

ปฏิบัติการที่ 13 การออกแบบโครงสร้างไม้

วัตถุประสงค์

1. เพื่อศึกษาการออกแบบโครงสร้างไม้โดยใช้โปรแกรมคอมพิวเตอร์

ปฏิบัติการ



1. สร้าง Project ใหม่ โดยใช้ Template Frame 2D
2. ไปยังตัวเลือก Job Preference / Materials จากนั้นจึงเลือก “Modification”
3. หน่วยแรงที่ยอมให้ของไม้ตามมาตรฐานวิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทยและตามพระราชบัญญัติควบคุมอาคาร พ.ศ. 2522 กำหนดให้ดังต่อไปนี้

ตารางที่ 2 หน่วยแรงที่ยอมให้ของไม้

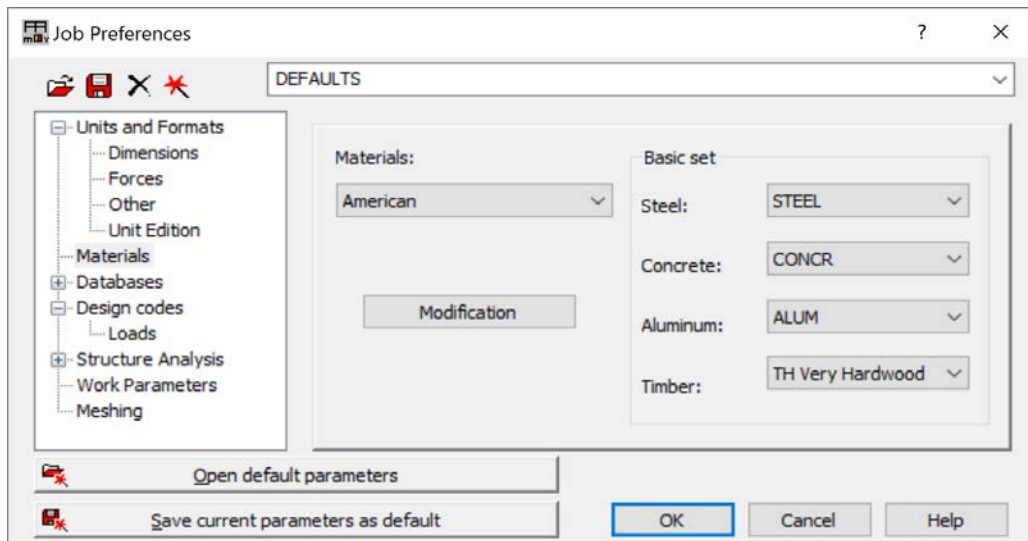
ชนิดของไม้	หน่วยแรงคัตหรือหน่วยแรงคิงขนานเสี้ยน (kg/cm ²)	มอดุลัสยืดหยุ่น (kg/cm ²)	หน่วยแรงอัดขนานเสี้ยน (kg/cm ²)	หน่วยแรงอัดตั้งฉากเสี้ยน (kg/cm ²)	หน่วยแรงเฉือนขนานเสี้ยน (kg/cm ²)
ไม้เนื้ออ่อนมาก	60	78,900	45	12	6
ไม้เนื้ออ่อน	80	94,100	60	16	8
ไม้เนื้อปานกลาง	100	112,300	75	22	10
ไม้เนื้อแข็ง	120	136,300	90	30	12
ไม้เนื้อแข็งมาก	150	189,000	110	40	15

