



มหาวิทยาลัยสงขลานครินทร์
คณะวิศวกรรมศาสตร์

สอบปลายภาคการศึกษาที่ 1

ปีการศึกษา 2555

วันที่ 1 ตุลาคม 2555

เวลา 13.30 - 16.30 น.

วิชา 221-414 Prestressed Concrete ตอน 01

ห้องสอบ S 101

ชื่อ-สกุล.....รหัส.....

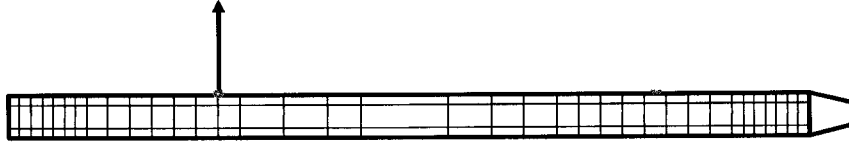
คำชี้แจง

- 1.ข้อสอบทั้งหมดมี 5 ข้อใหญ่ คะแนนรวม 95 คะแนน ดังแสดงในตารางข้างล่าง
- 2.ข้อสอบมีทั้งหมด 11 หน้า (รวมปก) ผู้สอบต้องตรวจสอบว่ามีครบทุกหน้าหรือไม่ (ก่อนลงมือทำ) ห้ามฉีกหรือแกะข้อสอบออกจากเล่ม
- 3.ให้ทำหมดทุกข้อลงในกระดาษคำตอบนี้ หากไม่พอให้ใช้หน้าว่างด้านซ้ายมือ
- 4.ไม่อนุญาตให้นำเอกสารใดๆ เข้าห้องสอบได้
- 5.อนุญาตให้ใช้เครื่องคิดเลขได้ทุกชนิด
- 6.ห้ามหยิบ หรือยืมสิ่งของใดๆ ของผู้อื่นในห้องสอบ
- 7.อนุญาตให้ตอบด้วยดินสอดำได้ (ควรใช้ชนิด B)
- 8.ให้เขียน รหัส ที่หัวกระดาษทุกแผ่น

ตารางคะแนน

| ข้อที่ | คะแนนเต็ม | ได้ |
|--------|-----------|-----|
| 1 | 15 | |
| 2 | 20 | |
| 3 | 25 | |
| 4 | 20 | |
| 5 | 15 | |
| รวม | 95 | |

(15 คะแนน) 1: เสาค้ำคอนกรีตอัดแรงหน้าตัดสี่เหลี่ยมตันขนาด (30×30 cm) เสาค้ำนี้มีมีความยาวทั้งหมด L = 12 เมตร (สมมติว่าในการออกแบบ การสูญเสียแรงอัดทั้งหมดประมาณ 20% และ impact factor = 30%) ไม่ต้องทำการคำนวณเหล็กปลอก ถ้าในการใช้งานเสาค้ำดังกล่าวมีจุดยกเพียงจุดเดียวห่างจากหัวเสาค้ำเป็นระยะเท่ากับ 0.29L และขณะยกสมมติว่าปลายเสาค้ำสัมผัสพื้นผิว



กำลังอัดของคอนกรีต: service $f'_c = 400 \text{ ksc}$ transfer $f'_{ci} = 0.7f'_c = 280 \text{ ksc}$

เส้นลวด: PC.wire Diameter 7 mm: $A_s = 0.3848 \text{ cm}^2$ $f_{pu} = 16,000 \text{ ksc}$

Permissible tensile stress of prestress tendons: $f_{pi} = 0.7f_{pu} = 11,200 \text{ ksc}$

ความเค้นของคอนกรีตที่สภาวะส่งถ่ายแรง

Extreme fiber stress in compression: $0.6f'_{ci}$ Extreme fiber stress in tension: $0.795\sqrt{f'_{ci}}$

