기술사 제 95 회

제 1 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격	고추그고키스리	수험	성	
야	신폭	종목	건축구조기술사	번호	명	

※ 다음 문제 중 10문제를 선택하여 설명하시오. (각10점)

1. 지진 하중 산정을 위하여 지반의 전단파 속도를 측정한 결과가 아래와 같을 때 지반종류 $(S_A,...,S_E)$ 를 산출하고 결정하시오.

심도 (지표면기준)	0부터 -10m	-10부터 -20m	-20m 이하
전단파 속도 (m/sec)	250	800	1,500

 $S_A = 1,500$ % 초과 $S_B = 760$ 에서 1,500%

 $S_C = 360$ 에서 760% $S_D = 180$ 에서 360%

 $S_E = 180$ ^m/s 미만

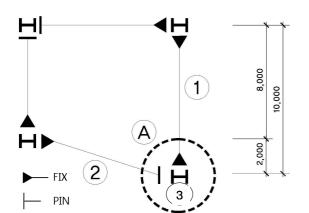
- 2. 다음 구조평면의 용도는 체육관이다. A 부분의 평면상세도와 ①, ② 부재 단면상세 도를 작성하시오. (단, 부재방향만 단선으로 표기하고, 단위는 mm임)
 - 작성 시 WP (Working Point) 위치를 정하여야 함
 - 현장에서는 Bolt 접합, 공장에서는 용접접합을 함
 - 현장 여건 상 부재길이는 최대 7000mm까지 가능함
 - Stiffener, Web PL, Flange PL의 두께는 표기하지 않아도 됨
 - 상세는 NO SCALE로 작성



기술사 제 95 회

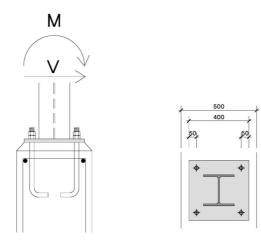
제 1 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격		수험	성	
야		종목	신국구조기굴사	번호	뗭	



	사용부재	FLANGE	WEB
1	$H - 500 \times 200 \times 10 \times 16$	4×6-M20 H.T.B	2×4-M20H.T.B (2면전단)
2	$H - 600 \times 200 \times 11 \times 17$		2×5-M20H.T.B (2면전단)
3	H-300×300×10×15 (기둥)		

3. 그림과 같이 방음벽 측단부에 설치된 인장과 전단을 받는 갈고리 볼트 설치설계 시고려하여야 할 파괴종류를 나열하고 설명하시오.



기술사 제 95 회 제 1 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격		수험	성	
야	신폭	종목	건축구조기술사	번호	명	

- 4. 대표적인 평트러스(Flat Truss) 종류의 형태를 그림으로 표현하고 특징에 대해 설명하시오. (단, 평트러스는 상하현재가 수평인 것을 의미함)
- 5. 동조액체 감쇠기(TLD: tuned liquid damper)에 대해 설명하시오.
- 6. 건축물의 정밀안전진단 안전성평가등급을 열거하고 설명하시오.
- 7. 강구조 용접부에 생기는 용접결함에 대하여 설명하고 결함이 생기는 원인에 대해 설명하시오.
- 8. 철근 콘크리트 구조물이 화재발생 시 화재의 온도에 따른 콘크리트의 변색, 콘크리트의 균열과 파괴과정, 그리고 콘크리트의 구조적 성질(특성)의 변화에 대해 설명하시오.
- 9. 포스트텐셔닝(Post Tensioning)구조에는 콘크리트 부재와의 일체화에 따라 두가지 방식이 있다. 그 두가지 방식을 비교하여 설명하고 장단점을 설명하시오. 또한 포스 트텐션 구조의 시공 시 긴장할 때와 시공완료 후의 응력 손실에 대하여 설명하시오.
- 10. 내진설계의 내진역량설계법(capacity design method)에 대하여 설명하시오.

