기술사 제 122 회 제 1 교시 (시험시간: 100분)

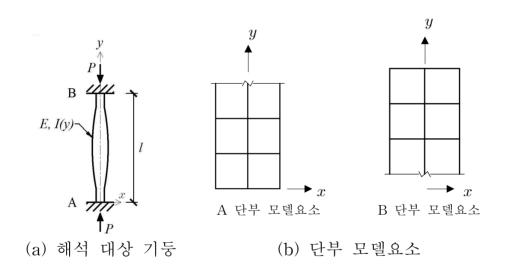
분	거 선	조모	거츠フス키스시	수험	성	
야	건설	87	石学 下全月室外	번호	명	

※ 다음 문제 중 10문제를 선택하여 설명하시오. (각10점)

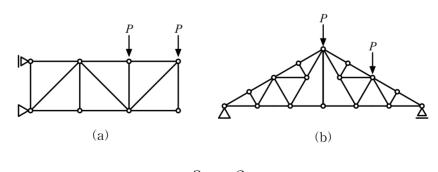
- 1. 철근콘크리트 건축물의 비선형해석 모델링 과정에서 다음을 설명하시오.
 - 1) 1차부재와 2차부재 2) 변형지배거동과 휨지배거동
- 2. 최대지반가속도(PGA, Peak Ground Acceleration)와 유효최대가속도(EPA, Effective Peak Acceleration)를 비교하여 설명하시오.
- 3. 건물의 보유수평내력에 대하여 기술하고 보유수평내력이 결정되는 메카니즘을 그림을 그려 설명하시오.
- 4. 중심가새 골조구조와 편심가새 골조구조의 특징 및 장단점을 설명하시오.
- 5. 강재의 개열(Lamellar Tearing)현상을 설명하고, 용접 시 개열의 발생원인 및 방지 대책을 설명하시오.
- 6. 강재의 화학적 조성이 용접성에 미치는 영향과 이에 대한 평가방법을 설명하시오.
- 7. 강구조 보-기둥 접합부인 패널존(Panel Zone)의 전단강도 검토방법 및 보강방안을 설명하시오.
- 8. 기존 건축물 내진성능평가에서 비선형 정적해석을 적용할 수 있는 조건을 설명하시오.
- 9. 지하구조물 내진설계 시 변위적합 내진설계에 대하여 설명하시오.
- 10. PC(Precast Concrete)구조 접합부의 설계방법 3가지에 대하여 설명하시오.

기술사	· 제 122 3	회		제 1 교시	(시험시간: 100분)	
분 야	건설	종목	건축구조기술사	수험 번호		성 명

11. 그림 (a)와 같이 양단이 고정인 기둥의 좌굴하중을 구하기 위해 유한요소해석 모델링을 하고자 한다. A단과 B단을 그림 (b)와 같이 이차원 모델요소(x, y 변위 자유도만 갖는 요소)로 설정하여 면내 좌굴해석을 할 경우 경계조건(힌지 : △, 롤러 : △)을 그리시오.

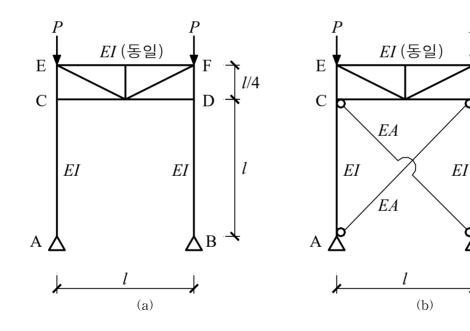


12. 다음과 같은 트러스에서 부재력이 발생하지 않는 영부재를 모두 표시(○)하시오.



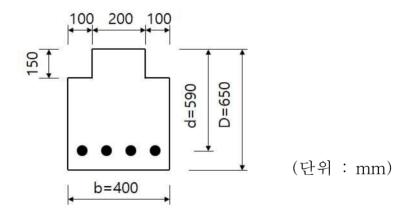
기술사	제 122 회	회			제 1 교시	(시험시간: 100분)
분 야	건설	종목	건축구조기술사	수험 번호		성 명

- 13. 그림과 같은 구조물의 좌굴강도를 복잡한 해석 전에 약산식으로 추정하고자 한다. 상하 힌지조건의 기둥부재 좌굴강도를 $P_{cr}=rac{\pi^2 EI}{(KL)^2}$ 로 나타낼 때, 다음 구조물의 각각에 대하여 유효좌굴길이계수 K값의 범위를 제시하시오.
 - 1) 구조물 (a)의 AC 기둥부재의 K값의 범위를 제시하시오.
 - 2) 구조물 (b)와 같이 가세를 추가로 설치할 경우, AC 기둥부재의 K값의 범위를 제시하시오.