ที่มา มาตรฐานวิศวกรรมสถานแห่งประเทศไทยและตามพระราชบัญญัติควบคุมอาคาร พ.ศ. 2522

4. กำหนดค่ากลสมบัตินลงใน form ต่อไปนี้ แล้วจึงกด ADD

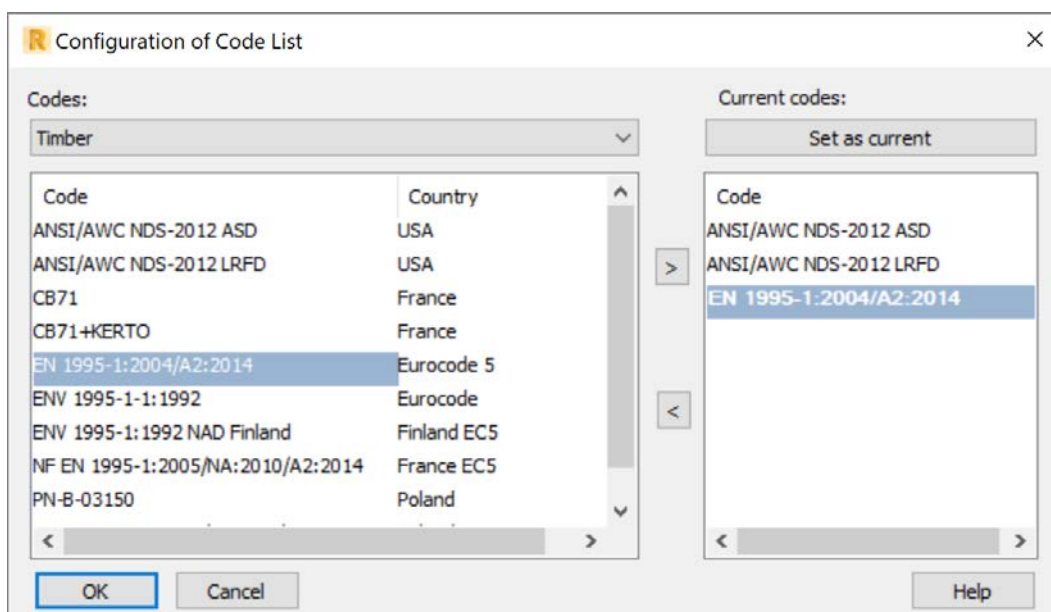
ภาพที่ 262 การกำหนดกลสมบัตินของไม้

5. ในส่วนของ Dimensions มีผลต่อการสร้างขนาดหน้าตัดของไม้ในขั้นตอนการ define section property หากไม่สามารถกำหนดขนาดของหน้าตัดไม้ขนาดที่ต้องการได้ ให้พิจารณาตัวเลือกในส่วนนี้ประกอบ
6. จากนั้นจึงทำการปรับปรุงตัวเลือกในส่วน Material โดย กำหนด TH Very Hardwood ใน Basic set ดังต่อไปนี้



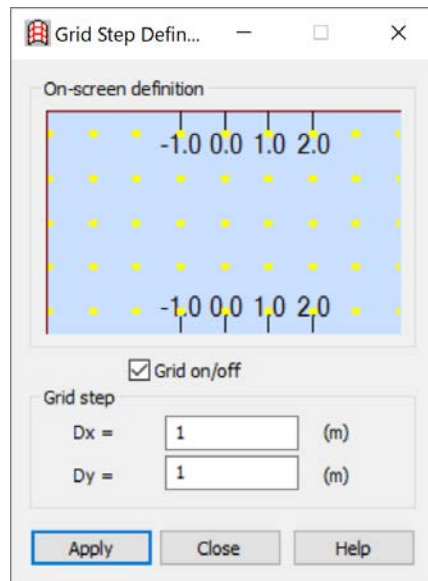
ภาพที่ 263 การเพิ่มฐานข้อมูลวัสดุ TH Very Hardwood

7. กำหนดค่า Design Code เป็น EN 1995-1:2004/A2:2014 (Euro Code 5) ซึ่งเป็นมาตรฐานอ้างอิงการออกแบบโครงสร้างไม้



ภาพที่ 264 การเพิ่มฐานข้อมูลสำหรับการออกแบบ

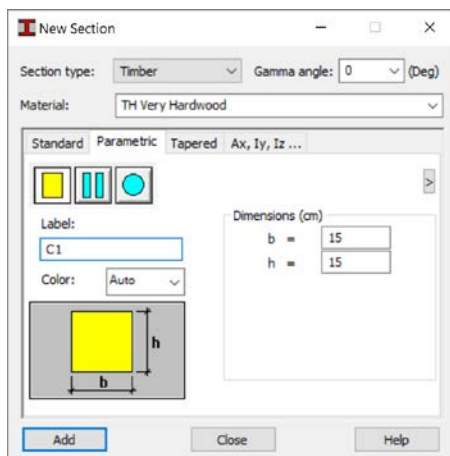
จากนั้นจึงกด และจึงสร้าง Grid โดยกำหนดค่า Grid Step Definition ตามภาพ