기술사 제 95 회 제 1 교시 (시험시간: 100분)

 분
 자격
 수험
 성

 야
 정목
 건축구조기술사
 번호
 명

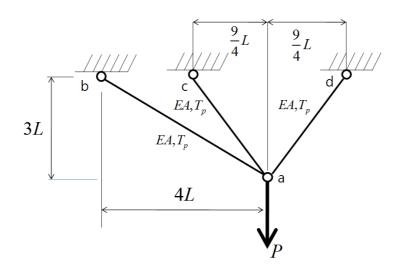
- 11. 반응수정계수의 개념을 설명하고 연성계수와의 관계를 동일변위개념 (Equal displacement)와 동일에너지개념(Equal energy)의 관점에서 설명하시오.
- 12. 지진 저항구조시스템에서 휨변형지배 구조시스템과 전단변형지배 구조시스템의 예를 들고 구조동역학적 특성에 대하여 설명하시오.
- 13. 장주효과를 무시할 수 있는 낮은 벽체의 압축강도는 $\phi P_{nw} = 0.55 \phi f_{ck} A_w$ 로 표현된다. 벽체의 최대축강도 설계공식의 개념을 설명하시오.

기술사 제 95 회 제 2 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격		수험	성	
야		종목	신국구조기굴사	번호	뗭	

※ 다음 문제 중 4문제를 선택하여 설명하시오. (각25점)

- 1. 다음 그림과 같이 트러스 시스템에 연직하중 P가 a점에 작용한다. 각 부재의 좌굴현 상은 무시하며, 각 부재의 압축강도와 인장강도는 각각 T_p 이다. 각 부재의 단면적과 탄성계수의 곱은 EA로 동일하다.
 - 1) 최대하중을 산정하시오.
 - 2) 최대하중에 도달한 시점의 a점의 수직변위를 구하시오.
 - 3) 주어진 원래 시스템에서 ab 부재를 소거한 새로운 시스템의 최대하중 및 최대하 중에 도달시점의 a점 수직변위를 구하고 원래 시스템과 비교하여 설명하시오.



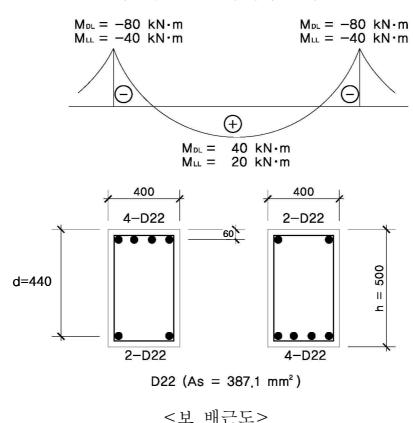
기술사 제 95 회 제 2 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격	괴 <u>추</u> 그고키스시	수험	さ	
야	건축	종목	건축구조기술사	번호	ㅁ	!

2. 기존 구조물의 용도 변경으로 인하여 단위면적당 고정하중은 10% 감소하고, 활하중 은 50% 증가할 경우 다음의 연속 휨 부재의 보강 여부를 검토하시오.

(단, $f_{ck} = 24 MPa$, $f_y = 400 MPa$ 이며, 활하중 감소계수 및 패턴 재하는 고려하지 않는다)

<기존구조물 탄성해석 결과>

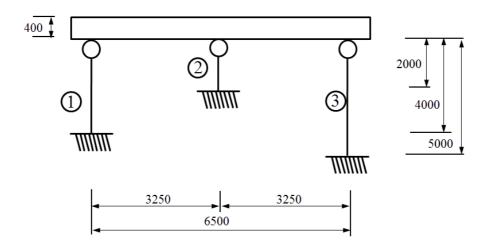


9 - 2

기술사 제 95 회 제 2 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격	コネファ키스기	수험	성	
야	包뚴	종목	신국구조기굴사	번호	명	

3. 그림과 같이 3개의 철골 기둥에 7,000mm(길이)×1,000mm(폭)×400mm(두께)의 콘크리트 보가 pin으로 연결되어 있으며 기둥 하부는 기초에 고정되어 있다. 이 구조물에 0.3g의 지진가속도가 작용할 때 가장 큰 휨강성을 가진 기둥의 휨응력을 구하시오.
 (단, 기둥의 질량은 무시하고 E=2.1×10⁵N/mm², 그림의 단위는 mm임)



부재번호	부재	$A(mm^2)$	$I(mm^4)$
①번	\Box -150 \times 150 \times 6	3.363×10^{3}	1.15×10^{7}
②번	\Box -125 \times 125 \times 6	2.76×10^{3}	6.41×10^{6}
ூயி	$H-200\times200\times8\times2$	a ara v 103	4.70 \ 107
③번	(강축으로 설치)	6.353×10^3	4.72×10^7

