffolding (นั่งร้านค้ำยันลิ้มล็อก)

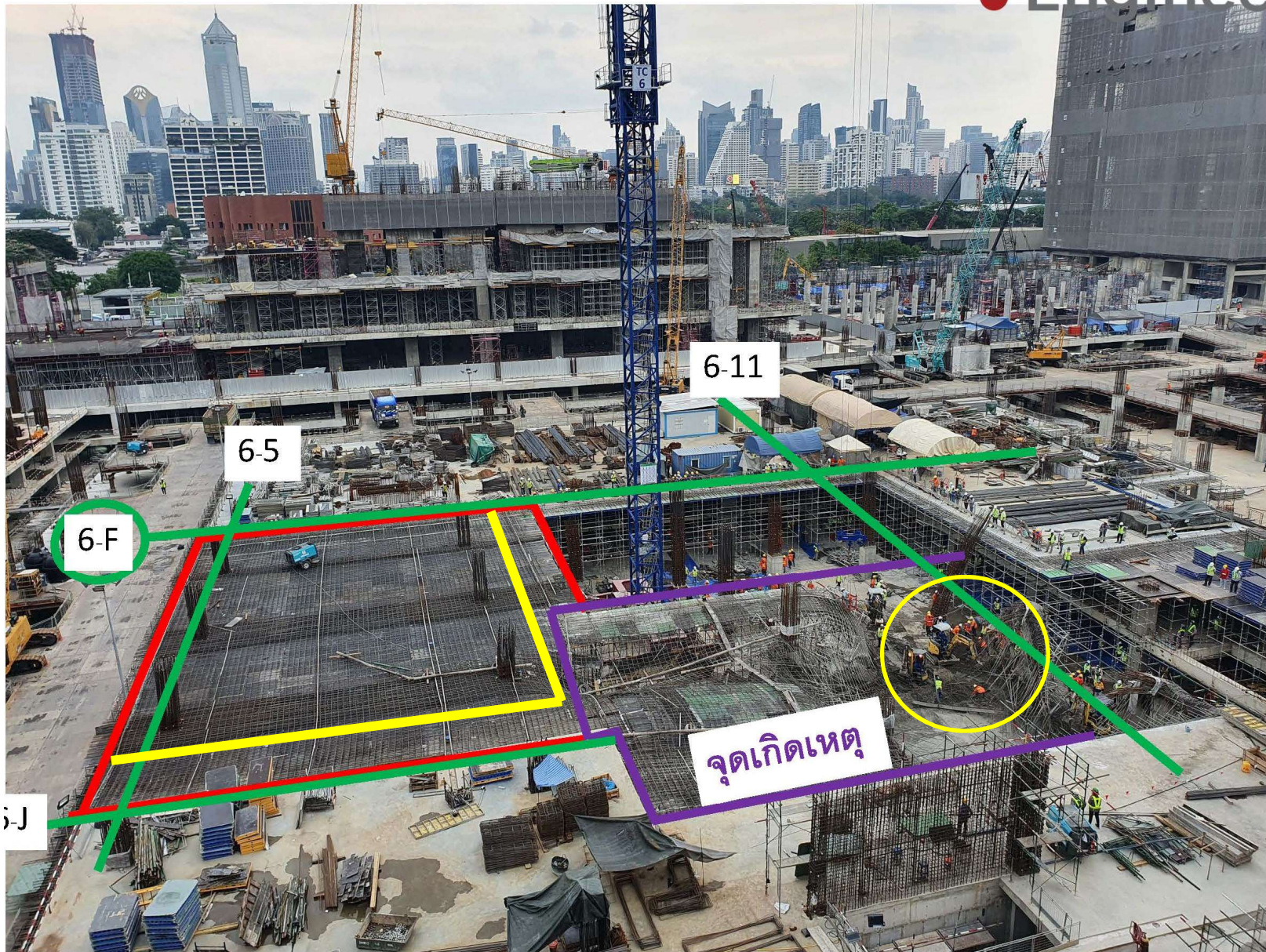




ZONE 4 04H4
 (PENDING)

JSC8080SUBC8080B





ITALIAN THAI DEVELOPMENT PUBLIC COMPANY LIMITED

J.2475-BUILDING SERVICE CENTER

รายงานผลการทดสอบ

รายงานการทดสอบนั่งร้าน มีรายละเอียดดังนี้:

ชื่อการทดสอบ : การรับน้ำหนักของนั่งร้านลิ้มลือค

เลขที่การทดสอบ : BSC0001WH

มาตรฐานในการทดสอบ : ANSI/SSFI SC100-5/05

วัสดุที่ใช้ในการทดสอบ : Steel pipe Q345, Dia.

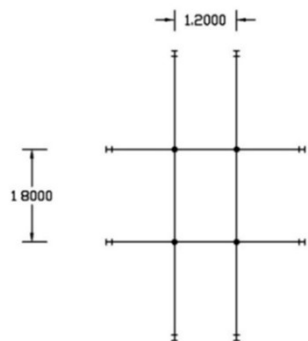
48.3x3.2 mm ;

$F_y = 345 \text{ MPa}$

วันที่ทดสอบ : 4 มีนาคม 2565

การทดสอบนั่งร้านค้ำยันจริงแบบเสมือนจริงมีค้ำยันด้ายข้าง

Council of
● Engineers™

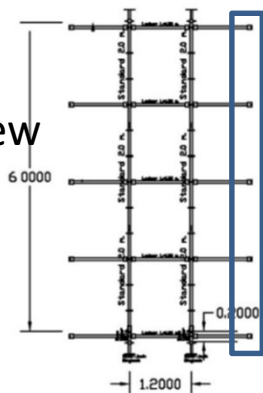


top view

ตั้งนั่งร้านสูง 4 ชั้น ชั้นละ 1.5 เมตร กว้าง 1.2 ยาว 1.8 เมตร

Ledger : restraint

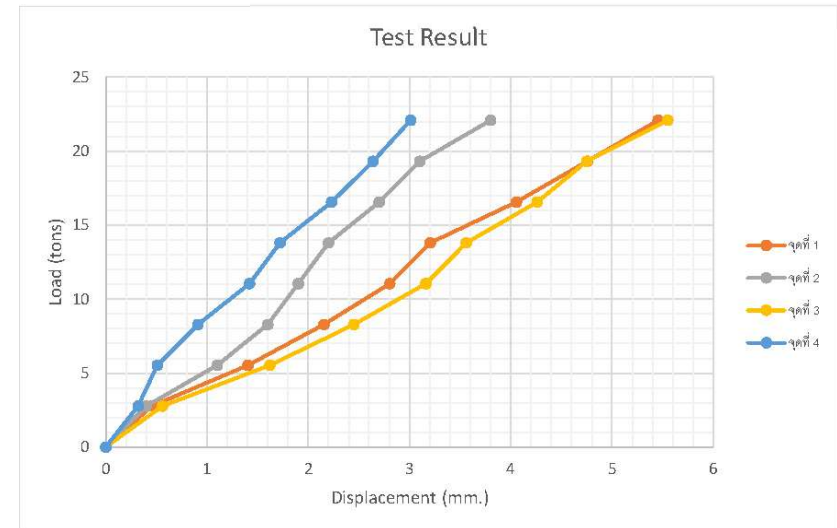
front view



side view

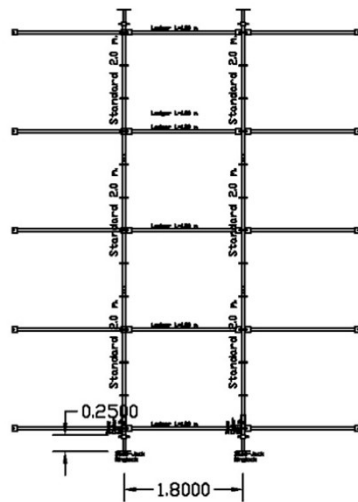
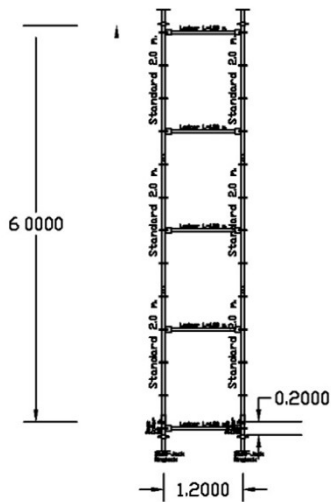
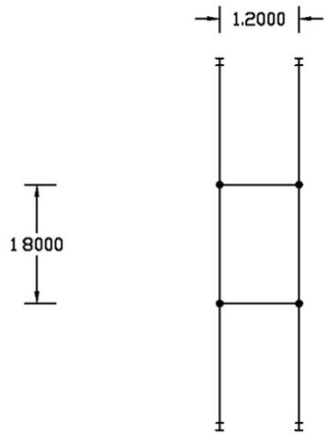


ตารางบันทึกผลการทดสอบการรับน้ำหนักของนั่งร้าน Ring Lock							
Material Grade	Q345	ความสูงที่ทดสอบ	6 m	วันที่	04/03/2022		
Yield Strength	345 MPa	อุณหภูมิ	36 องศา	เวลาเริ่มทดสอบ	13.47 น.		
อ่านค่าครั้งที่	แรงดัน Pump Hydraulic ที่ใช้ทดสอบ (กก./ตร.ซม.)	แรงที่เกิดขึ้น (ตัน)	ค่าการแฉกตัวในแนวตั้งที่วัดจาก Dial Gage (มม.)				หมายเหตุ
			จุดที่ 1	จุดที่ 2	จุดที่ 3	จุดที่ 4	
1	20	2.76	0.45	0.40	0.56	0.32	
2	40	5.52	1.40	1.10	1.62	0.51	
3	60	8.28	1.70	1.20	1.89	0.59	
4	80	11.04	1.40	0.80	1.54	0.91	
5	100	13.8	1.05	0.60	1.11	0.81	
6	120	16.56	1.25	0.80	1.10	0.81	
7	140	19.32	1.55	0.90	1.19	0.92	
8	160	22.08	1.40	1.10	1.29	0.78	



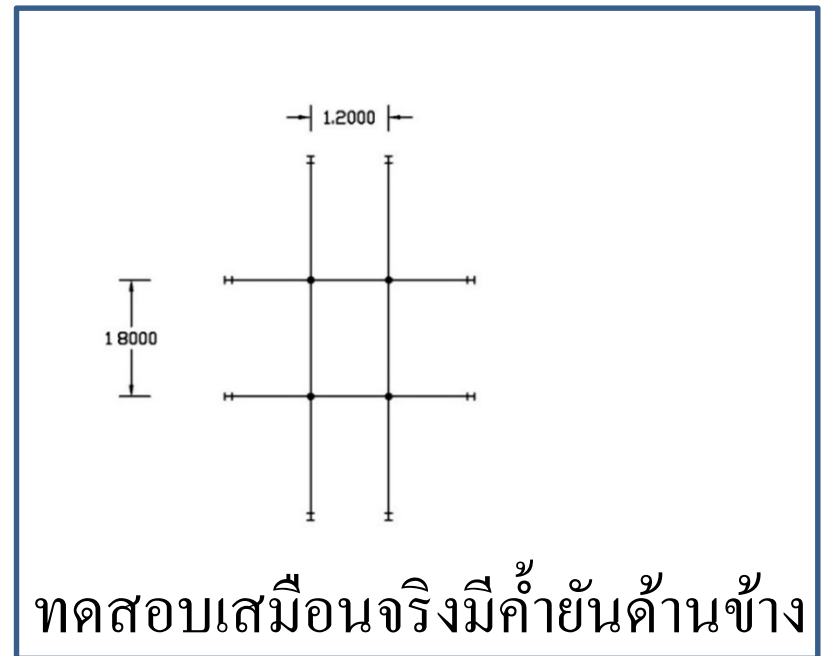
ผลการทดสอบ (Mock Up) ตามแบบที่ดำเนินการก่อสร้าง

1. เริ่มทำการทดสอบโดยใส่ Load ครั้งละ 2.76 ตัน ตามตารางบันทึกผล
2. เมื่อทำการทดสอบถึง Load = 22.08 ตัน ได้หยุดทดสอบ วัดค่าการยุบตัวของนั่งร้านได้เฉลี่ย 4.45 มม. โดยที่นั่งร้านยังไม่มี การเสี ยรูปเกิดขึ้น
3. นำ Load ออก พบว่า นั่งร้านได้คืนรูปจากการยุบตัวจนกลับไปอยู่ในสภาพก่อนการทดสอบ



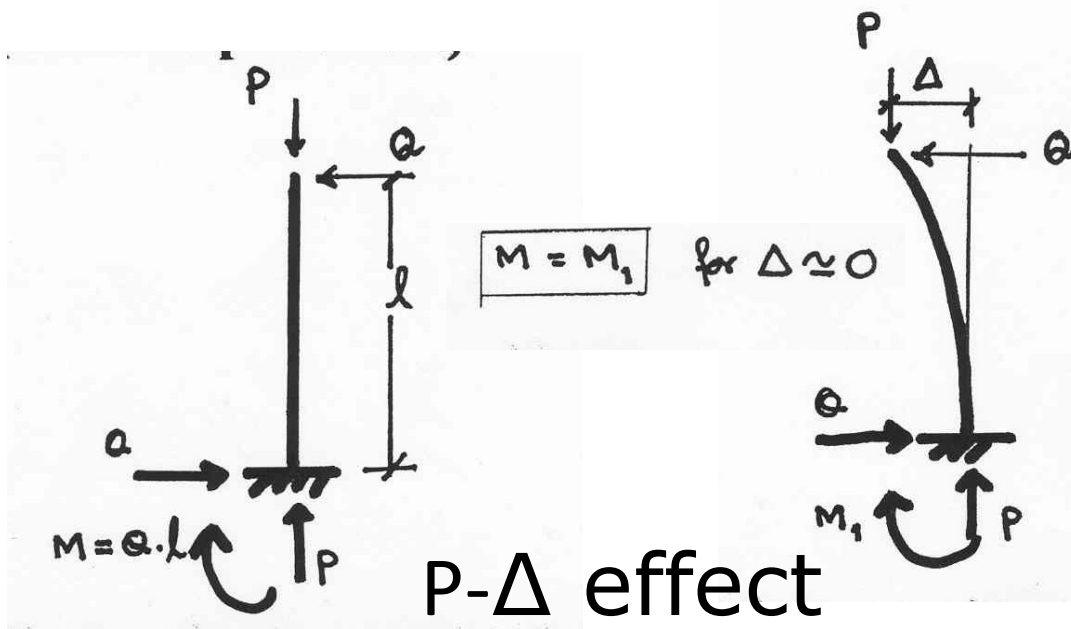
1. เริ่มทำการทดสอบโดยใส่ Load ครั้งละ 2.76 ตัน
2. เมื่อทำการทดสอบ Load มากกว่า 16.56 ตัน