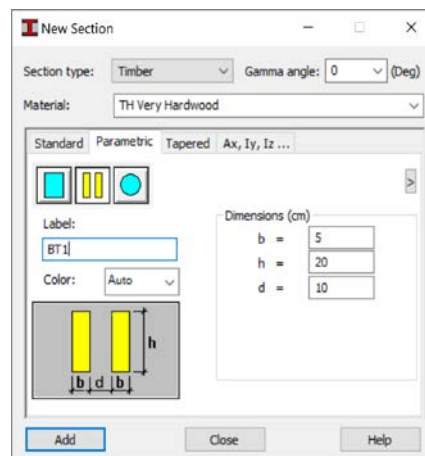
ภาพที่ 265 ตัวเลือกการกำหนด Grid Step

สร้าง Section ของไม้ โดยใช้ Parametric Section และ กำหนด Material เป็น “TH Very Hardwood” จากนั้น จึงสร้าง Section ดังต่อไปนี้

Section เสาค1

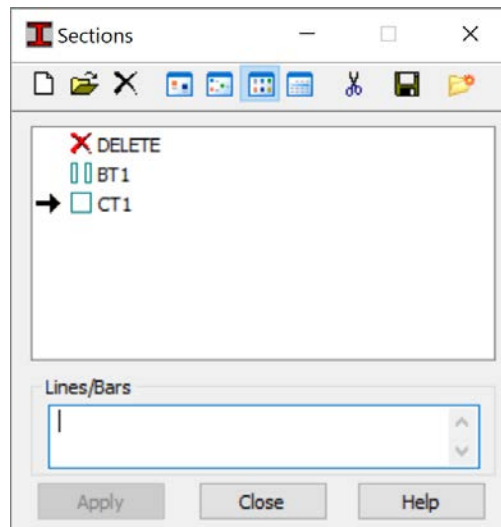


Section คาน



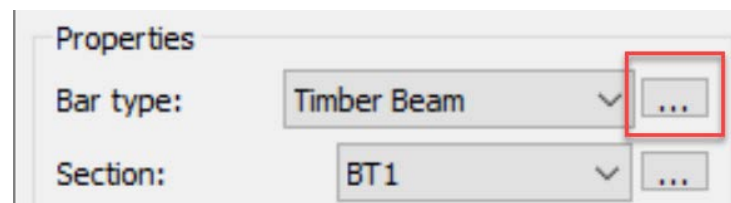
ภาพที่ 266 ขนาดของ Section เสาคและคานที่ใช้ในงานใน Project

