



มหาวิทยาลัยสงขลานครินทร์
คณะวิศวกรรมศาสตร์

สอบปลายภาคการศึกษาที่ 1

วันที่ 8 ธันวาคม 2557

วิชา 220-414 Prestressed Concrete ตอน 01

ปีการศึกษา 2557

เวลา 13.30 - 16.30 น.

ห้องสอบ หัวหุ่น

ชื่อ-สกุล..... รหัส.....

คำชี้แจง

1. ข้อสอบทั้งหมดมี 5 ข้อใหญ่ คะแนนรวม 90 คะแนน ตั้งแสดงในตารางข้างล่าง
2. ข้อสอบมีทั้งหมด 7 หน้า (รวมปก) ผู้สอบต้องตรวจสอบว่ามีครบถ้วนหรือไม่ (ก่อนลงมือทำ)
3. ให้ทำหมุดทุกข้อลงในกระดาษคำานวนนี้ หากไม่พอให้ใช้หน้าจ่างด้านซ้ายมือ
4. ไม่อนุญาตให้นำเอกสารใดๆ เข้าห้องสอบได้
5. อนุญาตให้ใช้เครื่องคิดเลขได้ทุกชนิด
6. ห้ามหยิบ หรือยืมสิ่งของใดๆ ของผู้อื่นในห้องสอบ
7. อนุญาตให้ตอบด้วยดินสอดำได้ (ควรใช้ชนิด B)
8. ให้เขียน รหัส ที่หัวกระดาษทุกแผ่น

ตารางคะแนน

ข้อที่	คะแนนเต็ม	ได้
1	20	
2	20	
3	20	
4	15	
5	15	
รวม	90	

สมการและสูตรสำหรับการคำนวณ

ข้อที่ 1

ความเค้นของคอนกรีตที่สภาวะส่งถ่ายแรง

$$\text{Extreme fiber stress in compression: } 0.6f'_{ci} \quad \text{Extreme fiber stress in tension: } 1.6(f'_{ci})^{0.5}$$

ความเค้นของคอนกรีตที่สภาวะใช้งาน

$$\text{Extreme fiber stress in compression: } 0.45f'_c \quad \text{Extreme fiber stress in tension: } 1.6(f'_{ci})^{0.5}$$

สมการขนาดแรงดันและระยะเบื้องศูนย์ของเชนทรอยด์ลวดอัดแรง:

$$\bar{F}_{ci} = F_u + \frac{c_1}{h} (F_{ci} - F_u) \quad e = (\bar{F}_{ci} - F_u) \frac{s_1}{P_i}$$

ข้อที่ 2

ความเค้นของคอนกรีตที่สภาวะส่งถ่ายแรง

$$\text{Extreme fiber stress in compression: } 0.6f'_{ci} \quad \text{Extreme fiber stress in tension: } 0.25(f'_{ci})^{0.5}$$

ความเค้นของคอนกรีตที่สภาวะใช้งาน

$$\text{Extreme fiber stress in compression: } 0.6f'_c \quad \text{Extreme fiber stress in tension: } 0.5(f'_{ci})^{0.5}$$

$$E \text{ (unit: ksc)} = 15200 (f'_{ci})^{0.5}$$

$$\text{Effective flange width } b_e = (\text{beam width}) + 16(\text{slab thickness})$$

ข้อที่ 3 กำลังรับน้ำหนักของเสาเข็ม

$$\text{Allowable pile load} = (0.33f'_c - 0.27f_{pc}) A_c \quad \text{Ultimate pile load} = (0.85f'_c - 0.6f_{pc}) A_c$$

ความเค้นของคอนกรีตที่สภาวะส่งถ่ายแรง

$$\text{Extreme fiber stress in compression: } 0.6f'_{ci} \quad \text{Extreme fiber stress in tension: } 0.795(f'_{ci})^{0.5}$$

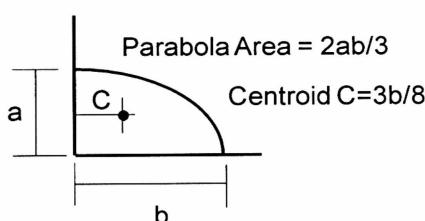
ความเค้นของคอนกรีตที่สภาวะใช้งาน

$$\text{Extreme fiber stress in compression: } 0.45f'_c \quad \text{Extreme fiber stress in tension: } 1.59(f'_{ci})^{0.5}$$