โครงสร้างนั่งร้านเกิดการเสียรูปโดยเอียงไปด้านข้างที่ไม่มีการยึดรั้งและไม่สามารถรับน้ำหนักได้อีก จึงหยุดทำการทดสอบ วัดค่าการยุบตัวครั้งสุดท้ายก่อนการเสียรูปของนั่งร้านได้ 6.41 มม. ที่ Load 16.56 ตัน

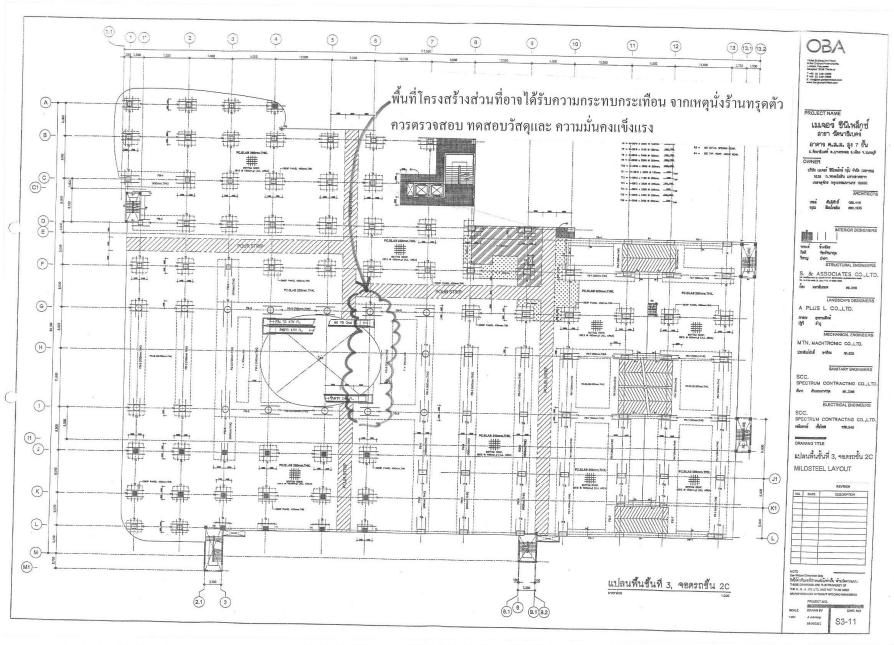




ผนัง คสล. พังถล่ม
ที่โรงพยาบาล บางนา



Limitation = $H/1000$

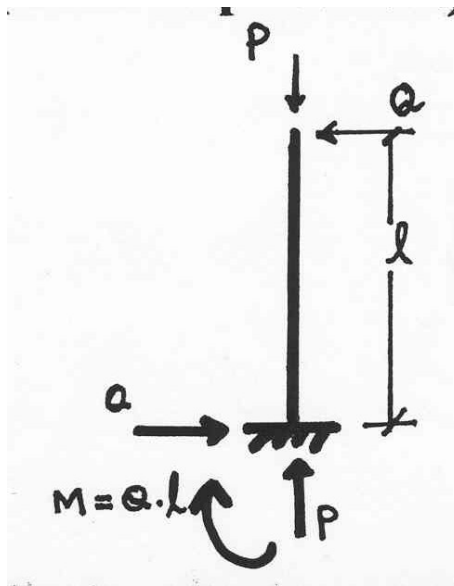




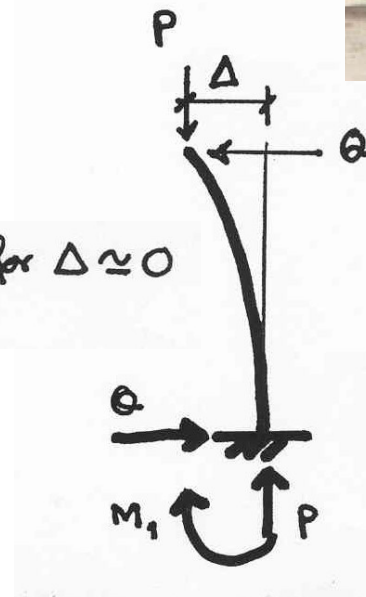
P-Δ Effect



Secondary moment

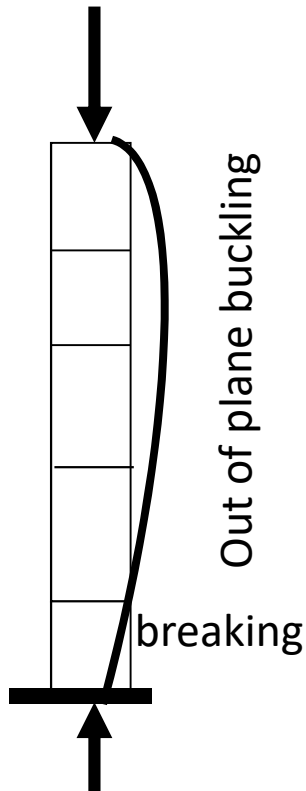


$M = M_1$ for $\Delta \approx 0$



$M_1 = q.l + P.\Delta$
 ↗ small

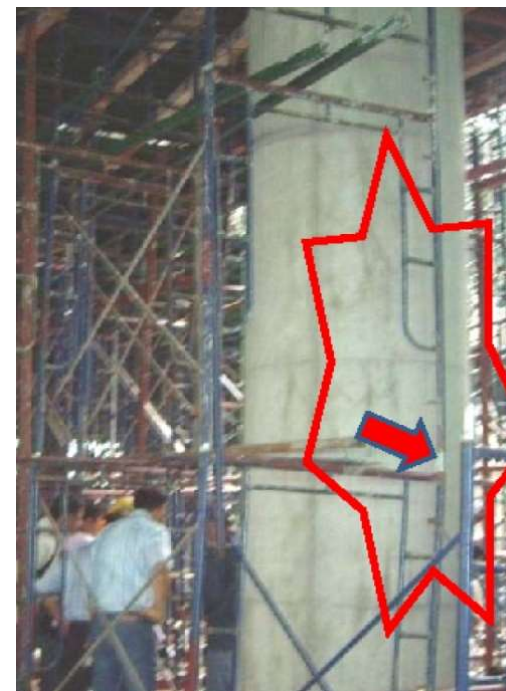
ลักษณะของการวิบัติที่เกิดขึ้นบ่งชี้ว่าเกิดการโก่งตัวของขา
นั่งร้าน ในลักษณะ **Out of Plane Buckling**
เนื่องจากนั่งร้านมีความชะลูดมากในระนาบรวม

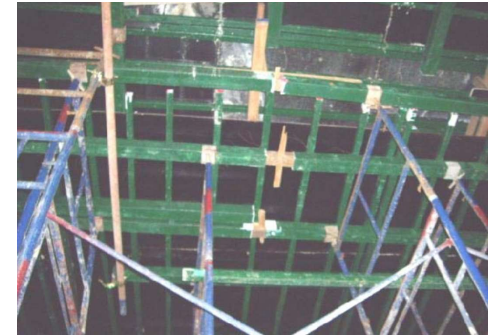
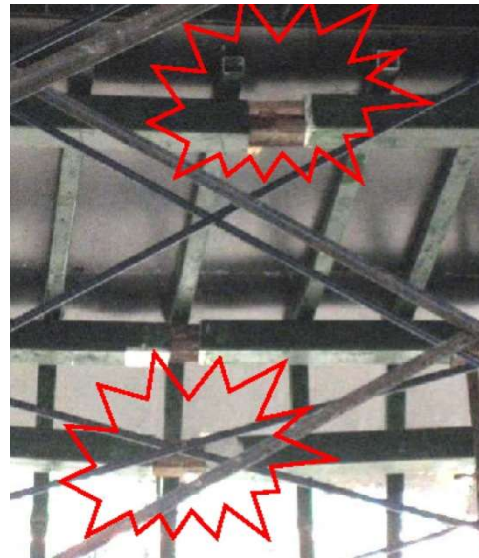


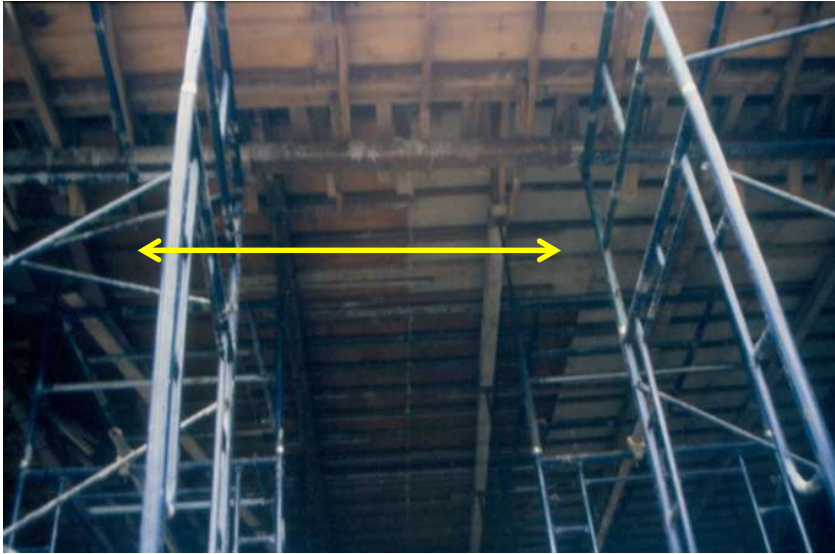
- การค้ำยันนั่งร้านในแนวราบด้วยท่อเหล็กทุก ระยะทางตั้ง 3 เมตร ซึ่งมีความห่างกว่าความสูง 1.70 เมตรของนั่งร้านแต่ละชั้น ทำให้กำลังรับ น้ำหนักของนั่งร้านน้อยกว่าผลทดสอบ ซึ่งทดสอบ นั่งร้านที่ความสูงชั้นเดียว
- การค้ำยันนั่งร้านเฉพาะแนวราบ โดยไม่มีการค้ำ ทแยงทำให้เสถียรภาพในระนาบรวมน้อยลง เพราะ นั่งร้านสามารถล้มลงทั้งกลุ่มได้