ความเค้นของคอนกรีตที่สภาวะใช้งาน

Extreme fiber stress in compression: $0.45f'_c$ Extreme fiber stress in tension: $1.59\sqrt{f'_c}$

กำลังรับน้ำหนักของเสาค้ำ

น้ำหนักบรรทุกทุกตามแนวแกนที่ยอมให้ของเสาค้ำ = $(0.33f'_c - 0.27f_{pc})A_c$

น้ำหนักบรรทุกประลัยตามแนวแกนของเสาค้ำ = $(0.85f'_c - 0.6f_{pc})A_c$

จงทำการออกแบบและตอบคำถามต่อไปนี้

- 1.1 จำนวนเส้นลวด PC wire ที่น้อยที่สุด (ให้ใช้ขนาดตามที่กำหนดเท่านั้น)
- 1.2 จงตรวจสอบความเค้นที่ผิวและล่างของหน้าตัดที่สภาวะส่งถ่ายแรงและใช้งาน
- 1.3 อัตราส่วนค่าความปลอดภัยในการรับน้ำหนักบรรทุกทุกตามแนวแกนของเสาค้ำ

(20 คะแนน) 2: คานคอนกรีตอัดแรงช่วงเดียวความยาว 12 เมตร ถูกออกแบบให้มีระยะเยื้องศูนย์กลางที่ตลอดความยาวคาน ถ้าคานตั้งรับน้ำหนักบรรทุกจร 1,250 กิโลกรัมต่อเมตรและน้ำหนักบรรทุกคงค้าง 800 กิโลกรัมต่อเมตร (ไม่รวมน้ำหนักของคานเอง) โดยที่หน้าตัดมีขนาดดังแสดงในรูป สมมติการสูญเสียแรงอัดมีค่าประมาณ 15% ของการอัดแรงเริ่มต้น กำหนดให้ใช้เส้นลวดอัดแรงขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 6.35 มม.เท่านั้น (พื้นที่หน้าตัด = 0.317 cm²) ชนิด stress-relieved wires ตามมาตรฐาน ACI code, ความเค้นที่ยอมให้ในเส้นลวดทันทีหลังการส่งถ่ายแรงจะต้องมีค่าไม่เกิน 0.82f_{py} or 0.78f_{pu} (f_{pu} = 19000 ksc)

กำลังอัดของคอนกรีต f'_{ci} = 300 ksc and f'_c = 420 ksc

ขอบเขตสภาวะความเค้นสิ้นสุด:

ที่สภาวะส่งถ่ายแรง:

$$F_{ii} = -1.6\sqrt{f'_{ci}}$$

$$F_{ci} = 0.6f'_{ci}$$

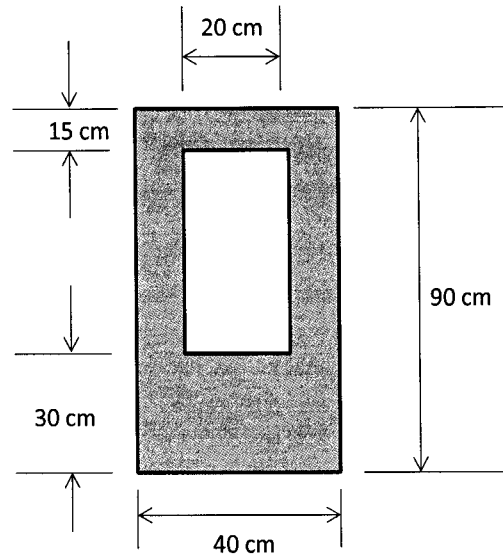
ที่สภาวะการใช้งาน :

$$F_{ti} = -1.6\sqrt{f'_c}$$

$$F_c = 0.45f'_{ci}$$

สมการขนาดแรงอัดและระยะเยื้องศูนย์กลางของเซนทรอยด์ลวดอัดแรง:

$$\bar{F}_{ci} = F_{ii} + \frac{c_1}{h}(F_{ci} - F_{ii}) \quad e = (\bar{F}_{ci} - F_{ii}) \frac{S_1}{P_i}$$