기술사 제 95 회 제 2 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격		수험	성	
야	신폭	종목	也等十全기室や	번호	명	

- 4. 2층 강구조 구조물의 구조해석 결과를 이용하여 다음 질문에 답하시오.
 - (1) KBC 2009(강구조)에 따른 7가지 경우의 하중계수와 하중 조합을 쓰시오. (단, 고정하중, 적재하중, 풍하중 지진하중만 표기할 것)
 - (2) 다음의 구조 해석결과를 이용하여 각각의 하중 조합에 따른 하중을 구하고 가장 큰 값을 표기하시오. (단, 풍하중은 제외)
 - 1) 보 G1의 전단력, 단부모멘트, 중앙부 모멘트를 각각 하중조합에 따라 산정하고 큰 값을 표기하시오.
 - 2) 기둥 C1의 축력, 모멘트를 각각의 하중조합에 따라 산정하고 큰 값을 표기하시오.

* 구조해석결과의 단위 : 모멘트 $[M]=\mathrm{kN}\cdot\mathrm{m}$

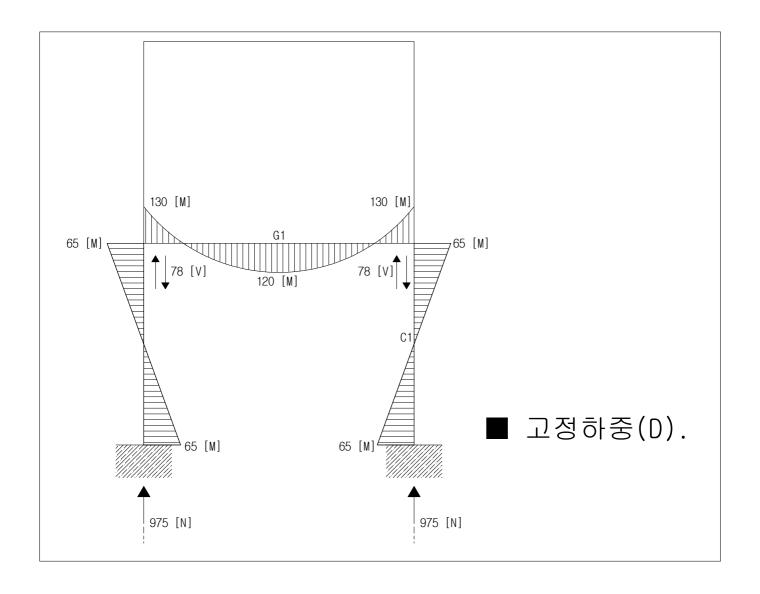
전단력[*V*]= kN

축력[N]= kN



기술사 제 95 회 제 2 교시 (시험시간: 100분)

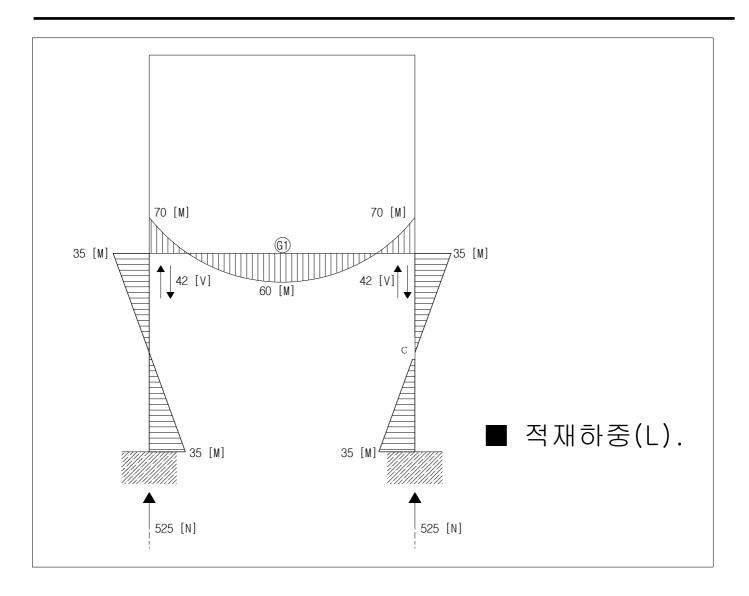
분	거축	자격	コネファットル	수험	성	
야	包苦	종목	건축구조기술사	번호	명	