สาเหตุของการวิบัติ

- อุปกรณ์ หรือข้อต่อ ชำรุดสึกหรอ โกงตัว ทำให้รับน้ำหนักได้น้อยกว่าที่ควรจะเป็น

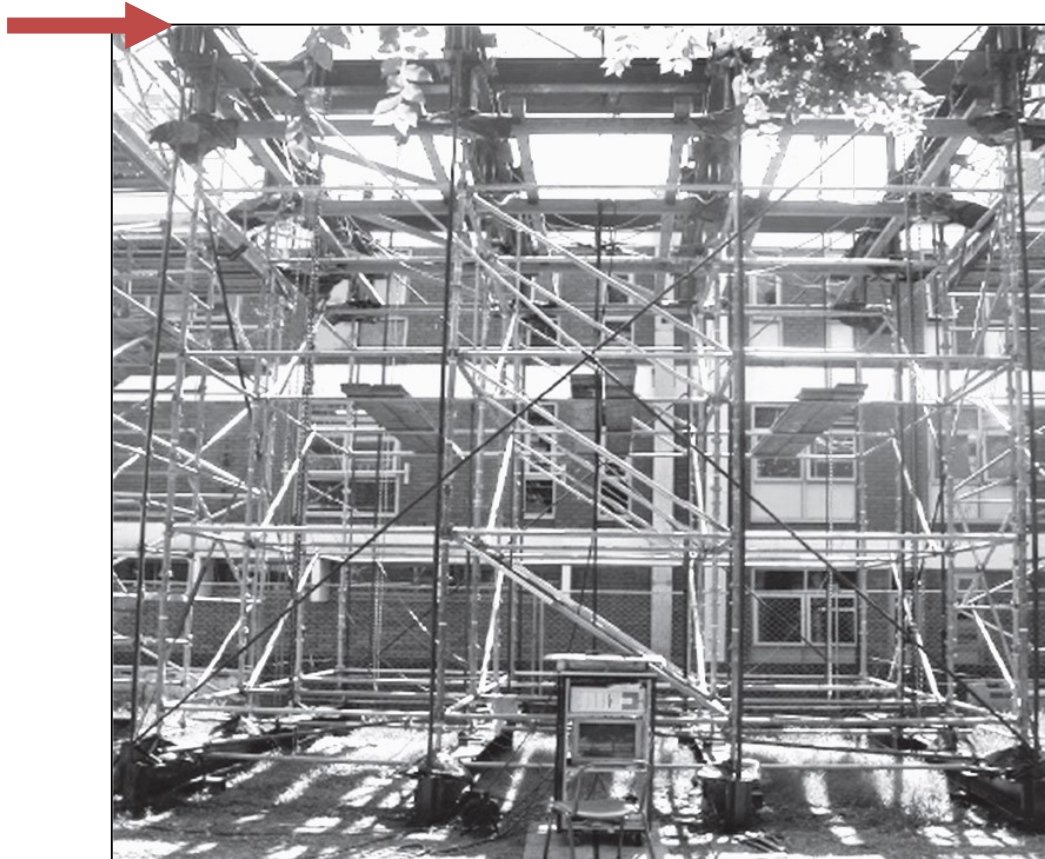






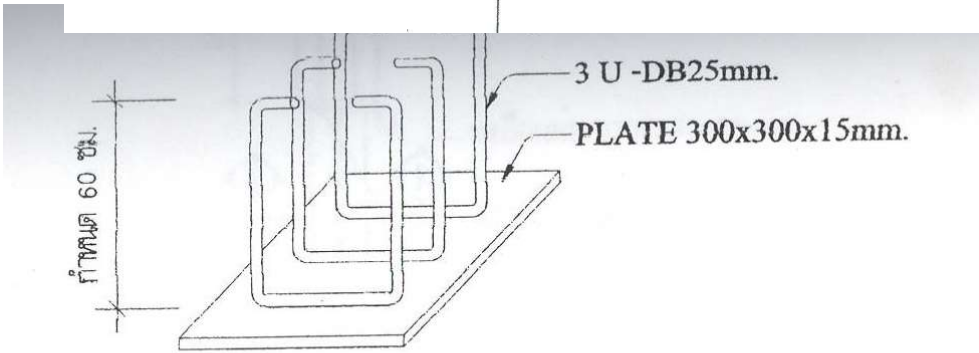
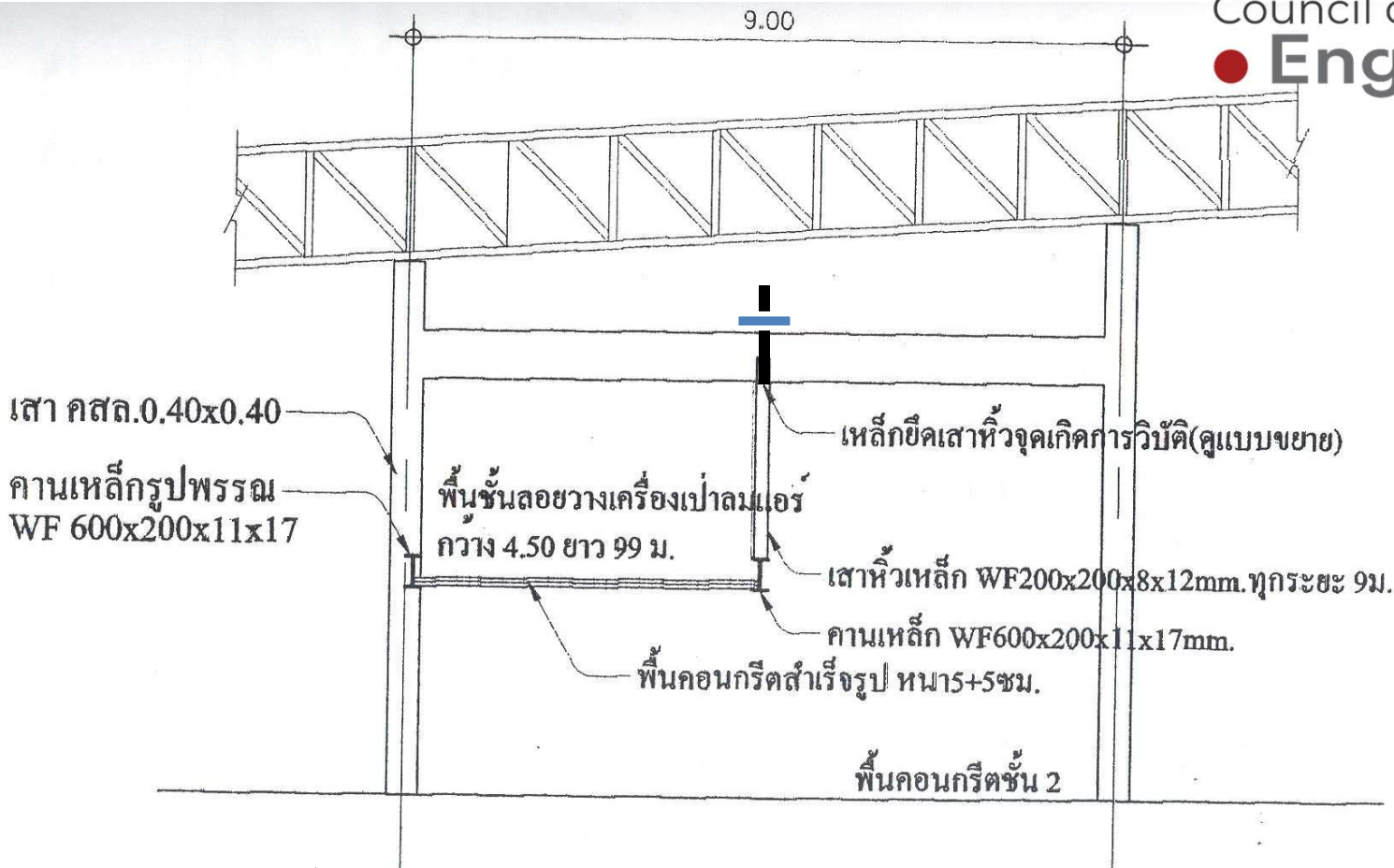
อุปกรณ์และการตั้งโครงสร้างค้ำยันไม่ได้มาตรฐาน

แรงด้านข้าง, V)

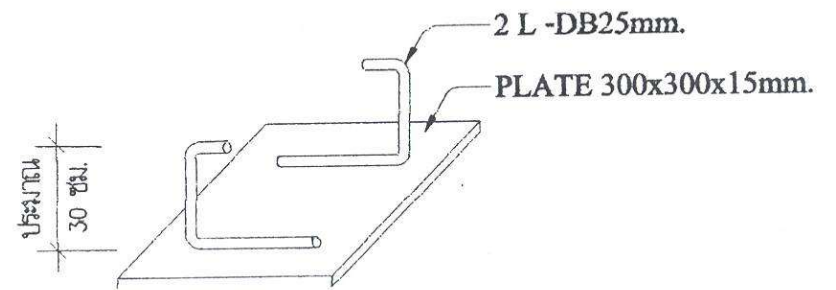


- แนวทางเสริมค้ำยันรับแรงด้านข้าง
- ค้ำข้างเดียว (รับแรงอัด)
 - ค้ำสองข้าง (รูป X-รับแรงดึง)

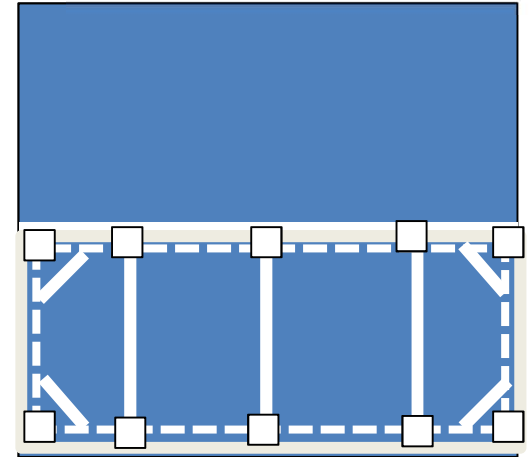
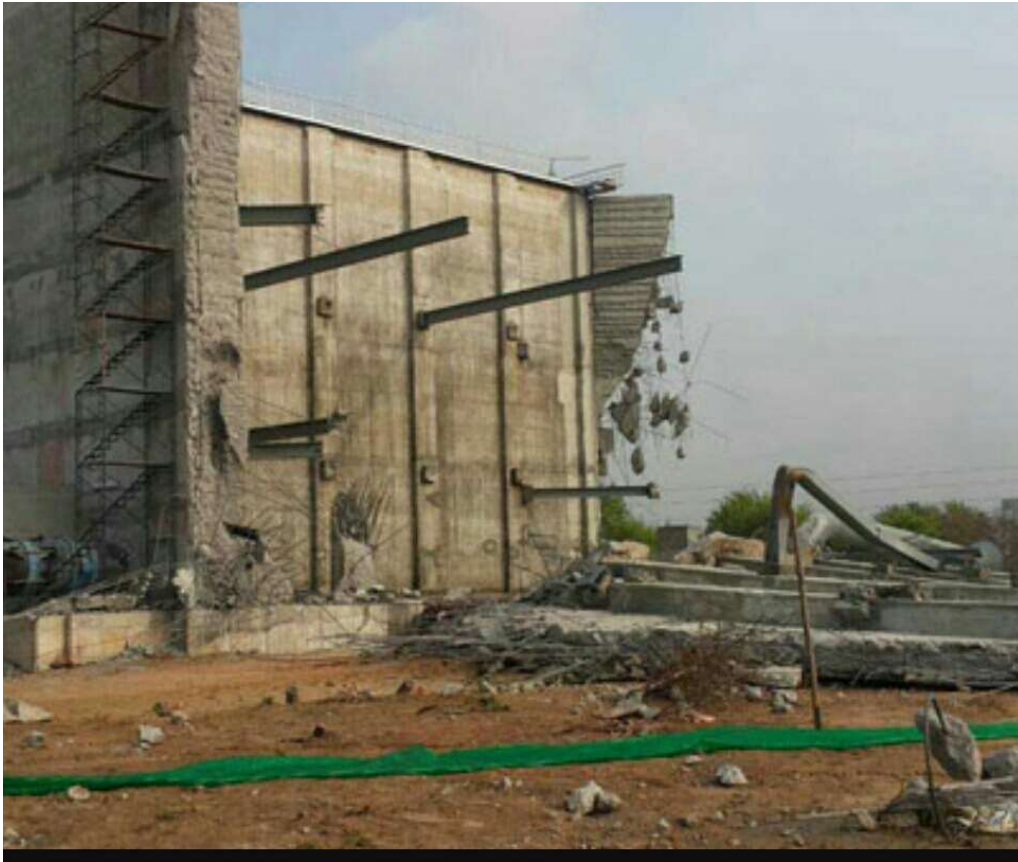
ประมาณการแรงด้านข้าง, $V = .05-0.10$ ของน้ำหนักโครงสร้าง



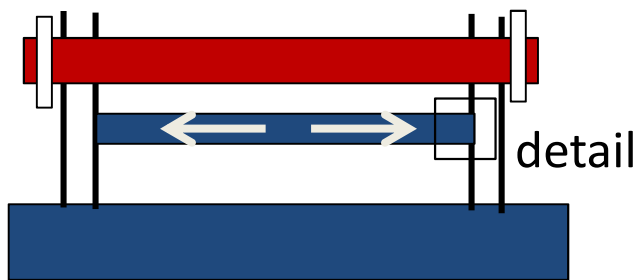
รูปที่ 22 รายละเอียดเหล็กยึดตามแบบพิมพ์เขียว