Section ทั้ง 2 จะถูกเก็บบันทึกในฐานข้อมูลของ Project



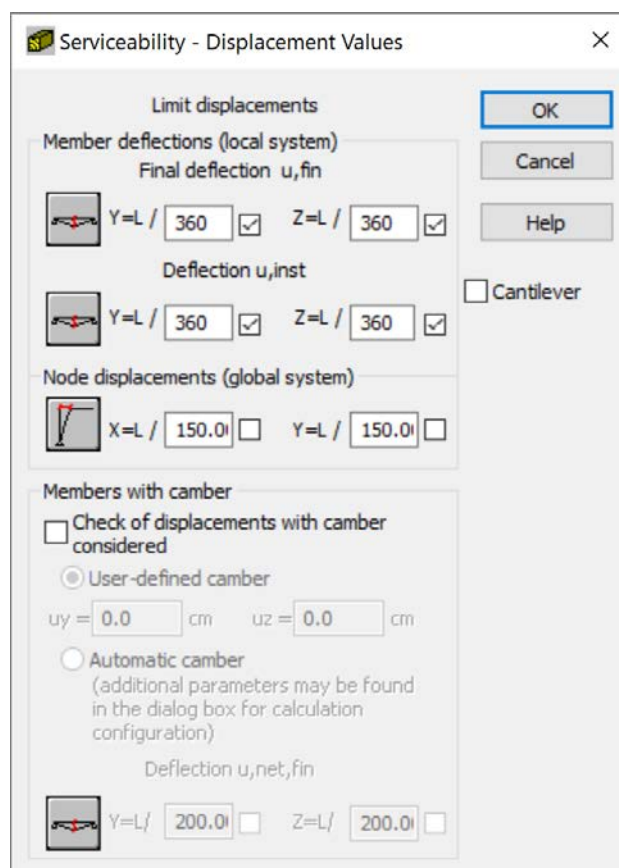
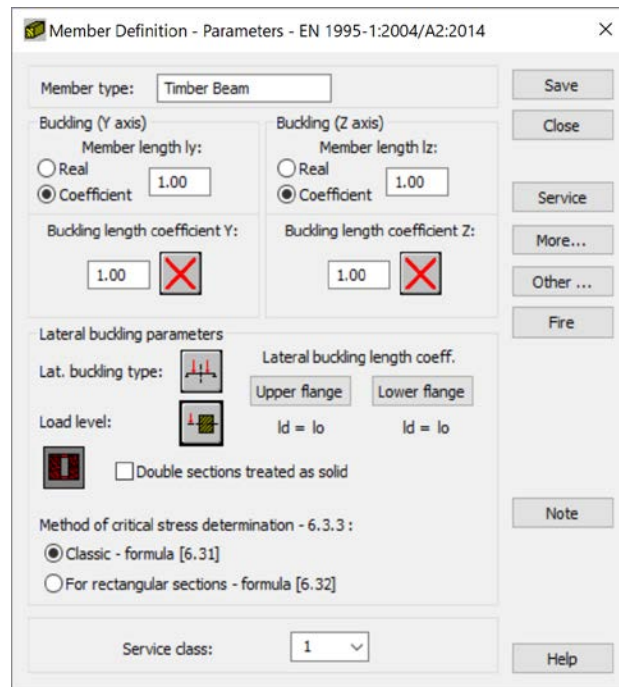
ภาพที่ 267 Section ที่อยู่ใน Project

ในกระบวนการออกแบบต้องมีการกำหนดค่าเงื่อนไขของ Servicability ซึ่งสามารถทำได้โดยการกำหนด Defection Limit ของ Bar type โดยเลือกที่ปุ่ม More Action [...] ด้านหลัง Bar Type



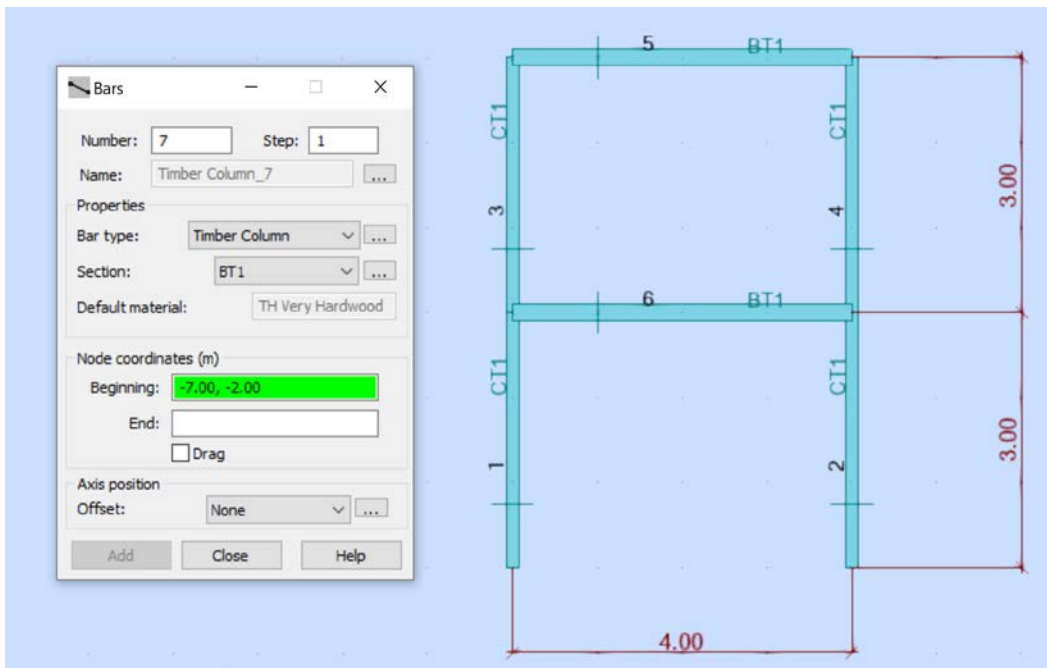
ภาพที่ 268 ตัวเลือก More Action สำหรับ Deflection Limit