9 - 5

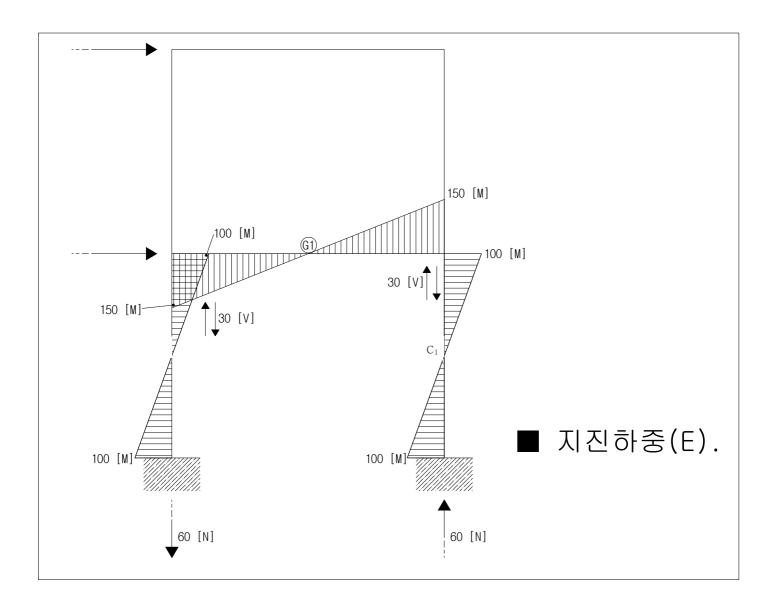
기술사 제 95 회 제 2 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격	거추フス키스시	수험	성	
야	건축	종목	선숙구조기술사	번호	명	



기술사 제 95 회 제 2 교시 (시험시간: 100분)

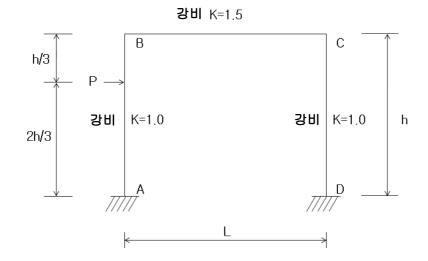
분	거축	자격	고 그 그 그 그 스 기	수험	/	성	
야	包苦	종목	신축구조기물자	번호	ו	명	



기술사 제 95 회 제 2 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격	거추フス키스시	수험	성	
야	건축	종목	선숙구조기술사	번호	명	

5. 아래 구조물의 휨모멘트를 그리고 B점의 수평변위를 처짐각법으로 계산하시오.



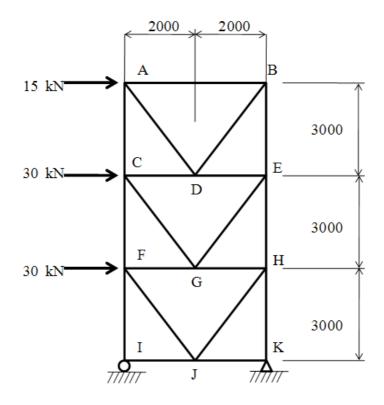
기술사 제 95 회

제 2 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격	거 <u>추</u> 그고키스시	수험	성	
야	신폭	종목	セギーエ기を 小	번호	명	

6. 다음의 3층 구조물을 지진력에 대하여 역K가새로 설계하려고 한다. 층지진하중으로 발생하는 다음 부재의 부재력을 구하시오.

(단, 그림의 단위는 mm이며, 부재의 인장·압축 여부를 구분하시오)



- 1) AB 부재
- 2) EH 부재
- 3) FJ 부재

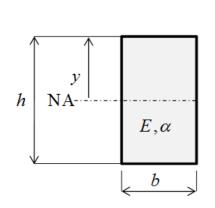
기술사 제 95 회

제 3 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격	거 <u>추</u> 그고키스기	수험	성	
야	包苦	종목	건축구조기술사	번호	명	

※ 다음 문제 중 4문제를 선택하여 설명하시오. (각25점)