รูปที่ 23 รายละเอียดเหล็กยึดที่สร้างจริง

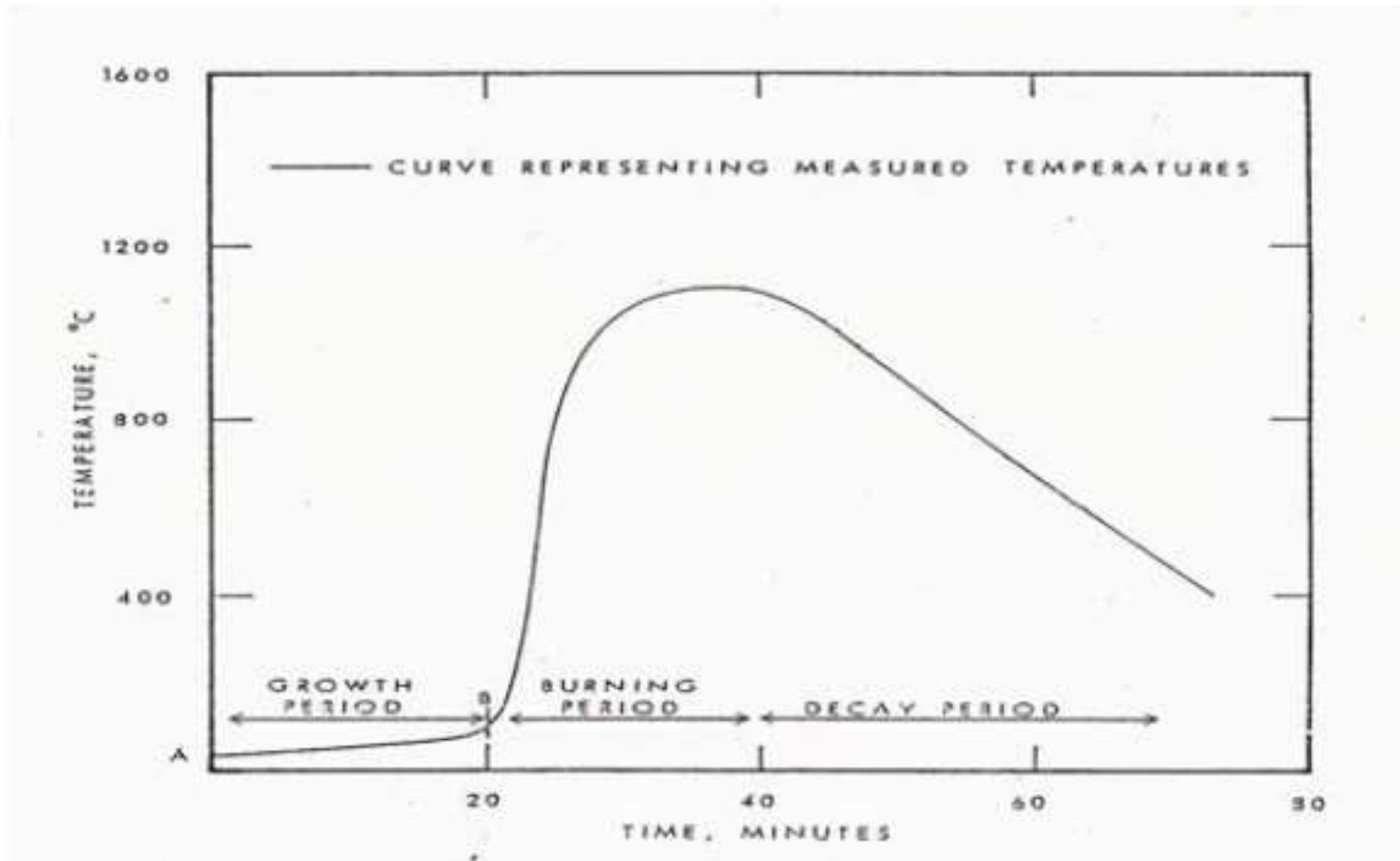


Regulating tank
@motor way

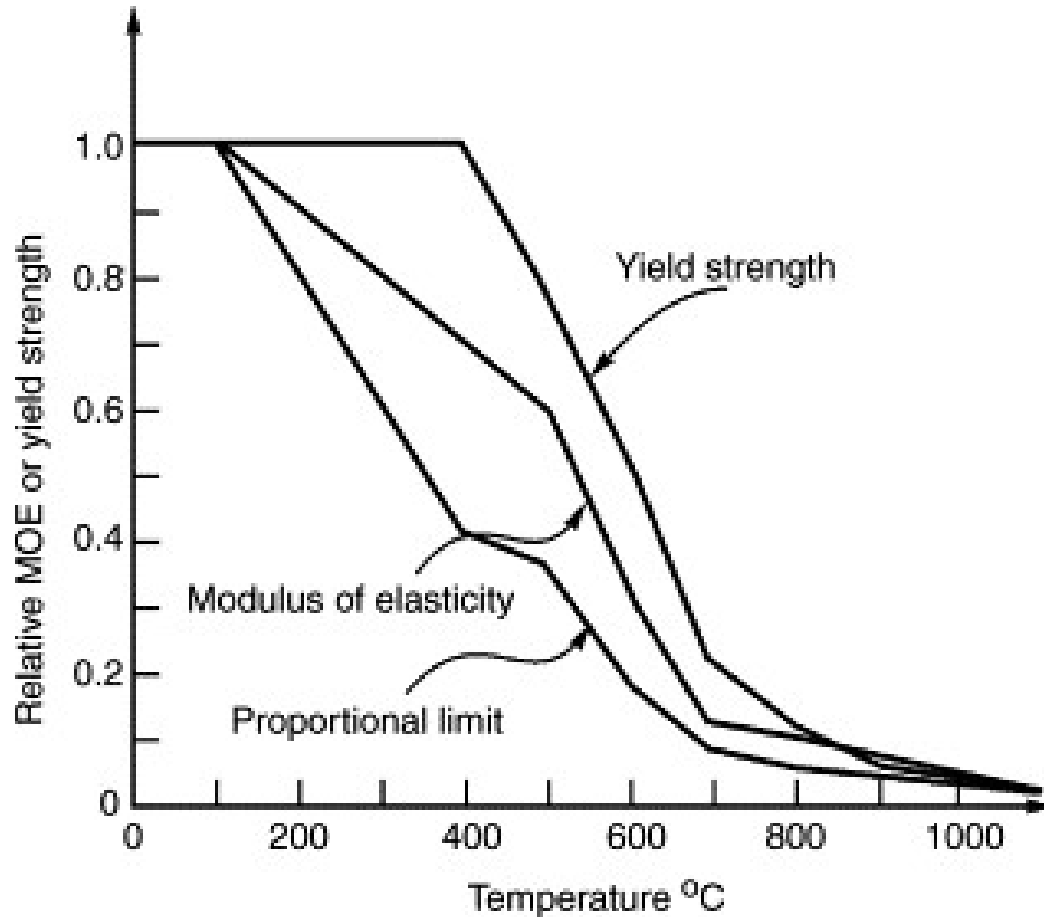




โครงสร้างเสา-คาน เหล็กรูปพรรณของโรงงาน ซึ่งไม่มีวัสดุหุ้มป้องกันอัคคีภัย เกิดการวิบัติ
อย่างรวดเร็วภายใน 30 นาที หลังจากเพลิงไหม้ ทำให้มีพนักงานซึ่งหนีไม่ทันตายถึง 187 ศพ



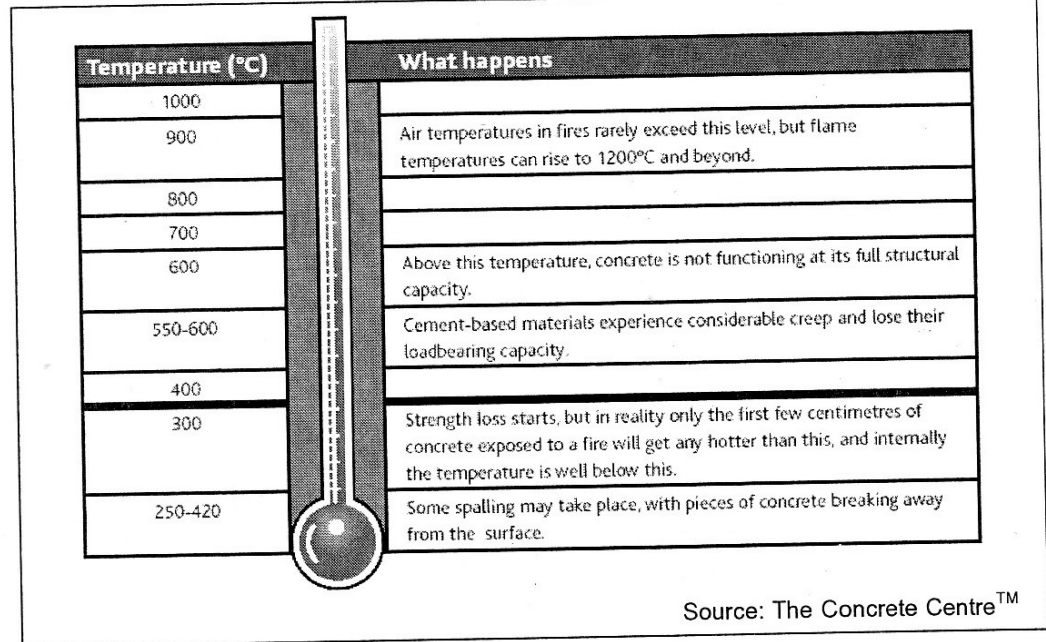
อุณหภูมิและระยะเวลาในการพัฒนาการของการลุกไหม้



Structural Steel Damage under Fire



Concrete in Fire

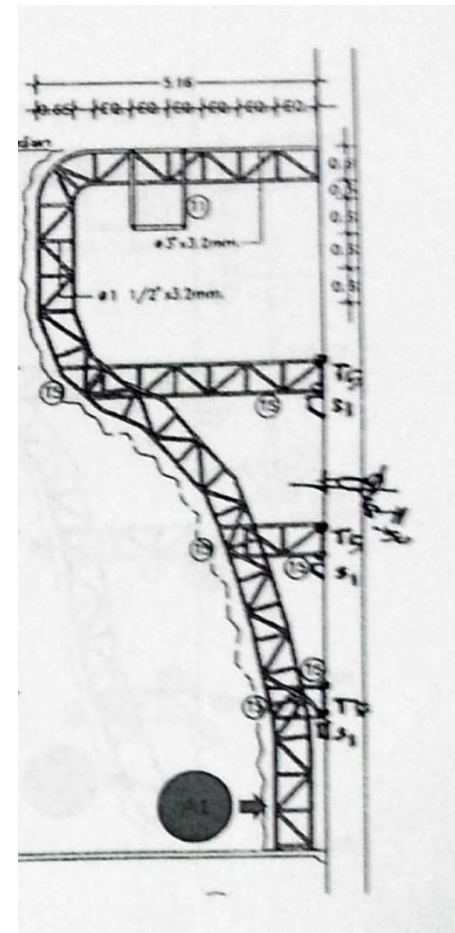
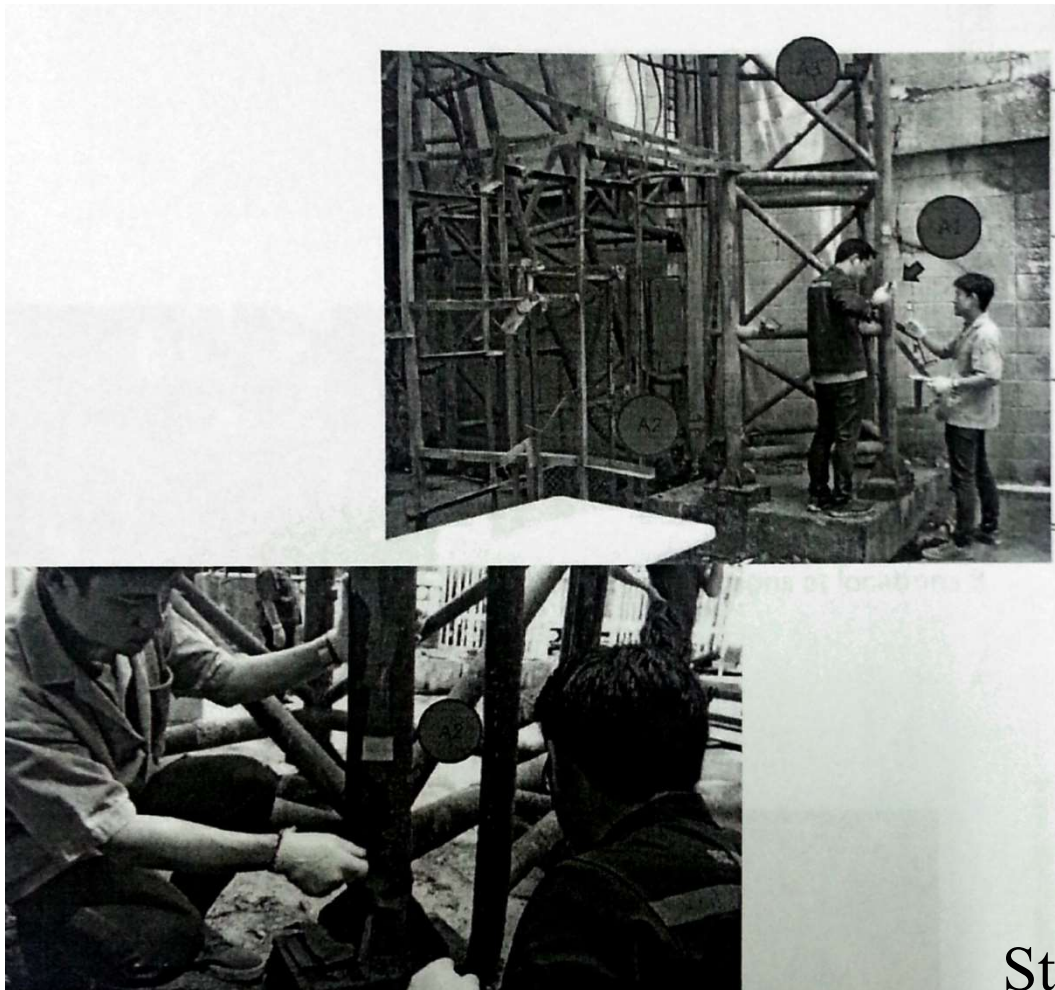


Damage from Fire

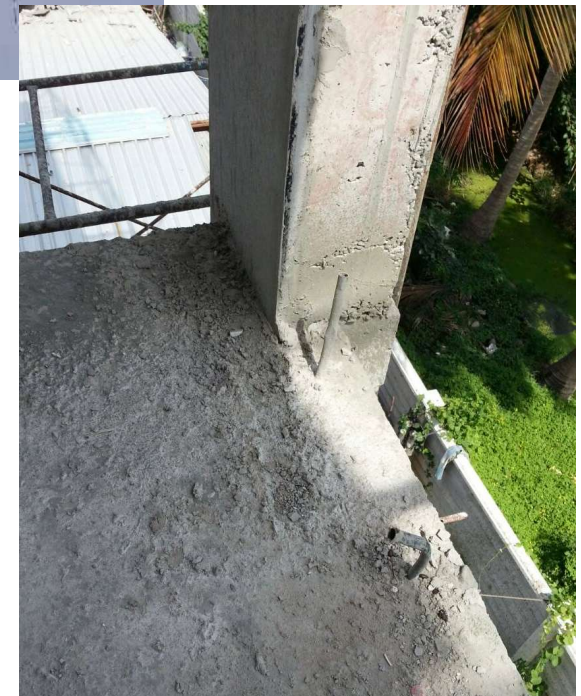
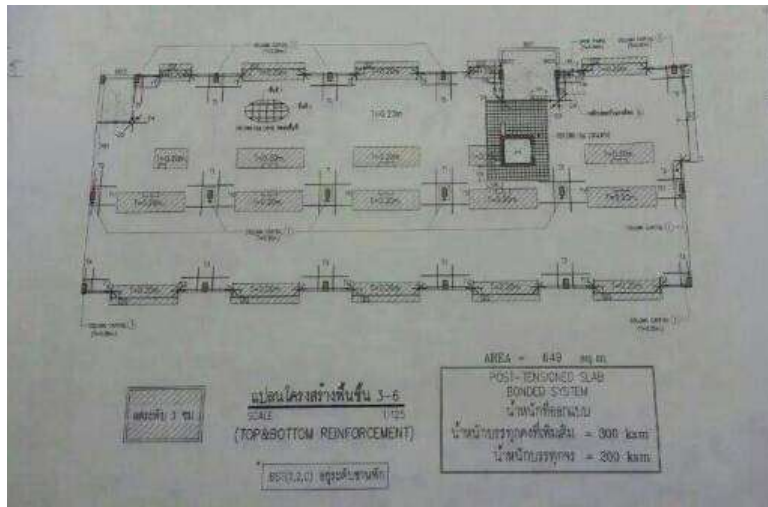
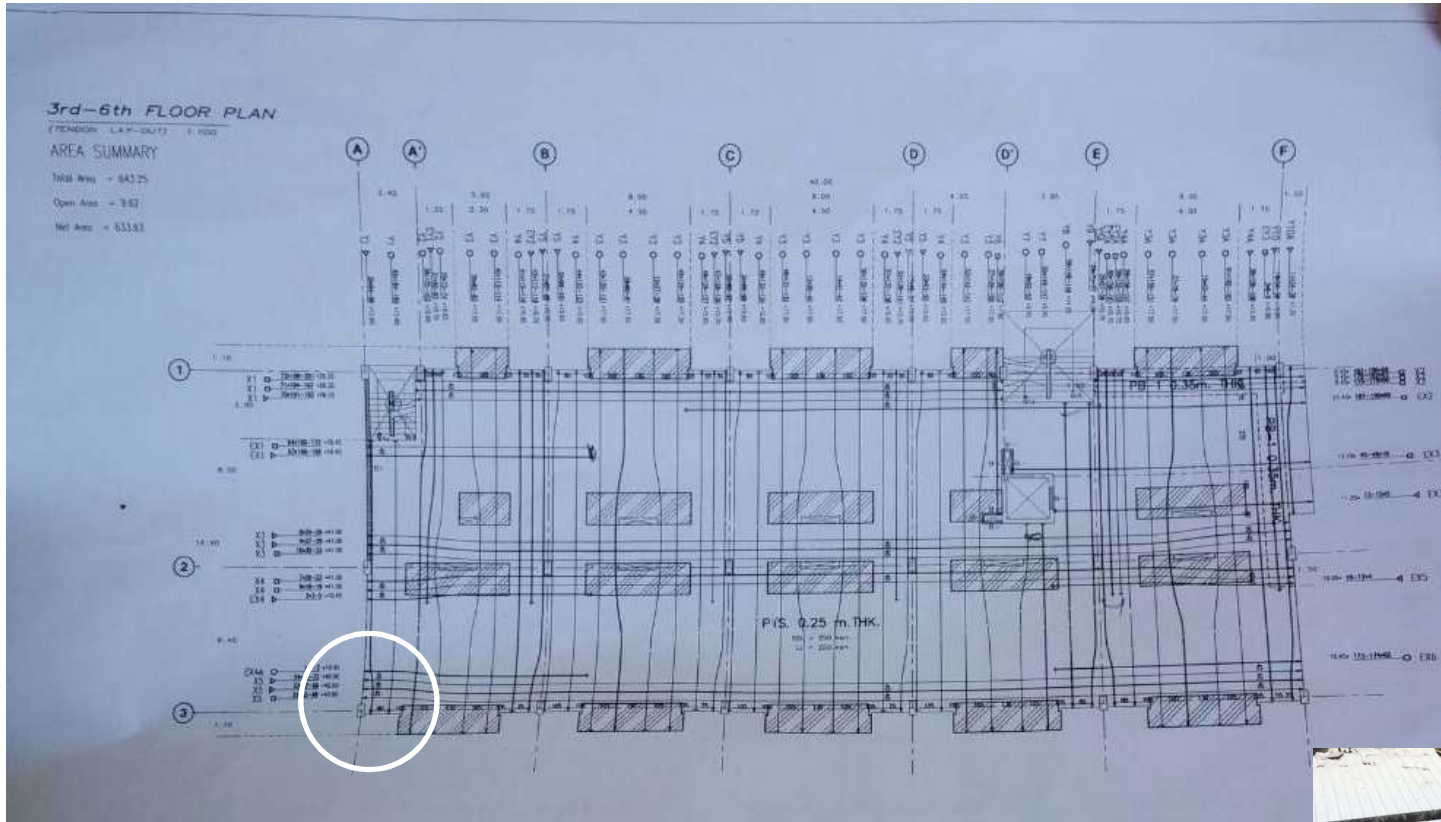
Temperature	Color change	Changes in physical appearance and benchmark temperatures	Concrete condition
0 to 550 °F (0 to 290 °C)	None	Unaffected	Unaffected
550 to 1100 °F (290 to 590 °C)	Pink to red	Surface crazing: 570 °F (300 °C); Deep cracking: 1020 °F (550 °C); Popouts over chert or quartz aggregate: 1070 °F (575 °C)	Sound but strength significantly reduced
1100 to 1740 °F (590 to 950 °C)	Whitish grey	Spalling, exposing not more than 25% of reinforcing bar surface: 1470 °F (800 °C); Powdered, light colored, dehydrated paste: 1650 °F (900 °C)	Weak and friable
1740+ °F (950+ °C)	Buff	Extensive spalling	Weak and friable