ไปยังตัวเลือก Service กำหนดค่า Deflection Limit เป็น L/360



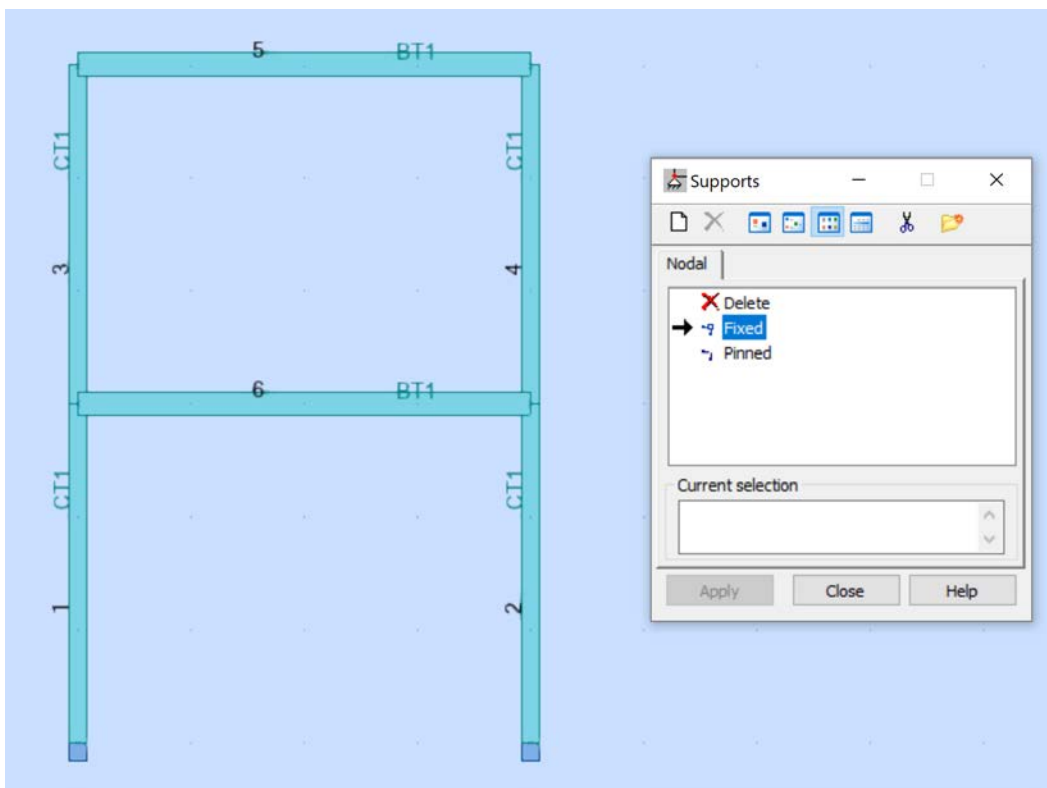
ภาพที่ 269 การกำหนด Service limit ให้กับโครงสร้างเพื่อทำการออกแบบ