- 1. 다음 탄성계수 E와 열팽창계수 α 의 재료로 이루어진 직사각형 보 단면에 보 깊이 방향으로 2차 곡선 형태 온도의 변화가 발생하였다. 여기서 T_{top} 은 보단면 상부의 온도를 표시한다.
- 1) 온도변화에 따른 보 단면의 중심축 NA에서 축변형률 변화량 $\Delta \epsilon_o$ 과 곡률의 변화량 $\Delta \phi$ 을 산정하시오.
- 2) 온도 변화에 따른 보 단면의 응력분포를 도시하시오.



$$T_{top}$$

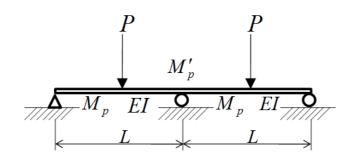
$$T(y) = T_{top} \left(\frac{y + h/2}{h}\right)^{2}$$



기술사 제 95 회 제 3 교시 (시험시간: 100분)

분	건축	자격		수험	성	
야	신폭	종목	선숙구조기술사	번호	명	

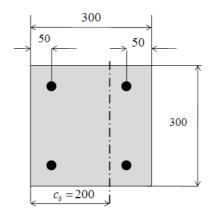
- 2. 철근콘크리트 2-경간 연속보가 일정한 크기의 휨강성 EI와 정모멘트 휨강도 M_{p} , 부모멘트 휨강도 M'_{p} 로 각 경간 중앙부에 집중하중 P가 작용한다.
 - 1) 탄성범위의 모멘트 분포를 구하시오. (단, 정모멘트와 부모멘트의 크기를 P와 L로 표현하시오.
 - 2) 휨강도에 도달한 최대하중의 크기를 구하시오. (단, 정모멘트 강도 M_p , 부모멘트 강도 M_p , 그리고 L로 표현하시오.
 - 3) 모멘트 재분배가 이루어지기 위하여 가운데 지점에서 철근콘크리트 보의 필요한 소성힌지의 회전능력을 구하시오. (단, 정모멘트 휨강도 M_p , 부모멘트 휨강도 M'_p 그리고 EI, 보의 길이 L로 표현하시오)



기술사 제 95 회 제 3 교시 (시험시간: 100분)

	• •	•			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	•	_ , _ , , _,
분	고	자격	コネファットハ	수험		성	
야	건축	종목	선육구조기물사	번호		명	

3. 그림과 같이 4개의 PC강연선(단면적 $100 \text{mm}^2/\text{T}$)을 배치하고 띠철근으로 보강한 300×300 단면의 PC기둥의 P-M상관도를 도시하려한다. (단, PC강연선의 인장강도는 $f_{\text{pu}}=175 \text{MPa}$, 탄성계수는 $E_{\text{ps}}=2.0 \times 10^5 \text{MPa}$ 이며, 유효프리스트레스가 작용할때 강연선의 변형률은 $\epsilon_{\text{pe}}=0.0052$, 콘크리트 변형률은 $\epsilon_{\text{ce}}=0.0005$, 콘크리트 압축 강도는 $f_{\text{ck}}=42 \text{MPa}$, 극한변형률 $\epsilon_{\text{cu}}=0.003$ 이다)



- (1) 이 기둥의 최대 축력 P_n 을 계산하시오.
- (2) 균형변형률 상태의 중립축이 단면의 좌측변으로부터 200 mm 위치에 있고 이 때 강연선의 변형률이 비례한도 이내에 있다고 가정할 때 기둥의 축력 (P_n) 과 모멘트 (M_n) 을 계산하시오.

기술사 제 95 회 제 3 교시 (시험시간: 100분)

분	거추	자격	コネファックリ	수험	성	
야	包苦	종목	セギータリ すべ	번호	명	

4. 어떤 지역의 기본 풍속이 30 m/sec일 때, 그 지역의 지면조도에 따라 풍속이 변한다. 이에 지면조도 A, B, C, D 지역의 높이 30 m에서의 풍속을 구하시오.