Source: Gosain, N., "Effects of Fire on Concrete,"
Concrete International, Apr. 2006, pp.67-71.

Strength Evaluation of Steel Using of Brinell Hardness Test



Steel structure damage by fire



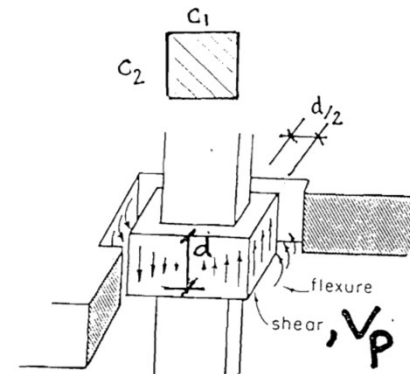
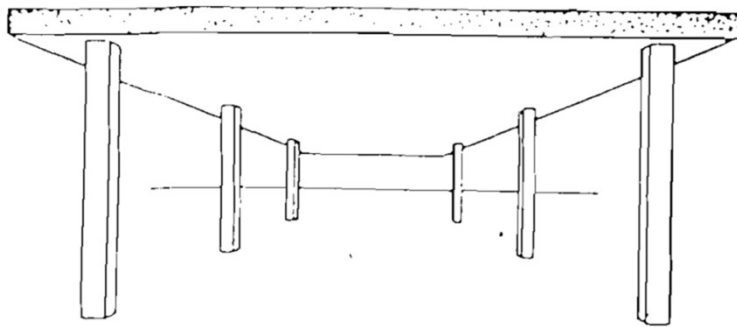


4.7 แรงเฉือนทะลุในแผ่นพื้นสองทางแบบไร้คาน

4.7.1 การคำนวณแรงเฉือนเจาะทะลุบนหน้าตัดวิกฤติรอบเสาซึ่งเกิดจากการกระทำร่วมกันของแรงเฉือนโดยตรง และ โมเมนต์ไม่สมดุลให้ใช้วิธีการตามมาตรฐานสำหรับอาคารคอนกรีตเสริมเหล็กโดยวิธีกำลังของวิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทย และแรงเฉือนปรับค่าที่เกิดขึ้นจะต้องมีค่าไม่เกินกว่าค่าที่กำหนดในมาตรฐานดังกล่าว

4.7.2 แรงเฉือนบนหน้าตัดวิกฤติรอบเสาที่เกิดจากน้ำหนักแฉดิ่งซึ่งมีขนาดเท่ากับ $1.2 D + 1.0 L$ จะต้องไม่เกิน $0.4\phi V_c$ โดยตัวคูนน้ำหนักบรรทุกทุกในส่วนของหน่วยน้ำหนักบรรทุกจร (L) สามารถลดจาก 1.0 เป็น 0.5 ได้ ยกเว้นกรณี เบ้ ที่จอดรถ พื้นที่ที่เป็นส่วนของการชุมนุมคน และทุกพื้นที่ที่มีหน่วยน้ำหนักจรเกินกว่า 4.9 กิโลนิวตันต่อตารางเมตร (510 กิโลกรัมแรงต่อตารางเมตร) ตัวคูนลดกำลัง ϕ ในที่นี้ให้ใช้เท่ากับ 0.75 และ V_c ให้คำนวณดังต่อไปนี้

4.7.2.1 สำหรับแผ่นพื้นไร้คานคอนกรีตเสริมเหล็ก V_c ให้ใช้ค่าน้อยที่สุดของค่าต่อไปนี้



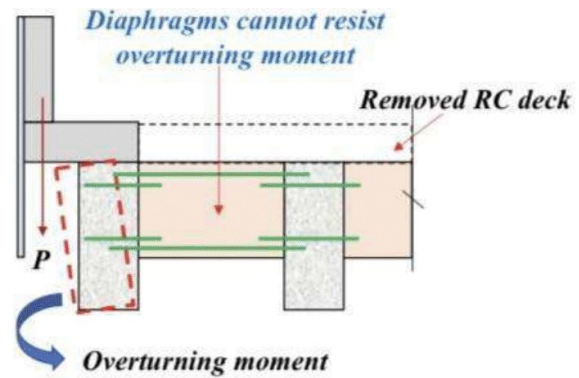
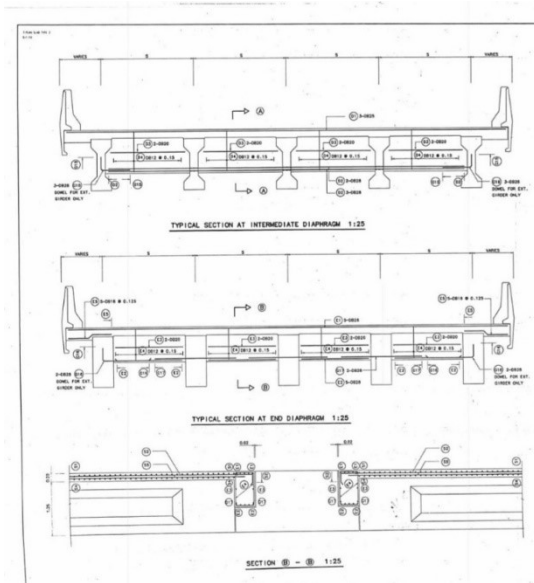
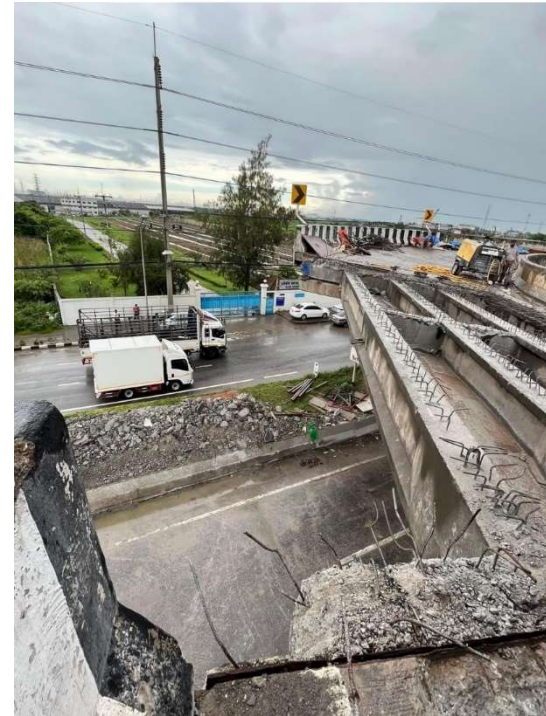
Shear Strength of Flat Slab against EQ



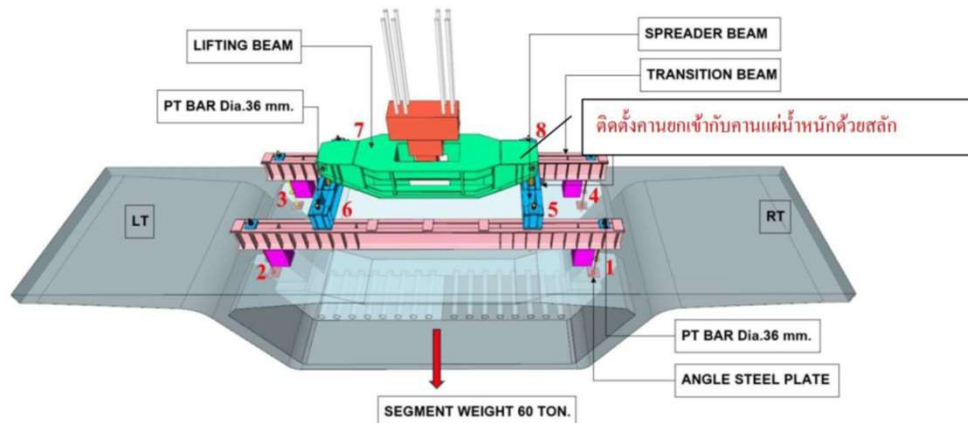
ก่อน - หลัง
เกิดเหตุตึก 6 ชั้นถล่มย่านรังสิต

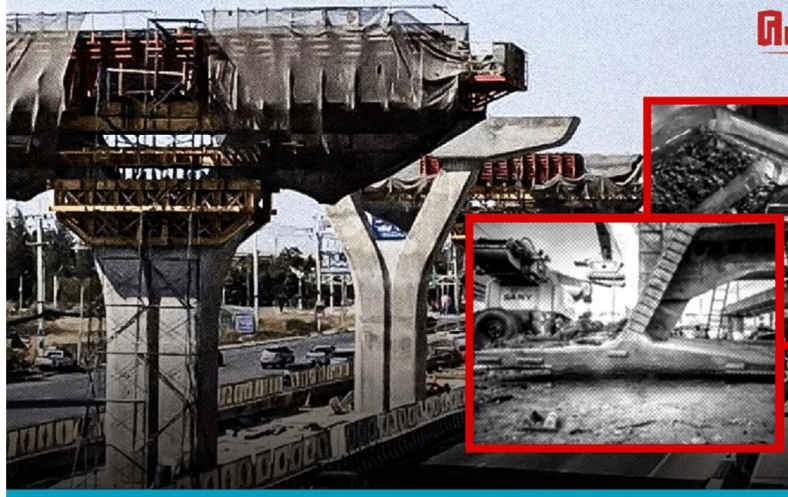
BY THAIRATH

สะพานกลับรถถนนพระราม 2 กม.34



Segment หล่น ที่ถนนพระราม 2





Findings

PT bar 4 เส้น ปิดตรงทาง Spreader beam กับ Lifting beam "ตลอดเวลา" มาเป็น set

Set นี้จะไม่ติดตั้งบน segment เมื่อถูกส่งเข้าทำงาน แล้วยึด set กับ segment ด้วย Fully thread PT bar อีก 4 เส้น

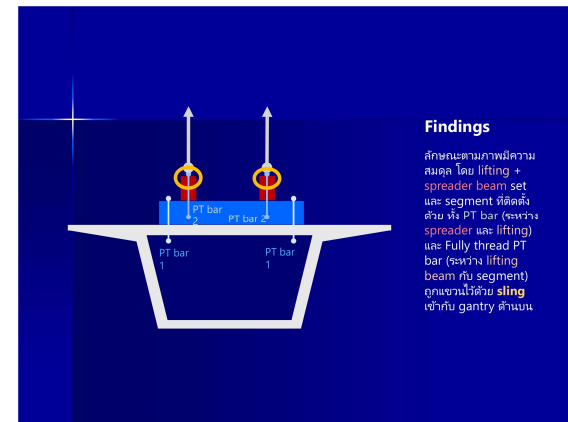
หมายเหตุ
 PT bar กำลัง 1000 MPa (to be verified) ขนาด 36 มม. รับแรงดึงได้ราว 100 ตัน

ข้อมูลเบื้องต้นจากอนุกรรมการ วสท.(ณัฐพล สุทธิธรรม)

Findings

เมื่อร่างหล่น จากภาพ จะเห็น lifting beam หล่นติดมาพร้อมกัน segment

สรุปได้ว่า PT bar ที่ยึดจนร่าง spreader beam กับ lifting beam น่าจะขาดออกจากกัน "ทั้ง 4 เส้น"