ใช้เครื่องมือ Bar สร้างแบบจำลองโครงสร้างดังต่อไปนี้



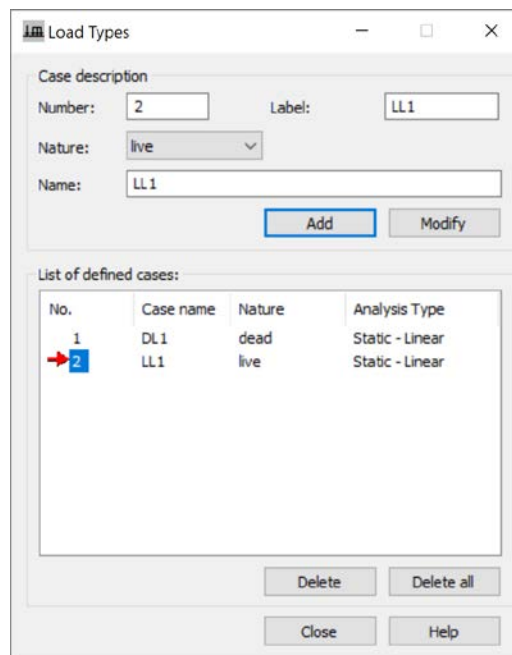
ภาพที่ 270 เรขาคณิตของโครงสร้าง

ใช้เครื่องมือ Support กำหนดเงื่อนไข จุดรองรับ เป็น Fixed



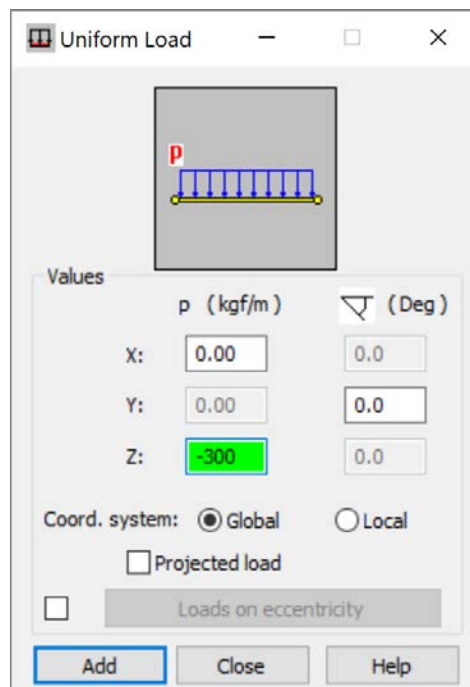
ภาพที่ 271 การ Assign ฐานรองรับให้กับโครงสร้าง

สร้าง น้ำหนักบรรทุกทุก Deadload และ Liveload ดังต่อไปนี้



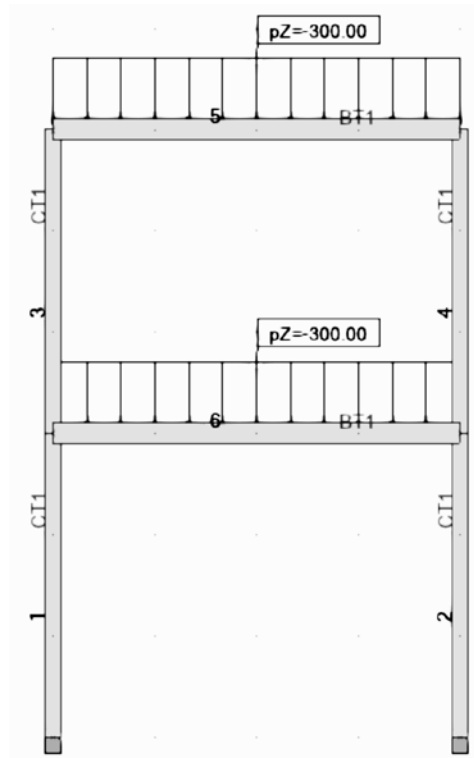
ภาพที่ 272 การสร้าง Load case ให้กับโครงสร้าง

ในเครื่องมือ Load Definition สร้างน้ำหนักบรรทุกทุก LL ชนิด Bar โดยกำหนดค่า เป็น 300 kg/m