(단, 풍속고도 분포계수(K_{zr})로 구하지 말고, 풍속고도 분포지수, 기준 경도풍 높이를 이용하여 지수법칙에 의해 산출할 것)



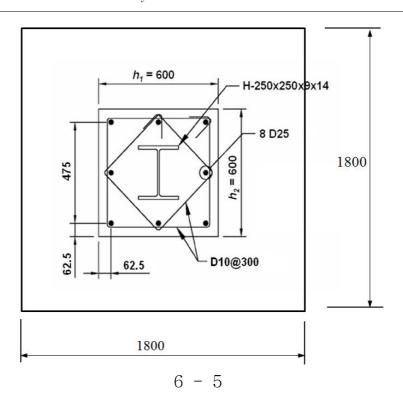
기술사 제 95 회

제 3 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격		수험	성	
야	신폭	종목	也等十全기室や	번호	명	

- 5. 아래 그림과 같은 합성 기둥의 베이스 플레이트를 설계하시오.
 - $\cdot P_D = 1,500 \text{kN}, P_L = 4,500 \text{kN}$
 - 기초판 크기 : 1.8m×1.8m
 - · 기조된 크기 · 1.6m ∧ 1.6m · 강재 : F_y = 325MPa, F_u = 490MPa, E_s = 205,000MPa · 콘크리트 : f_{ck} = 35MPa, E_c = 29,800MPa · 철근 : f_{yr} = 400MPa · 베이스 플레이트 : F_y = 325MPa, F_u = 490MPa

 - 강재코어 : $H 250 \times 250 \times 9 \times 14$
 - $A_s = 9,220 \text{mm}^2$
 - · $I_x = 10,800 \times 10^4 \text{m m}^4$, $I_y = 3,650 \times 10^4 \text{m m}^4$



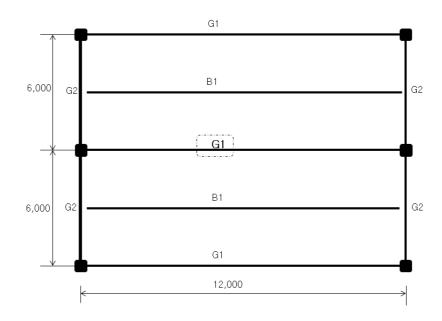
기술사 제 95 회

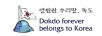
제 3 교시 (시험시간: 100분)

분	기츠	자격		수험	성	
야	건축	종목	心学子 소기室小	번호	명	

- 6. 철근콘크리트보(G1)의 중앙부 소요모멘트 $_{C}M_{u}=1,657\,\mathrm{kN}$ · m 와 단부소요 모멘트 $_EM_u=1,439\,\mathrm{kN}$ · m, 그리고 단부에서 소요전단력 $_EV_u=550\,\mathrm{kN}$ 일 때 아래 보단면 을 이용하여 보의 적정성을 검토하시오. 만약 현재 보 단면으로 부족할 경우 강판에 의한 휙 및 전단보강 설계를 하시오.(단, 기준에 의한 모멘트 재분배는 허용하며 그림의 단위는 mm임)
 - $f_{ck} = 21 \mathrm{MPa}$, $f_y = 400 \mathrm{MPa}$ 스팬 : $12 \mathrm{m}$, 슬래브두께(h) :
 - 보(G1)의 크기 : $500 \times 1,200 \mathrm{mm}$
 - 중앙부 슬래브 유효 폭 : 2,400mm
 - 배근상태 : 단부7-HD25(3,549mm²)

 - 중앙부 : 7-HD25(3,549mm²), 스터립 : HD10@200 피복두께 : 단부상단 60mm, 중앙부하단 : 60mm 보강 강판 : SM490(F_y = 325MPa), 강판의 폭 : 450mm





6 - 6

기술사 제 95 회

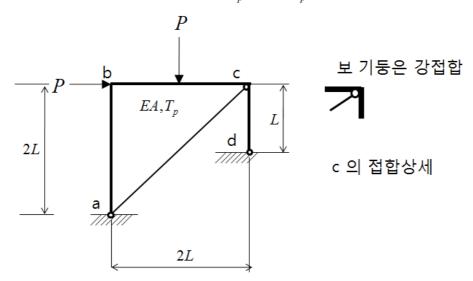
제 4 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격	거 <u>추</u> 그고키스시	수험	성	
야	包苦	종목	선숙수소기술사	번호	명	

※ 다음 문제 중 4문제를 선택하여 설명하시오. (각25점)

- 1. 철골조의 보와 기둥 부재의 소성모멘트가 같은 크기의 M_p , 트러스 부재 ac의 축강 도는 T_p 로 설계되었다. a와 d는 힌지 지점이고 나머지 보와 기둥의 접합은 강접합, 트러스부재ac는 각각 힌지로 접합되어 있다. 연직하중 P가 부재bc 중앙에 횡하중 P는 b에 작용한다. (단, 부재의 전단응력과 축응력으로 인한 휨강도저하의 효과는 무시한다)
 - 1) 가능한 파괴모드를 도시하시오.
 - 2) 최대하중의 크기를 상한계 해법(Upper bound solution)으로 구하시오.