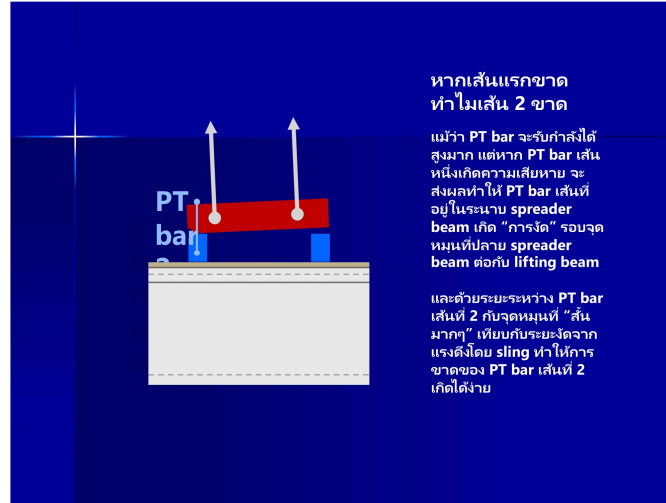




Findings

พบการติดตั้งที่หมายที่ lifting beam ที่ตกลงมาพร้อมกับ segment ณ จุดเกิดเหตุ ในลักษณะการติดตั้ง ระหว่างจุดที่ต่อกับ spreader beam

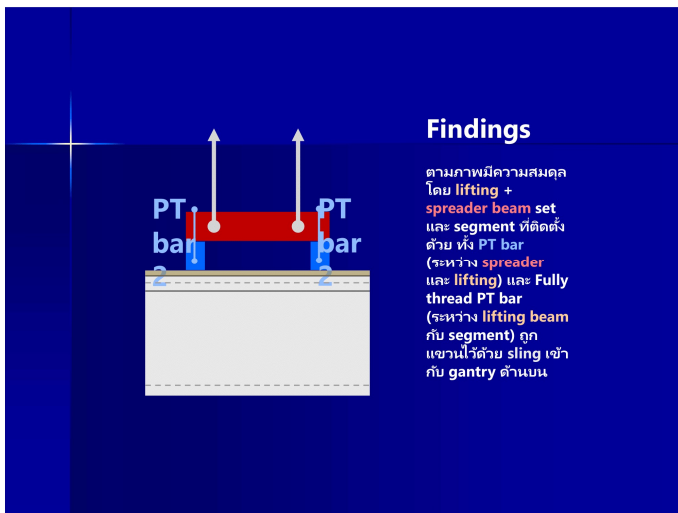
พบความเสียหายที่ปลาย spreader beam ในลักษณะการกระแทกและเปิดปลาย จนเกิดการแตกออก ซึ่งน่าจะเป็นการกระแทกจาก PT bar ที่ขาดออกอย่างรุนแรง



**หากเส้นแรกขาด
 ทำไมเส้น 2 ขาด**

แม้ว่า PT bar จะรับกำลังได้สูงมาก แต่หาก PT bar เส้นหนึ่งเกิดความเสียหาย จะส่งผลทำให้ PT bar เส้นที่อยู่ในระนาบ spreader beam เกิด "การบิด" ครอบจุดหมุนที่ปลาย spreader beam ต่อกับ lifting beam

และด้วยระยะระหว่าง PT bar เส้นที่ 2 กับจุดหมุนที่ "สั้นมาก" เทียบกับระยะจัดจากแรงดึงโดย sling ทำให้การขาดของ PT bar เส้นที่ 2 เกิดได้ง่าย



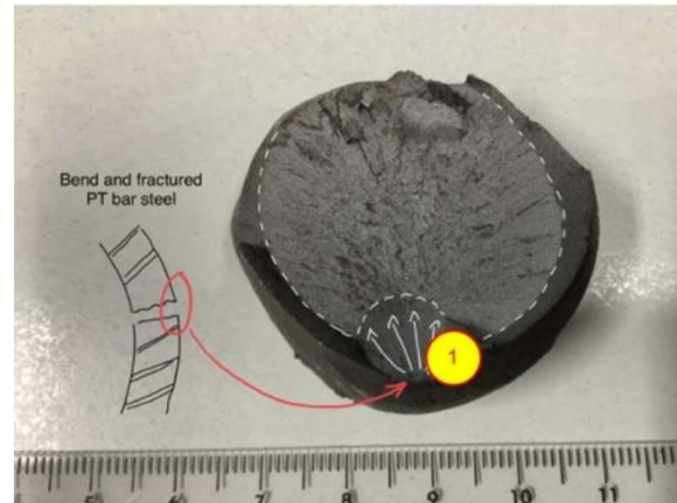
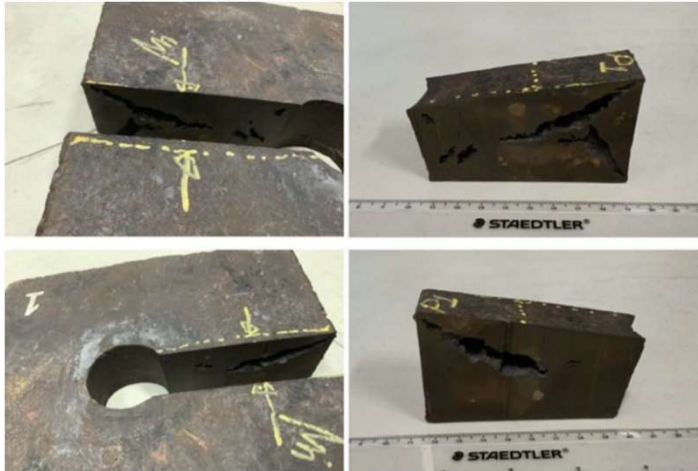
Findings

ตามภาพมีความสมดุล โดย lifting + spreader beam set และ segment ที่ติดตั้งด้วย ทั้ง PT bar (ระหว่าง spreader และ lifting) และ Fully thread PT bar (ระหว่าง lifting beam กับ segment) ถูกแขวนไว้ด้วย sling เช้ากับ gantry ด้านบน

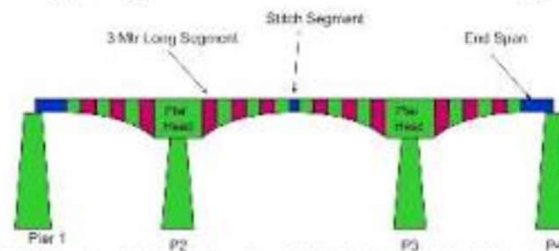
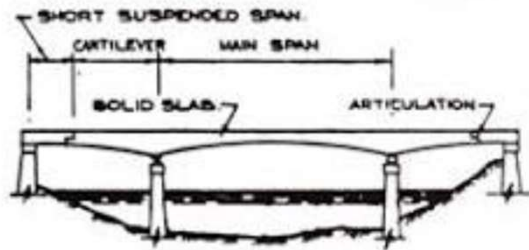
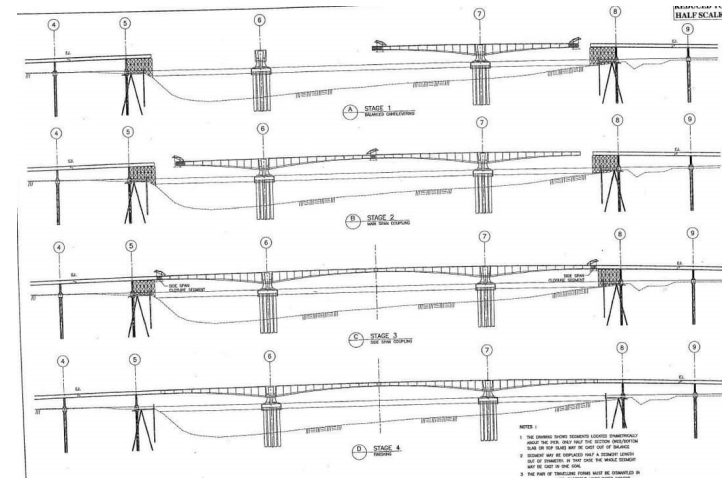


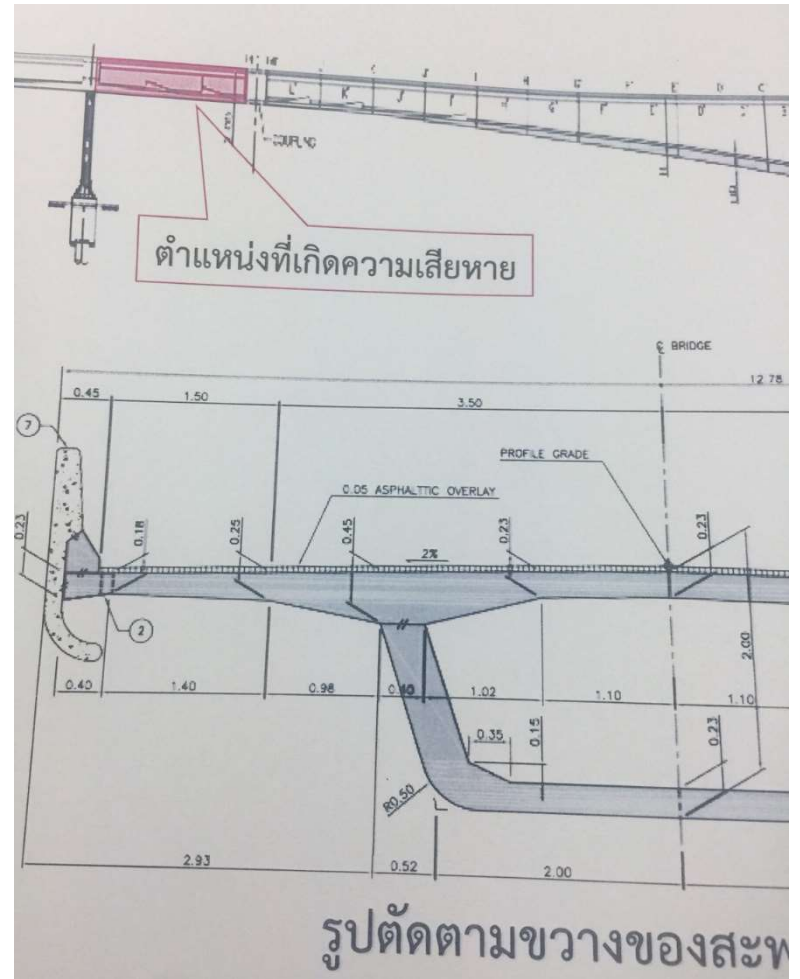
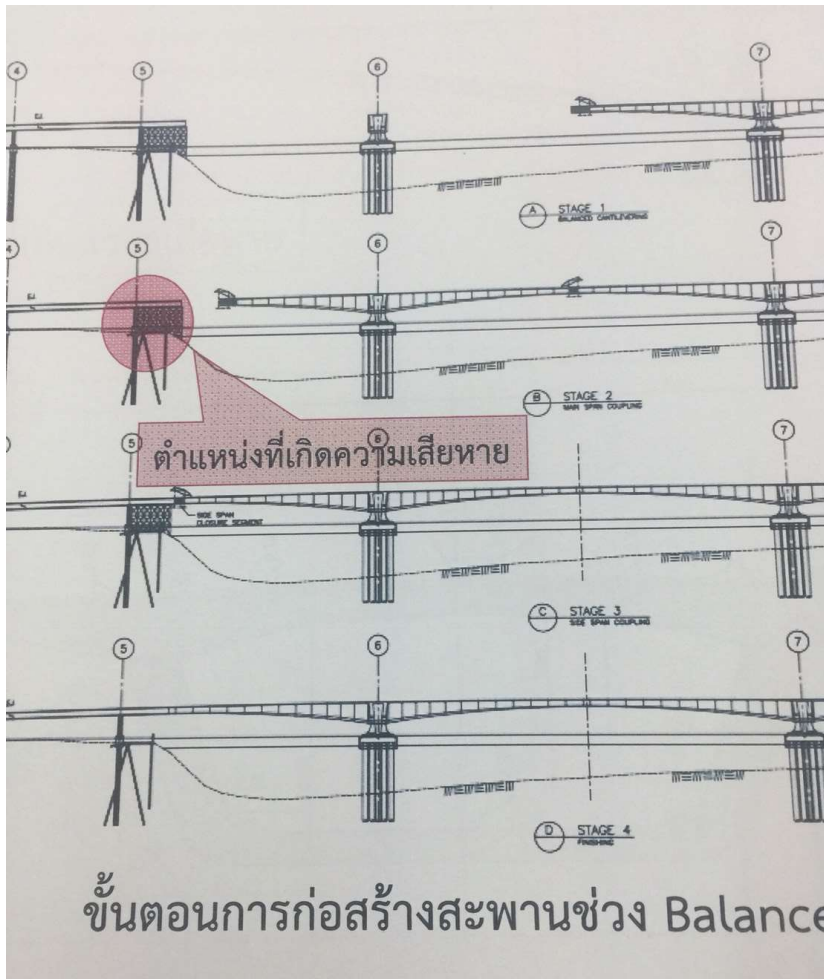
Findings

PT bar ส่วนที่ขาดออกแล้วมีลักษณะโค้งงอ มีความเป็นไปได้ว่าจะมีการขาดแล้ว "กระแทก" กับ end cap ของ spreader beam จน "เมอง" ออกมา



อุบัติเหตุสะพานที่จังหวัดชัยนาทถล่ม (balancing cantilever bridge)





รูปตัดตามขวางของสะพาน



สำรวจและบันทึกความเสียหายตามแนวสะพาน ที่พระนครศรีอยุธยา



ตรวจสอบแบบฉบับการวิบัติ
ช่วงสะพานจาก End Pier
ไปยัง Segment Pier





ผู้
รถถนนโครงสร้าง จัดเก็บและให้มีมาตรการในการตรวจนับและจัดเก็บ segments



Steel Bracket

Pretension Bar – (PT Bar)

ส่งตรวจสอบกำลังและ micro-fracture
เนื่องจากการล้า (fatigue)