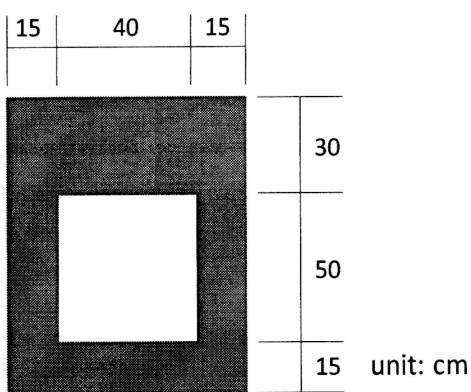
ข้อที่ 4

$$V_c = (0.53\sqrt{f'_{ci}}) b_w d_p \quad \text{โดยที่ } V_s = V_u - V_c$$

ข้อที่ 5



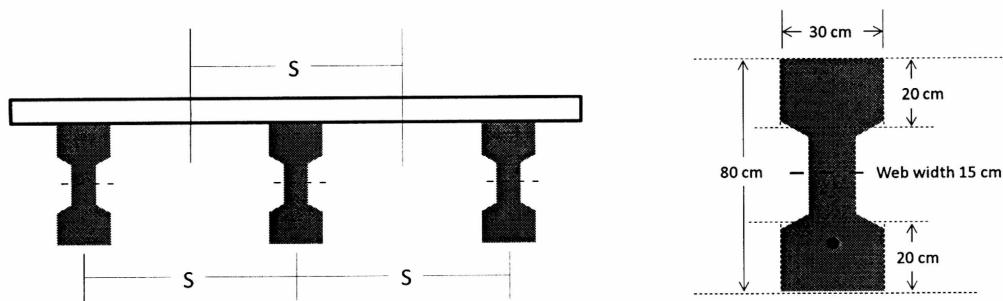
(20 คะแนน) 1: คานคอนกรีตอัดแรงรูปกล่องช่วงเดียวกว้างยาว 15 m คานถูกออกแบบให้มีระยะเบื้องศูนย์กลางที่ตลอดความยาวคาน รับน้ำหนักบรรทุกจร 1,000 kg/m และน้ำหนักบรรทุกคงค้าง 400 kg/m (ไม่รวมน้ำหนักของคานเอง) โดยสมมุติการสูญเสียแรงอัดมีค่าประมาณ 20% กำหนดให้ใช้เส้นลวดอัดแรงขนาดเส้นผ่านศูนย์กลาง 12.70 มม.ท่านั้น ($A_{ps} = 1.267 \text{ cm}^2$) ความเค้นที่ยอมให้ในเส้นลวดทันทีหลังการส่งถ่ายแรงจะต้องมีค่าไม่เกิน $0.78f_{pu}$ ($f_{pu} = 19000 \text{ ksc}$) กำลังอัดของคอนกรีต $f'_{ci} = 300 \text{ ksc}$ and $f'_{c} = 420 \text{ ksc}$ จงคำนวณต่อไปนี้



- 1.1 ขนาดแรงอัดตามขอบเขตส่วนใดส่วนหนึ่งความเค้นสิ้นสุดที่กำหนดให้
- 1.2 ระยะเบื้องศูนย์ของเส้นลวดอัดแรงและจำนวนเส้นลวดที่จำเป็นต้องใช้จากการคำนวณข้อ (1.1)
- 1.3 ถ้าคานคอนกรีตอัดแรงถูกออกแบบให้มีระยะเบื้องศูนย์ตามคำคำนวณข้อ (1.2) และจำนวนหัวจิกตามหัวจำนวนเส้นลวดที่น้อยที่สุดที่จำเป็นต้องใช้ที่หน้าตัดกึ่งกลางช่วงความยาว (mid span)

(20 คะแนน) 2: ระบบคานคอนกรีตอัดแรงประกอบ (composite system) ช่วงเดียวความยาว 15 m ประกอบด้วยคาน precast รูปตัว I ดังแสดงในรูป มีระยะยื่องศูนย์ของเส้นลวด 25 cm เกิด losses ทั้งหมด 20% ถ้าคานดังกล่าวถูกนำมาก่อสร้างโดยไม่มี การติดตั้งหัวยันและเพิ่นด้านบน (unshored) พื้นคอนกรีตที่ทำการเทมีความหนา 15 cm กำหนดให้น้ำหนักจรและคงค้าง ภายหลังติดตั้งระบบประกอบแล้วมีค่าเท่ากับ 240 kg/m^2 และ 100 kg/m^2 ตามลำดับ ความเค้นที่ยอมให้ในเส้นลวดหันทีหลังการ ส่งถ่ายแรงจะต้องมีค่าไม่เกิน $0.78f_{pu}$ ($f_{pu} = 19000 \text{ ksc}$) กำลังอัดของคานคอนกรีต $f'_c = 350 \text{ ksc}$ กำลังอัดของคอนกรีตพื้น = 280 ksc ถ้ากำหนดให้ใช้ 14 - PC. strand 12.7 mm (ลวดแต่ละเส้น $A_{ps} = 1.267 \text{ cm}^2$)

จงคำนวณหาระยะห่าง (S) ระหว่างคาน precast ที่เป็นไปได้มากที่สุดภายใต้สภาวะความเค้นที่กำหนดให้ ในการคำนวณน้ำหนัก บรรทุกน้ำหนักแต่ละตัวรับน้ำหนักบรรทุกบนพื้นคอนกรีตในช่วงระยะเท่ากับ S ดังรูป