จงทำการออกแบบและตอบคำถามต่อไปนี้

- 2.1 ขนาดแรงอัดตามขอบเขตสภาวะความเค้นสิ้นสุดที่กำหนดให้
- 2.2 ระยะเยื้องศูนย์กลางของเส้นลวดอัดแรงและจำนวนเส้นลวดที่จำเป็นต้องใช้จากคำถามข้อ (2.1)
- 2.3 ถ้าคานคอนกรีตอัดแรงถูกออกแบบให้มีระยะเยื้องศูนย์กลางตามคำถามข้อ (2.2) แล้วจงคำนวณหาจำนวนเส้นลวดที่น้อยที่สุดที่จำเป็นต้องใช้ที่หน้าตัดกึ่งกลางช่วงความยาว (mid span)

(25 คะแนน) 3: คานคอนกรีตอัดแรง Precast stem ขนาดความกว้าง 30 cm สูง 92 cm ถูกอัดแรงเริ่มต้นขนาด 245,000 kg และมีแรงอัดประสิทธิผลภายหลังเกิดการสูญเสียต่างๆมีค่าเท่ากับ 215,000 kg คานดังกล่าวรับน้ำหนักบรรทุกจรสม่ำเสมอตลอดความยาว 16 m ถ้าโมเมนต์ดัดเนื่องจากน้ำหนักของคานเองเท่ากับ 27,000 kg-m ที่กึ่งกลางความยาว ถ้าคานดังกล่าวถูกนำมาก่อสร้างโดยมีการติดตั้งค้ำยันขณะเทพื้นด้านบน (shored) ขนาดแผ่นพื้นที่ทำการเทจะต้องหนา 15 cm และกว้าง 92 cm แผ่นพื้นที่ก่อให้เกิดโมเมนต์ดัดเท่ากับ 13,500 kg-m ที่กึ่งกลางความยาวคาน

กำลังอัดของคอนกรีต:

Precast beam: $f'_{ci} = 280 \text{ ksc}$ $f'_c = 350 \text{ ksc}$

Concrete Deck 15 cm $f'_c = 240 \text{ ksc}$

Prestressing tendon:

$A_{ps} = 20 \text{ cm}^2$ $f_{pu} = 16500 \text{ ksc}$

ACI formula: $f_{ps} = f_{pu} (1 - 0.5\rho (f_{pu}/f'_c))$

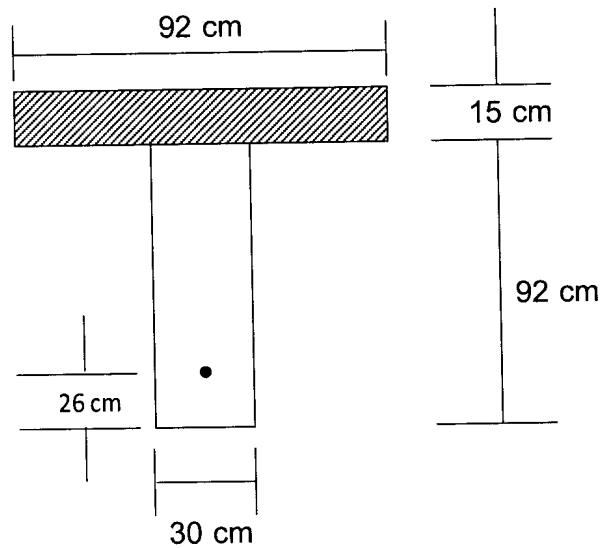
Allowable stress limit:

$F_{ci} = 0.55f'_{ci} = 155.0 \text{ ksc}$ $F_c = 0.4f'_c = 140.0 \text{ ksc}$

$F_{ti} = 14.90 \text{ ksc}$ $F_t = 29.8 \text{ ksc}$

$F_r = 24.5 \text{ ksc}$ (Modulus of Rupture)