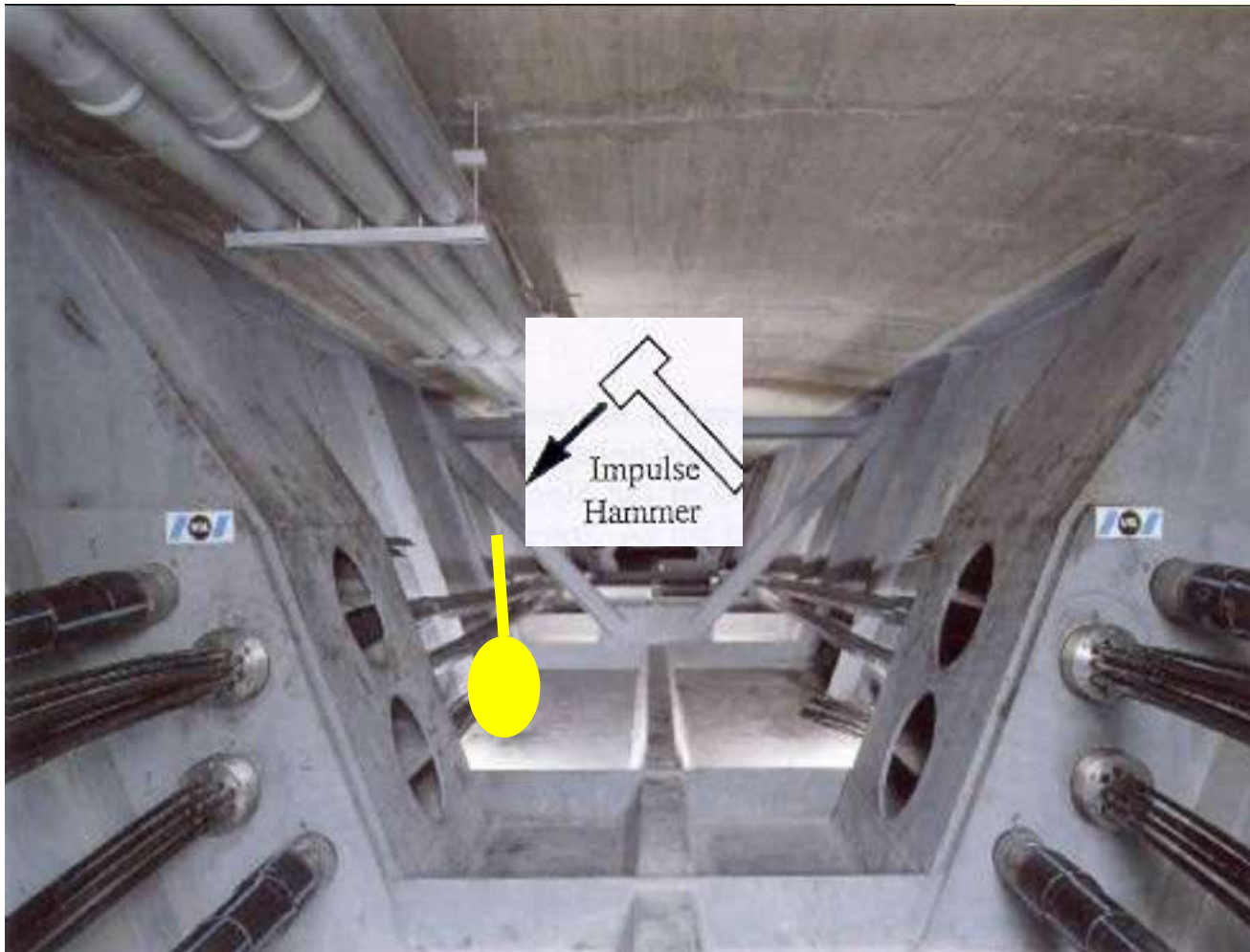
พบชิ้นส่วนโครงสร้างเหล็ก
รูปพรรณหล่นและพัง via
duct ที่ก่อสร้างแล้วเสร็จ
ทำการตรวจสอบแรงดึง
ใน tendon เพื่อตรวจ
สอบว่ามีการสูญเสีย
แรงดึง (tension loss)
หรือไม่

สะพานคานชิ้นส่วนรูปกล่อง



การหาค่าแรงในลวดรับแรงดึงของสะพาน
คานชิ้นส่วนรูปกล่องด้วยวิธีเชิงพลศาสตร์
อัครกฤทธิ นันทยศสกุล และ นคร ภู่วโรดม





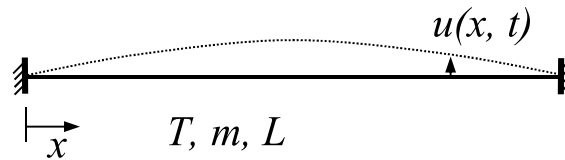
วัดการสั่นของเทนดอน เพื่อหาแรงดึงในเทนดอน



Theory of String Dynamics



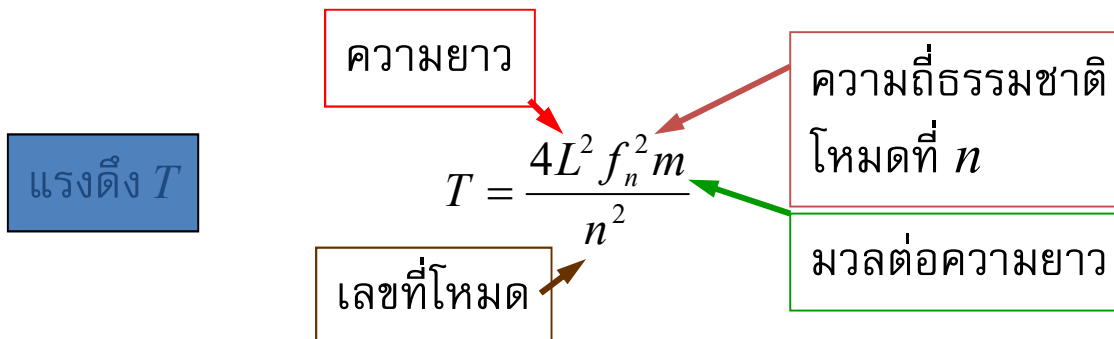
- String Theory (ทฤษฎีสำหรับลวดตึง)



$$m \frac{\partial^2 u}{\partial t^2} - T \frac{\partial^2 u}{\partial x^2} = 0$$



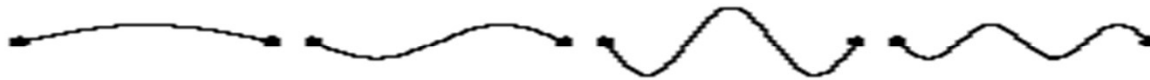
$$f_n = \frac{n}{2L} \sqrt{\frac{T}{m}}$$



Vibration of String Structure



String model $f_n = \frac{n}{2L} \sqrt{\frac{T}{m}}$



1st Mode
Low frequency

$$f_1 = \frac{1}{2L} \sqrt{\frac{T}{m}}$$

$$f_2 = 2f_1$$

$$f_3 = 3f_1$$

$$f_4 = 4f_1$$

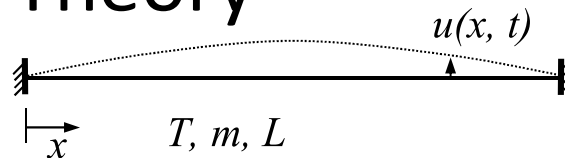
4th Mode
Higher frequency

$$f_n = nf_1$$

Theory of Tendon Dynamics



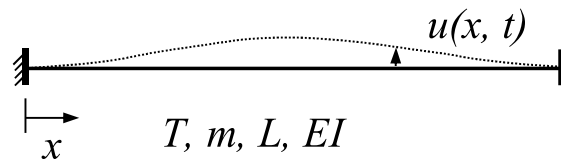
- String Theory



$$m \frac{\partial^2 u}{\partial t^2} - T \frac{\partial^2 u}{\partial x^2} = 0$$

$$f_n = \frac{n}{2L} \sqrt{\frac{T}{m}}$$

- Effect of Bending Stiffness



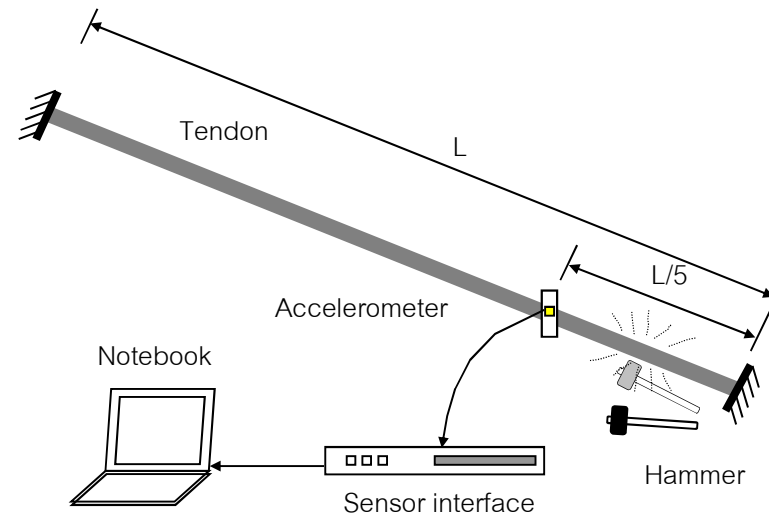
$$m \frac{\partial^2 u}{\partial t^2} + EI \frac{\partial^4 u}{\partial x^4} - T \frac{\partial^2 u}{\partial x^2} = 0$$

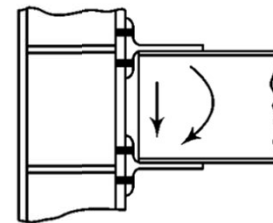
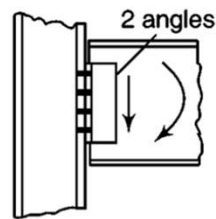
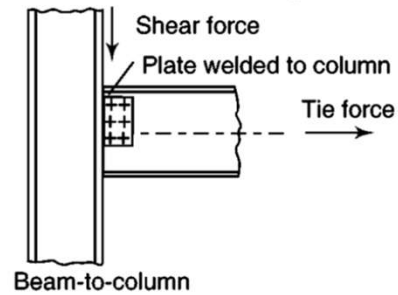
$$f_n = f(T, L, m, EI)$$