(20 คะแนน) 3: เสาเข็มคอนกรีตอัดแรงหน้าตัดสี่เหลี่ยมตันขนาด $30 \times 30 \text{ cm}$ เสาเข็มนี้มีความยาวทั้งหมด ($\beta L + L$) = 10 เมตร (สมมติว่าในการออกแบบ การสูญเสียแรงอัดทั้งหมดประมาณ 25% และ impact factor = 30%) ไม่ต้องทำการคำนวนเหล็ก ปลอก ถ้าในการขนส่งเสาเข็มได้ทำการวางเสาเข็มในลักษณะคานยื่น (Cantilever beam) ดังแสดงในรูป

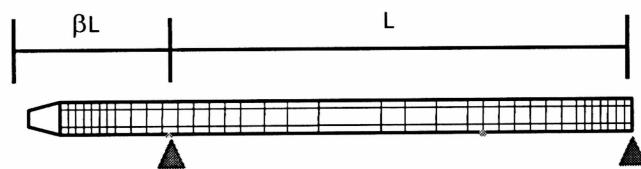
3.1 จงคำนวนหาค่าอัตราส่วนระยะทาง β ที่ทำให้ค่าโมเมนต์บวกและโมเมนต์ลบของเสาเข็ม ขณะขนส่งมีค่าเท่ากัน โดยสมมุติว่า

แรงเฉือนบนหน้าตัดเสาเข็มมีค่าเท่ากับศูนย์ที่ตำแหน่งห่างจากที่รองรับด้านขวามือเท่ากับระยะทาง βL

3.2 จำนวนเส้นลวด PC wire (ที่เป็นเลข) ที่น้อยที่สุด เมื่อกำหนดให้ $\beta = 0.293$ (ให้ใช้ขนาดตามที่กำหนดเท่านั้น)

3.3 จงตรวจสอบความเค้นที่ผิวและล่างของหน้าตัดที่สภาวะส่งถ่ายแรงและใช้งานตามข้อ 3.2

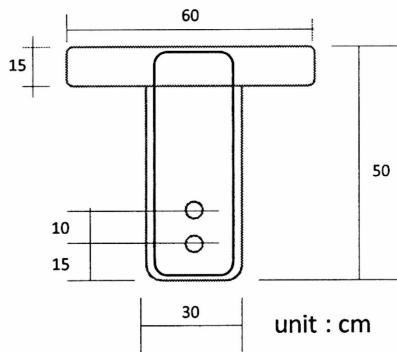
3.4 อัตราส่วนค่าความปลดภัยในการรับน้ำหนักบรรทุกตามแนวแกนของเสาเข็ม



กำลังอัดของคอนกรีต: สภาวะใช้งาน $f'_c = 400 \text{ ksc}$ สภาวะส่งถ่ายแรง $f'_{ci} = 280 \text{ ksc}$

เส้นลวด: PC.wire Diameter 7 mm: $A_s = 0.385 \text{ cm}^2$ $f_{pu} = 16000 \text{ ksc}$ ค่าความเค้นดึงที่ยอมให้ใช้งานไม่เกิน $0.7f_{pu}$

(15 คะแนน) 4: คานคอนกรีตอัดแรงรูปตัวทีช่วงเดียวยาว 10 m มีเส้นลวดอัดแรง 2 ชุดแต่ละชุดมีพื้นที่เท่ากันและมีพื้นที่รวมหักห FRONT 7.80 cm² โดยมีความเค้นอัดประสิทธิผล (effective prestress) ขนาด 9650 ksc คานคอนกรีตอัดแรงตั้งกล่องอยู่ภายใต้แรงเฉือนประดับ (V_s) ที่ใช้ในการออกแบบเท่ากับ 11,618 กิโลกรัม ($f'_c = 380$ ksc and $f_{pu} = 19000$ ksc) จงคำนวณหาระยะห่างของเหล็กปลอกที่มากที่สุดที่เป็นไปได้ตามเงื่อนไขที่กำหนดข้างต้นโดยให้ใช้เหล็กปลอกขนาด SR24- RB 6 mm เท่านั้น



ขอบเขตระยะห่างของเหล็กปลอก (S):

For design purpose: $S > 15$ cm

$S \leq 0.75h$ และ $S \leq 60$ cm

ข้อกำหนดปริมาณเหล็กปลอก:

$$A_v = V_s S / (f_y d_p)$$

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

(15 คะแนน) 5: คานคอนกรีตอัดซ่างเดียวแรงยาว 10 เมตร มีเส้นลวดอัดแรงพื้นที่รวมทั้งหมด 7.80 cm^2 โดยมีความเค้นอัดประสิทธิผล (effective prestress) ขนาด 9650 ksc กำหนดให้ ($E_c = 280,000 \text{ ksc}$ และ $E_s = 1.9(10^6) \text{ ksc}$)

5.1 วัดแผนภาพแทนแรงที่ใช้ในการคำนวณสมการการโก่งตัว

5.2 แสดงให้เห็นว่าการโก่งตัวที่เกิดจากความไม่เท่ากัน $(5e_1/6 + e_2)(PL^2/8EI)$

Hint 5.2: deflection by moment area method

5.3 ขนาดการโก่งตัวที่เกิดจากความไม่เท่ากันเนื่องจากแรงอัดประสิทธิผลและน้ำหนักของคานเอง