(단, 최대하중의 크기와 해당범위를 $\frac{P_uL}{M_p}$ 과 $\frac{T_uL}{M_p}$ 로 표현하시오)

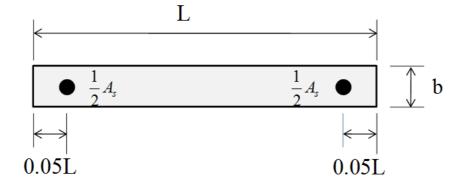


7 - 1

기술사	제 95	회			제 4 교시	(시험시간: 100분)
분 야	건축	자격 종목	건축구조기술사	수험 번호		성 명

2. 주어진 콘크리트 전단벽체 단면에 압축력은 $N=6.0({
m MPa}) imes {
m b} imes {
m L}$ 로 작용한다. 길이방향 전체 철근비 $\rho=A_s/(bL)=0.01$ 이고 주어진 재료의 특성은 다음과 같다.

- 1) 콘크리트설계기준에서 제시한 직사각형 응력블록을 이용하여 종국곡률 ϕ_u 을 산정하시오. (단, $\beta_1 = 1.09 0.008 f_{ck}$ 의 관계식을 이용하고, 압축측 철근은 탄성범위의 거동하며 그 결과는 ϕ_u L로 표현하시오.)
- 2) 단면에 강축방향으로 작용하는 휨모멘트에 대하여 콘크리트를 선형탄성거동으로 가정하여 항복곡률 ϕ_y 을 산정하시오. (단, 결과는 ϕ_y L로 표현하시오)
- 3) 곡률연성도 $\mu_{\phi} = \phi_u/\phi_y$ 를 산정하시오.





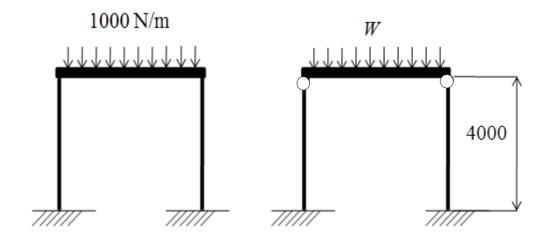
7 - 2

기술사 제 95 회

제 4 교시 (시험시간: 100분)

분	고	자격	고추고고기스리	수험	성	
야	건축	종목	건축구조기술사	번호	명	

- 3. 그림에서 같은 크기의 기둥 부재가 강접합과 PIN접합으로 보에 연결되어 있다. 고유 주기가 동일하게 하기 위한 W 값을 구하시오. (단, 기둥질량과 보 기둥의 자중은 무 시하고 보의 휨강성은 매우 큰 것으로 가정하며, 그림의 단위는 mm임)
 - 사용부재 H-300×150×6.5×9
 - $A = 4.678 \times 10^3 \text{mm}^2$
 - $I_x = 7.21 \times 10^7 \text{mm}^4$
 - $E = 2.1 \times 10^5 \text{N/mm}^2$





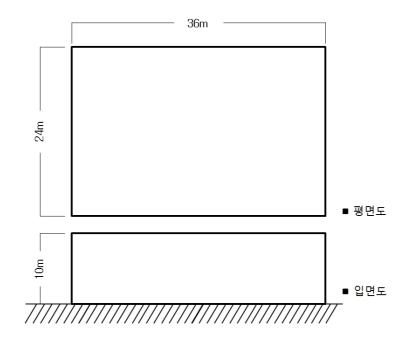
7 - 3

기술사 제 95 회

제 4 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격	고추그 고 키스시	수험	성	
야	包苦	종목	也等十全기室や	번호	명	

4. 다음 구조물을 정밀전산해석 수행 전에 구조계획과 주요 부재의 단면가정이 필요하다. 다음 사항에 대해 답변하시오.