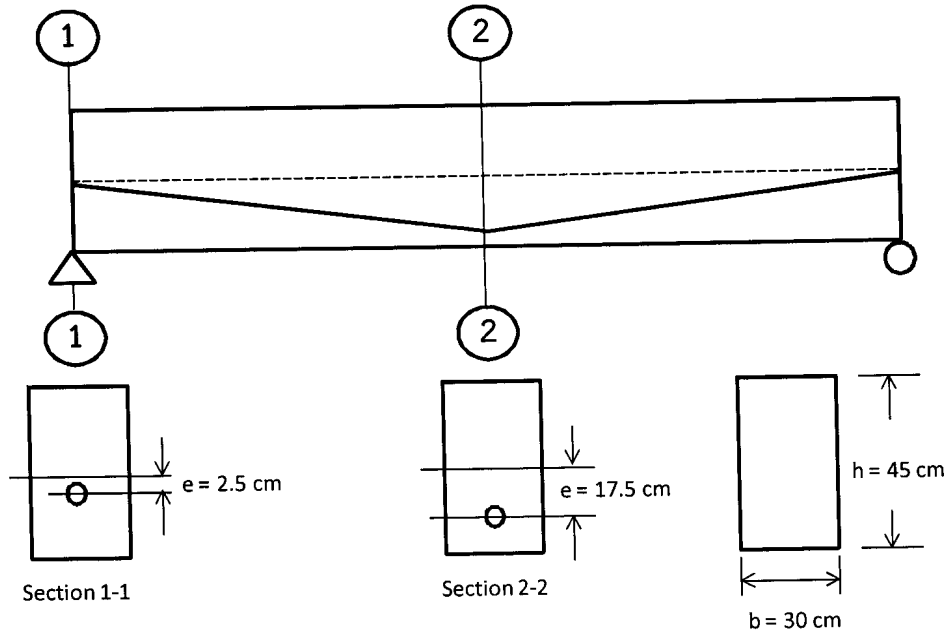
$n = (E_{\text{beam}}/E_{\text{slab}})$



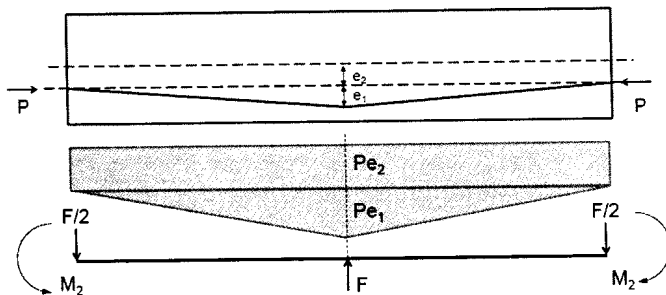
จงทำการตอบคำถามต่อไปนี้

- 3.1 ขนาดน้ำหนักบรรทุกจรสูงสุดที่ระบบหน้าตัดประกอบนี้สามารถรับได้
- 3.2 ขนาดน้ำหนักบรรทุกจรทุกประลัยที่ระบบหน้าตัดประกอบนี้สามารถรับได้
- 3.3 อัตราส่วนความปลอดภัยของน้ำหนักบรรทุกจรของระบบนี้

(20 คะแนน) 4: คานคอนกรีตอัดช่วงเดียวแรงยาว 10 เมตร มีเส้นลวดอัดแรงพื้นที่รวมทั้งหมด 780 ตารางมิลลิเมตรโดยมีความเค้นอัดประสิทธิผล (effective prestress) ขนาด 9650 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร กำหนดให้ ($E_c = 280,000 \text{ ksc}$ $E_s = 1.9(10^6) \text{ ksc}$) กำลังอัดประลัยของคอนกรีต $f'_c = 380 \text{ ksc}$ โมดูลัสการแตกร้าว (Modulus of rupture) $= 2.0(f'_c)^{0.5}$