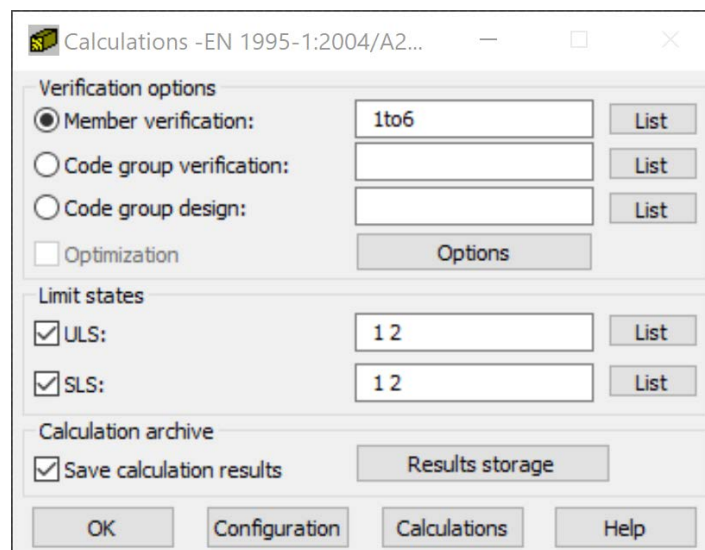
ภาพที่ 273 การกำหนดค่า Uniform Load ให้กับโครงสร้าง

ทำการใส่น้ำหนักบรรทุก ที่สร้างขึ้นมาในโครงสร้างคาน ตามภาพ



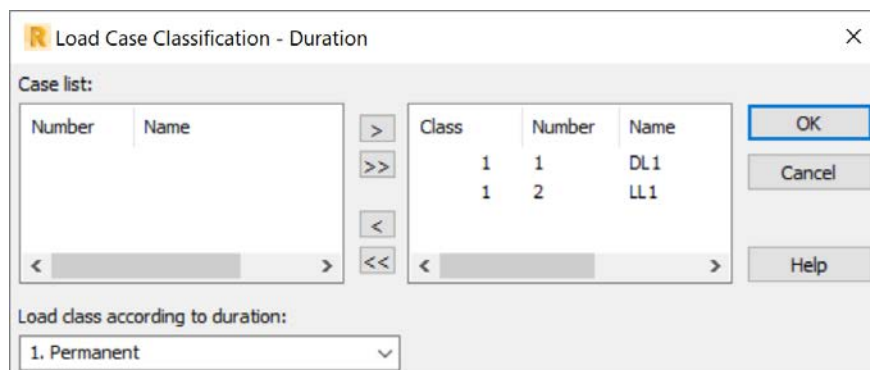
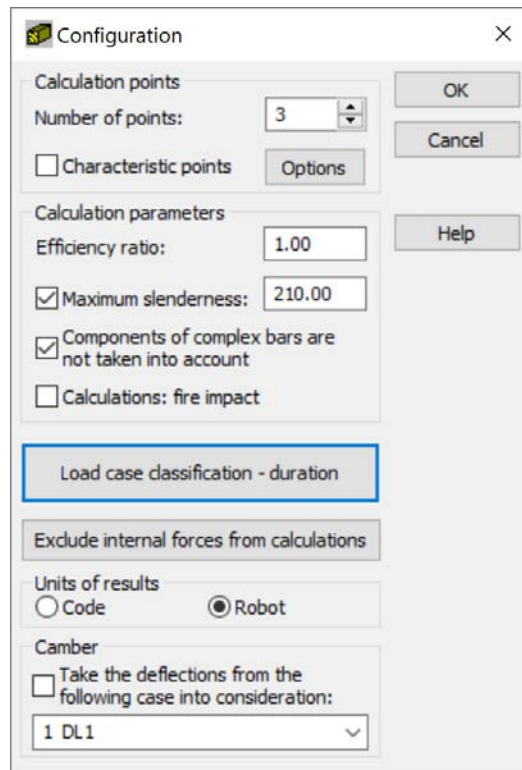
ภาพที่ 274 รูปแบบโครงสร้างที่พร้อมสำหรับการวิเคราะห์

ทำการบันทึกไฟล์ จากนั้นจึงทำการวิเคราะห์โครงสร้าง แล้วจึงไปที่ตัวเลือก Layout / Timber Design กำหนดตัวเลือกตามภาพ