1) 구조물의 지붕층의 경간을 24m 단일 트러스 구조로 계획하려고 한다. 다음을 참조하여 경제성, 시공성을 고려한 평면기본구조계획을 한 후 그 타당성을 설명하고, 지붕층 구조 평면도를 스케치하시오. (단, 기둥, 주트러스, 서브트러스, 보 가새 등 기본구조계획 시 필요한 모든 것을 표시한다)



7 - 4

기술사 제 95 회

제 4 교시 (시험시간: 100분)

분	거축	자격		수험		성	
야	신폭	종목	건축구조기술사	번호	1	명	

- 강구조 구조물로 계획
- · 단변과 나란한 방향인 24m 트러스로 계획
- 기둥은 건물 외곽으로만 배치
- 지붕은 철근콘크리트 슬래브로 하고 평지붕임
- · 지진이나 바람에 의한 횡력 저항 구조시스템은 각자 구조계획 할 것
- 2) 슬래브의 두께와 24m 주트러스의 춤과 형태를 정하고, 트러스의 입면을 스케치하고 치수를 적절하게 가정하시오.
- 3) 단면 가정한 24m 트러스를 다음에 따라 구조 해석하시오.
 - (1)가장 큰 압축력이 발생하는 압축재의 부재력
 - (2)가장 큰 인장력이 발생하는 인장재의 부재력
 - (3)가장 큰 응력이 작용하는 경사재의 부재력

(단, 트러스의 해석시는 단순지지 트러스로 해석함. 설계하중(고정하중+적재하중)은 각 자 가정하고 방수층과 천정은 있으며 트러스의 자중은 무시)

- 4) 다음의 질문에 답하시오.
 - (1)가장 큰 인장력을 받는 부재 설계 시 필요 단면적을 산정하시오.

(단, 총단면의 항복하중으로만 검토하며 강재는 SM400으로 한다)

(2)트러스에서의 면내 좌굴길이와 면외 좌굴길이를 설명하고, 이 구조물인 경우에는 부재 설계 시 면내, 면외 좌굴길이를 어떻게 보아야 하는지와 그 이유에 대하여



설명하시오.

7 - 5

기술사 제 95 회

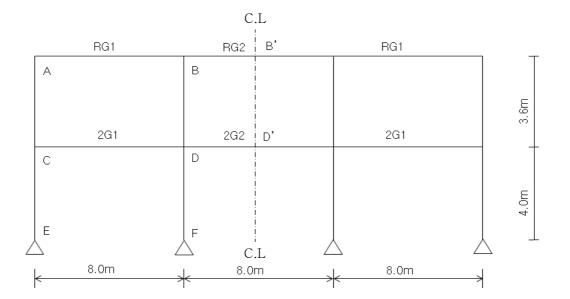
제 4 교시 (시험시간: 100분)

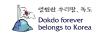
분	거축	자격	고추고고키스리	수험	성	
야	2 五	종목	건축구조기술사	번호	명	

5. 다음과 같은 골조에 대해 모멘트분배법을 이용하여 해석하고 휨모멘트 분포도를 작성하시오.

• 보 크기 : $400 \times 600 \text{mm}$

· 기둥 크기 : $400 \times 400 \mathrm{mm}$





7 - 6

기술사 제 95 회

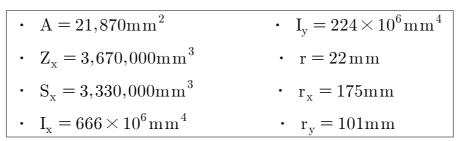
제 4 교시 (시험시간: 100분)

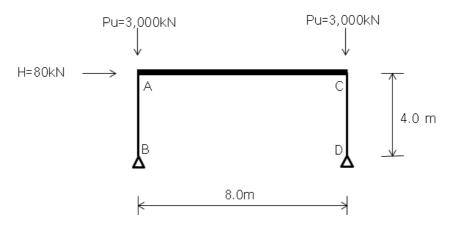
분	거축	자격	コネファ키스기	수험	성	
야	(1) 21円	종목	包含する기室や	번호	명	

6. 주어진 골조에서 기둥부재 CD(H-400×400×13×21, SS 400)의 적합성 여부를 한 계상태설계법로 검토하시오.

(단, E=205,000MPa, F_y = 235MPa, 주어진 하중은 계수하중이며 $K_{x,AB}=K_{x,CD}=2.0$ 이고 $K_{y,AB}=K_{y,CD}=1.0$ 으로 가정한다. 또한 설계 편의성을 위해 AC부재는 무한강성으로 가정한다)

<부재의 단면성능(H-400×400×13×21)>







7 - 7