$$f_n > n f_1$$

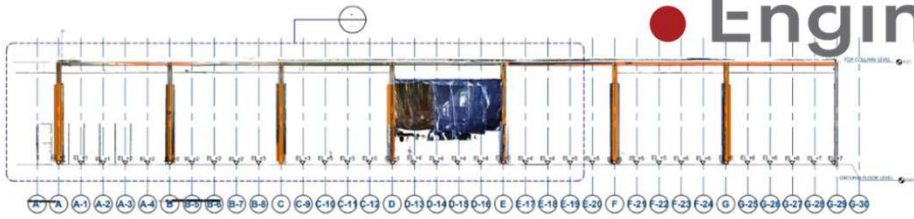
***** Tendon is not String *****

Instrumental Setup

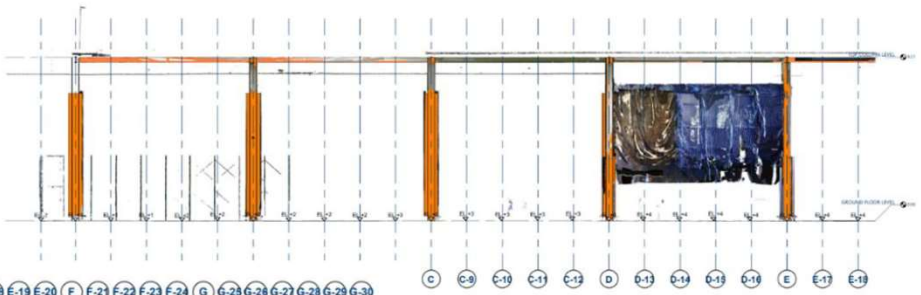




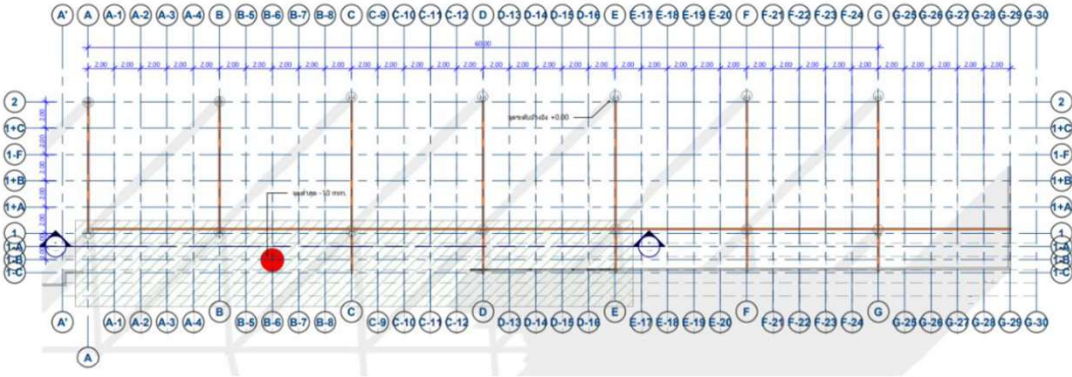
หลังคา Service hall สนามบินดอนเมือง ล่ม



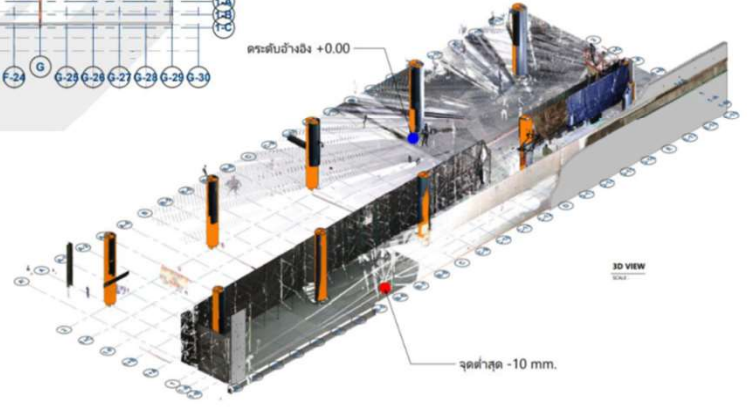
SECTION GIRDS 1
 SCALE 1:200



SECTION GIRDS 2
 SCALE 1:200

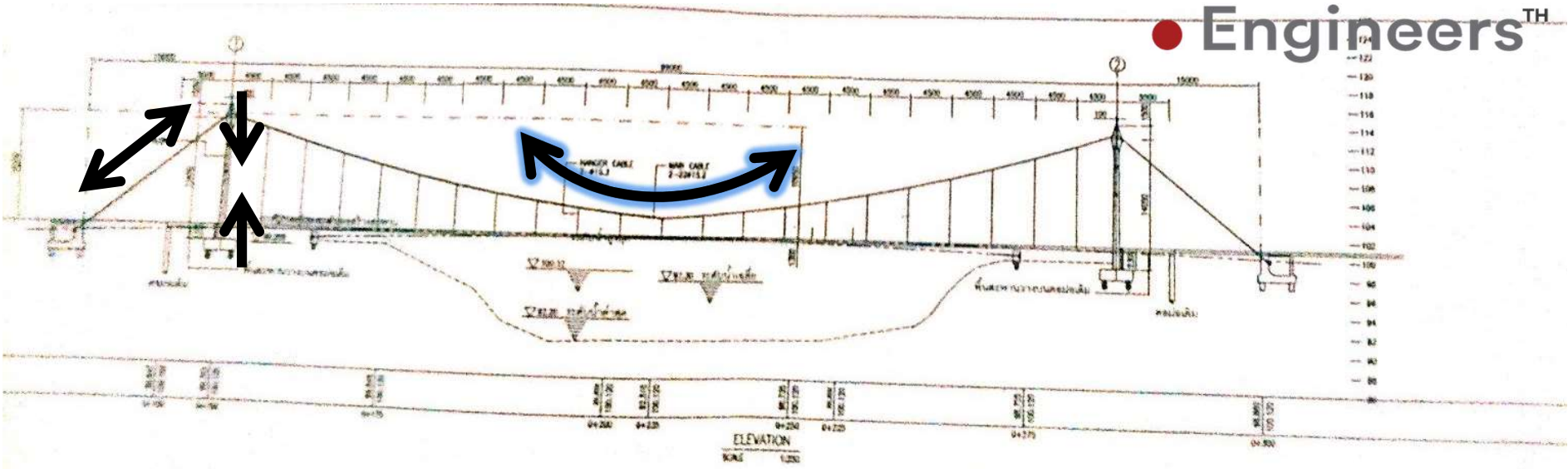


รูปตัดแสดงระดับพื้น ST-01-02

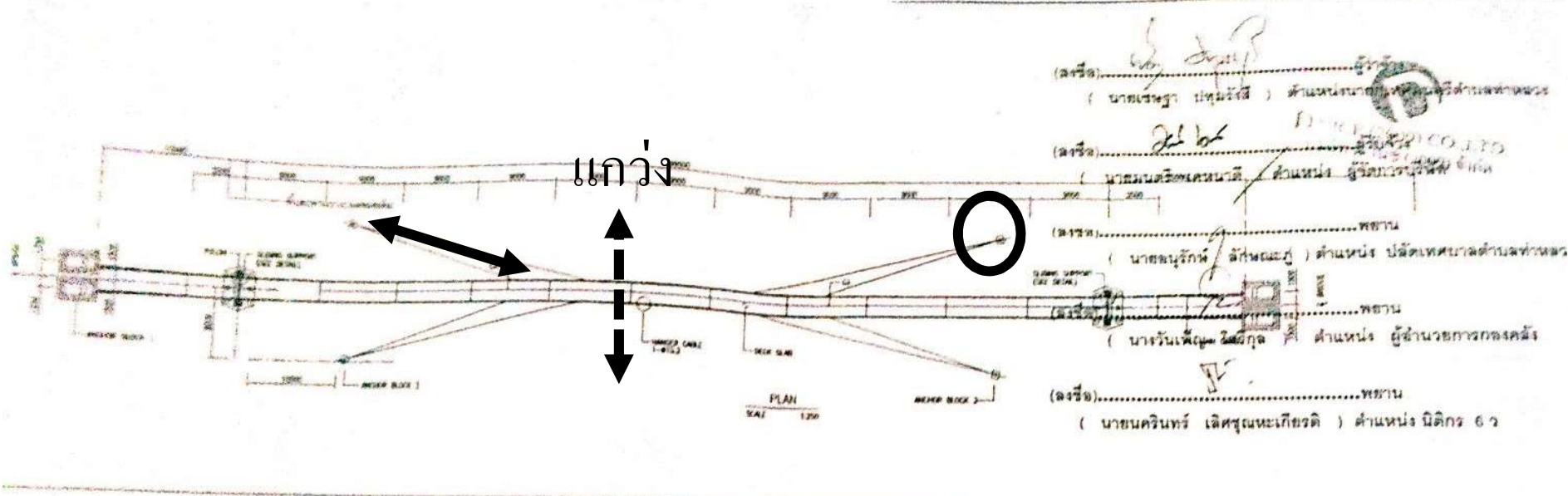


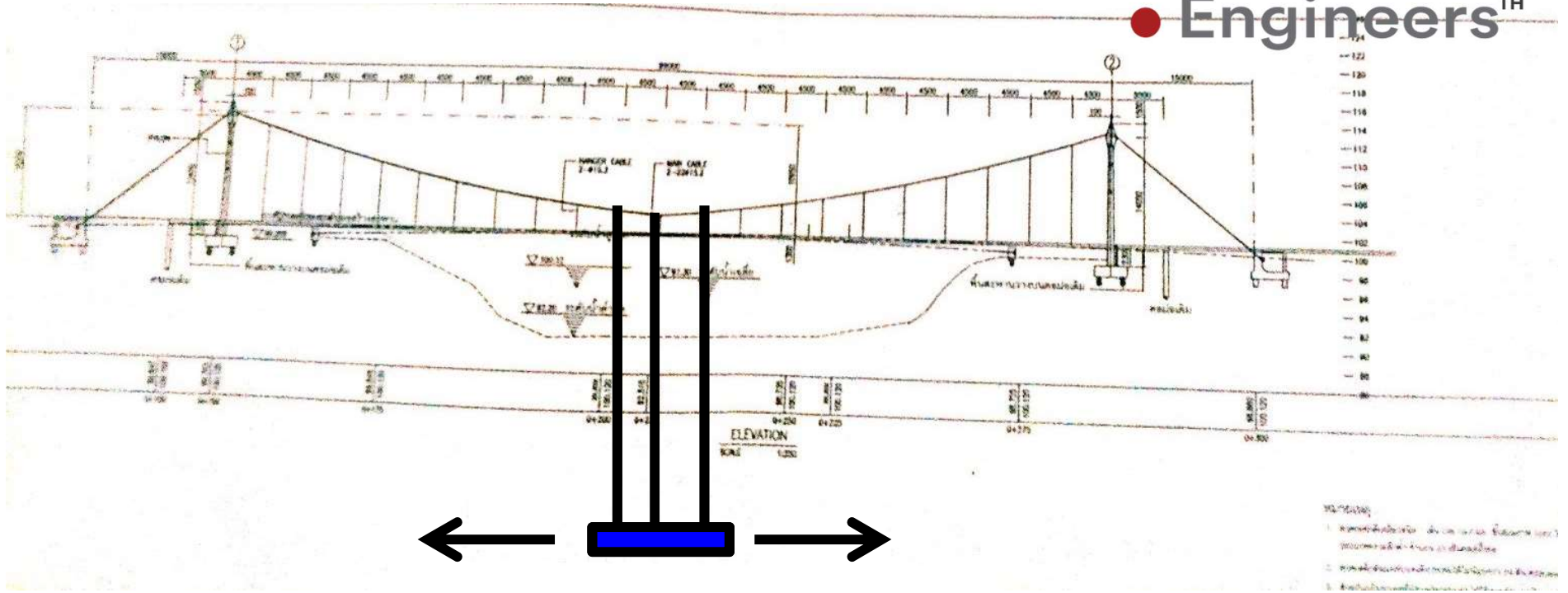
3D VIEW

ST-01-03

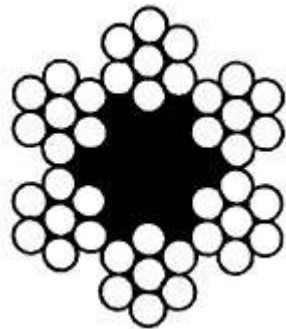
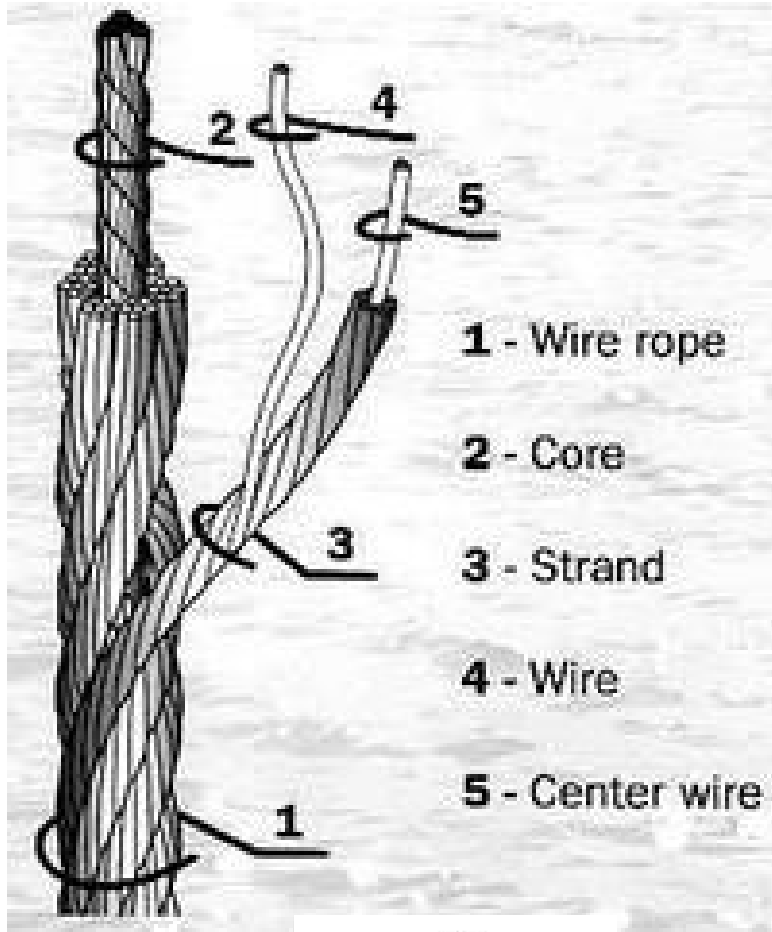


สะพานแขวน 200 ปีที่ตำบลท่าหลวง จ.พระนครศรีอยุธยา





วิธีการก่อสร้าง
สะพานแขวน



Core = ไส้

- ไส้เชือก

- ไส้เหล็ก

สมรรถนะของสลิงไส้เชือก

- ไส้เชือก จะยืดหยุ่นกว่า

- ไส้เชือก จะอุ้มน้ำมันได้ดีกว่าเมื่อรับแรง
จะทำให้ถูกบีบรัดและรีดน้ำมันออกมา

เคลือบสลิงได้ดีกว่า

- ไส้เชือกจะรับน้ำหนักได้น้อยกว่า 10-20 %

ข้อ ๔ ให้เพิ่มความต่อไปนี้เป็นข้อ ๑๑/๑ แห่งกฎกระทรวง ฉบับที่ ๔ (พ.ศ. ๒๕๒๖) ออกตามความในพระราชบัญญัติควบคุมอาคาร พ.ศ. ๒๕๒๒

“ข้อ ๑๑/๑ ในระหว่างการก่อสร้างอาคาร ผู้ดำเนินการต้องตรวจสอบความแข็งแรงและความปลอดภัยของบันจันหอสูง และเดอริกเครน ที่ใช้สอยเป็นประจำตามคู่มือของผู้ผลิต กรณีไม่มีรายละเอียดตามที่ผู้ผลิตกำหนด ให้เป็นไปตามข้อกำหนดที่จัดทำโดยผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมตามกฎหมายว่าด้วยวิศวกร โดยบันทึกผลการตรวจสอบและลงลายมือชื่อไว้ทุกเดือน เก็บไว้ ณ สถานที่ก่อสร้าง เพื่อให้นายช่างหรือนายตรวจตรวจดูได้ การติดตั้งและการรื้อถอนบันจันหอสูง และเดอริกเครน ต้องเป็นไปตามเงื่อนไข ดังต่อไปนี้

(ก) ผู้ดำเนินการต้องยื่นแผนผังบริเวณ แบบแปลน รายการประกอบแบบแปลน และรายการคำนวณฐานรองรับรวมถึงการยึดโยง ให้เป็นไปตามข้อกำหนดที่จัดทำโดยผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมตามกฎหมายว่าด้วยวิศวกร

(ข) การติดตั้งและการรื้อถอนบันจันหอสูง และเดอริกเครน ต้องเป็นไปตามคู่มือของผู้ผลิต กรณีไม่มีรายละเอียดตามที่ผู้ผลิตกำหนด ให้เป็นไปตามข้อกำหนดที่จัดทำโดยผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมตามกฎหมายว่าด้วยวิศวกร และมีผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมตามกฎหมายว่าด้วยวิศวกรเป็นผู้ควบคุมการติดตั้งและการรื้อถอน

(ค) ต้องจัดให้มีการตรวจสอบส่วนประกอบและอุปกรณ์ของบันจันหอสูง และเดอริกเครน ที่มีขนาดพิภักทยกอย่างปลอดภัยตามคู่มือของผู้ผลิต กรณีไม่มีรายละเอียดตามที่ผู้ผลิตกำหนด ให้เป็นไปตามข้อกำหนดที่จัดทำโดยผู้ประกอบวิชาชีพวิศวกรรมควบคุมตามกฎหมายว่าด้วยวิศวกร”

บันจันหอสูงและแขนเอน

- ต้องยื่นแผนผังบริเวณ
แบบแปลน และรายการคำนวณ
ฐานและการยึดโยงต่อท้องถิ่น
- การติดตั้งตามผู้ผลิต
หากไม่มีให้มีวิศวกรรับผิดชอบ
- ระวังใช้ต้องตรวจสอบ



การตั้งประกอบปั้นจั่นหอสูง (ชองดีด)



เสาปั้นจั่นหอสูงหักล้ม

ฐานของปั้นจั่นหอสูงพลิก



เหตุการณ์ที่อ่อนนุช 86 เมื่อวันอังคารที่ 2 กรกฎาคม 2567



Council of
● Engineers™

การเลือกใช้อุปกรณ์การรื้อถอนอาคารไม่เหมาะสม





การทำงานในพื้นที่อับอากาศ ต้องมีการระบายถ่ายเทอากาศ