ภาพที่ 275 ตัวเลือกการออกแบบโครงสร้าง

ตั้งค่า Configuration / Load case Classification - duration โดยกำหนดให้ทั้ง DL และ LL เป็น Permanent



ภาพที่ 276 การกำหนดตัวเลือก class ของน้ำหนักบรรทุก

กต Calculation โปรแกรมจะแสดงผลการออกแบบอยู่ในรูปของ Design Ratio ซึ่งหาก Design Ratio มีค่าน้อยกว่า 1 หมายถึง องค์กรนั้นๆ ผ่านข้อกำหนดการออกแบบ

EN 1995-1:2004/A2:2014 - Member Verification (ULS) 1to6

Member	Section	Material	Lay	Laz	Ratio	Case
1 Timber Column	OK CT1	TH Very Hard	69.28	69.28	0.35	2 LL1
2 Timber Column	OK CT1	TH Very Hard	69.28	69.28	0.35	2 LL1
3 Timber Column	OK CT1	TH Very Hard	69.28	69.28	0.64	2 LL1
4 Timber Column	OK CT1	TH Very Hard	69.28	69.28	0.64	2 LL1
5 Timber Column	OK BT1	TH Very Hard	69.28	52.37	0.64	2 LL1
6 Timber Column	OK BT1	TH Very Hard	69.28	52.37	0.64	2 LL1

Calc. Note Close Help

Ratio Analysis Map

Calculation points
Division: n = 3
Extremes: none
Additional: none

ภาพที่ 277 Capacity Ratio ขององค์อาคาร

ซึ่งผู้ใช้สามารถตรวจสอบรายการผลการ Verify แบบละเอียดได้โดยเลือกไปยังชิ้นส่วนที่สนใจ

RESULTS - Code - EN 1995-1:2004/A2:2014

Bar: 1 Timber Column_1
Point / Coordinate: 3 / x = 1.00 L = 3.00 m
Load case: 2 LL1

Section OK


CT1


Simplified results Detailed results


CALCULATION STRESSES
 $\text{Sig}_{c,0,d} = 1200.00/225.00 = 5.33 \text{ kgf/cm}^2$
 $\text{Sig}_{m,y,d} = 113.06/562.50 = 20.10 \text{ kgf/cm}^2$
 $\text{Tau}_{z,d} = 1.5 \cdot -56.58/225.00 = -0.38 \text{ kgf/cm}^2$

ALLOWABLE STRESSES
 $f_{c,0,d} = 55.00 \text{ kgf/cm}^2$
 $f_{m,y,d} = 81.51 \text{ kgf/cm}^2$
 $f_{v,d} = 7.50 \text{ kgf/cm}^2$

FACTORS AND ADDITIONAL PARAMETERS
 $k_h = 1.09$ $k_{h,y} = 1.09$ $k_{mod} = 0.60$ $K_{sys} = 1.00$ $k_{cr} = 1.00$

LATERAL BUCKLING


BUCKLING Y

 LY = 3.00 m $\text{Lambda}_{rel Y} = 0.53$
 LFY = 3.00 m $k_y = 0.65$
 $\text{Lambda Y} = 69.28$ $k_{cy} = 0.97$

BUCKLING Z

 LZ = 3.00 m $\text{Lambda}_{rel Z} = 0.53$
 LFZ = 3.00 m $k_z = 0.65$
 $\text{Lambda Z} = 69.28$ $k_{cz} = 0.97$

RESULTS
 $\text{Sig}_{c,0,d}/(k_c \cdot y \cdot f_{c,0,d}) + \text{Sig}_{m,y,d}/f_{m,y,d} = 5.33/(0.97 \cdot 55.00) + 20.10/81.51 = 0.35 < 1.00 \quad (6.23)$
 $(\text{Tau}_{z,d}/k_{cr})/f_{v,d} = (0.38/1.00)/7.50 = 0.05 < 1.00 \quad (6.13)$

OK Change Forces Detailed Calc. Note Help

ภาพที่ 278 รายละเอียดการวิเคราะห์โครงสร้าง