การโก่งตัวที่กึ่งกลางคานเนื่องจากน้ำหนักบรรทุกทุกสมำเสมอ $= 5WL^4 / (384EI)$



$$M_1 = Pe_1 \text{ and } M_2 = Pe_2 \text{ or } M_1 = FL/4$$

$$F = 4Pe_1/L \text{ and } \Delta_2 = M_2L^2/8EI$$

$$\Delta = FL^3/48EI + M_2L^2/8EI$$

จงตอบคำถามต่อไปนี้

- 4.1 ขนาดการโก่งตัวที่กึ่งกลางความยาวคานเนื่องจากแรงอัดประสิทธิผลและน้ำหนักของคานเอง
- 4.2 ค่าโมเมนต์แตกร้าวของคานคอนกรีตอัดแรงที่กึ่งกลางความยาวคาน
- 4.3 ขนาดน้ำหนักบรรทุกทุกสมำเสมอที่มากที่สุดก่อนคานเกิดการแตกร้าว
- 4.4 ขนาดการโก่งตัวที่กึ่งกลางความยาวคานที่มากที่สุดก่อนคานเกิดการแตกร้าว

(15 คะแนน) 5: คานคอนกรีตอัดแรงช่วงเดียวยาว 10 เมตร มีลวดเส้นอัดแรงเยื้องศูนย์กลางที่ตลอดความยาวคานและเส้นลวดอัดแรงมีพื้นที่รวมทั้งหมด 780 ตารางมิลลิเมตรโดยมีความเค้นอัดประสิทธิผล (effective prestress) ขนาด 9650 กิโลกรัมต่อตารางเซนติเมตร คานคอนกรีตอัดแรงดังกล่าวอยู่ภายใต้น้ำหนักบรรทุกจรใช้งาน 1100 กิโลกรัมต่อเมตร ($f'_c = 380$ ksc and $f_{pu} = 19000$ ksc) (Stirrup: using RB6 mm only)

กำลังรับแรงเฉือนของคอนกรีต:

$V = V_u / \phi$: the reduction factor $\phi = 1.0$ และ $V_u =$ แรงเฉือนประลัย

$V_c = (0.53 \sqrt{f'_c}) b d_p$ โดยที่ $V_s = V - V_c$

Load Factor: Dead Load = 1.4 และ Live Load = 1.7

ขอบเขตระยะห่างของเหล็กปลอก (S):

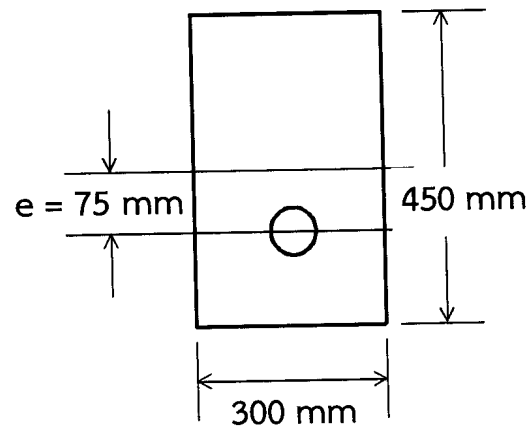
For design purpose: $S > 15$ cm

$S \leq 0.75h$ และ $S \leq 60$ cm

ข้อกำหนดปริมาณเหล็กปลอก:

$A_v = V_s S / (f_y d_p)$

$A_{v \min} = 3.5 b_w S / f_y$ และ $A_{v \min} = [A_{ps} f_{pu} S \sqrt{(d_p / b_w)}] / (80 f_y d_p)$



จงคำนวณหาระยะห่างของเหล็กปลอกที่มากที่สุดที่เป็นไปได้ตามเงื่อนไขที่กำหนดข้างต้นโดยที่กำหนดให้ใช้เหล็กปลอกขนาด SR24- RB 6 mm เท่านั้น