※ 다음 문제 중 4문제를 선택하여 설명하시오. (각25점)

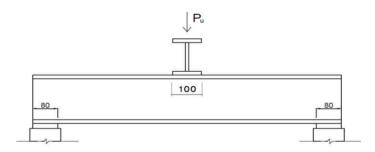
1. 그림과 같은 단면의 보가 $M_u = 400 \mathrm{kN \cdot m}$ 를 받을 때 필요한 인장철근량을 구하시오. (단, $f_{ck} = 27 \mathrm{MPa}$, $f_y = 400 \mathrm{MPa}$)



2. 시설물의 안전 및 유지에 관한 특별법에 따른 제3종시설물의 정기안전점검에서 수행 해야 할 점검항목을 설명하시오.

<u>기술</u>	날사	제 122 호	티			제 2 교시	(시호	념시간: 100분)
분 야		건설	종목	건축구조기술사	수험 번호		성명	

- 3. 그림과 같이 단순지지된 H형강보(H-450×200×9×14, r=18mm, SM275)의 중앙부에 H-150×100×6×9에 의한 집중하중($P_u = 500 \,\mathrm{kN}$)이 작용할 때 다음에 답하시오. (단, 강재 자중은 무시함)
 - 1) 웨브 필릿 선단부의 국부항복 현상을 설명하고, 중앙부와 단부에서 웨브 국부항복에 대한 안전성을 검토하시오. (강도감소계수 $\phi = 1.0$)
 - 2) 웨브의 크립플링 현상을 설명하고, 단부에서 웨브 크립플링에 대한 안전성을 검토하시오. (강도감소계수 $\phi=0.75,~E=210,000\,\mathrm{N/mm}^2$)



•
$$R_n = 0.8 t_w^2 \left[1 + 3 \frac{N}{d} \left(\frac{t_w}{t_f} \right)^{1.5} \right] \sqrt{\frac{E F_y t_f}{t_w}}$$

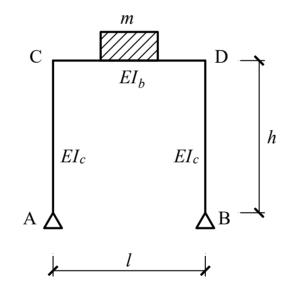
•
$$R_n = 0.4 t_w^2 \left[1 + 3 \frac{N}{d} \left(\frac{t_w}{t_f} \right)^{1.5} \right] \sqrt{\frac{E F_y t_f}{t_w}}$$

•
$$R_n = 0.4 t_w^2 \left[1 + \left(\frac{4N}{d} - 0.2 \right) \left(\frac{t_w}{t_f} \right)^{1.5} \right] \sqrt{\frac{E F_y t_f}{t_w}}$$

4. 그림과 같이 강절로 연결된 ACDB 골조가 A, B점에서 힌지로 지지되어 있다. CD부재에 질량 m이 고정되어 있고, 수평방향의 진동을 받는다.

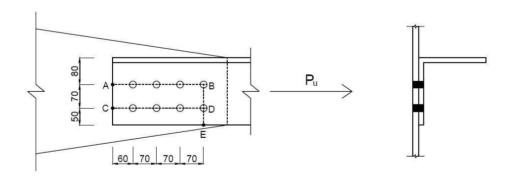
 $(단, 질량 m \in CD + 재의 휨강성에 영향을 주지 않도록 설치되어 있음)$

- 1) I_b , I_c , h, l 을 이용하여 구조물의 강성을 일반식으로 구하시오.
- 2) $I_b = I_c = I$, h = l 일 때, 고유진동수 (ω) 를 구하시오.



5. 그림과 같은 인장재에 $P_u = 500 \, \mathrm{kN}$ 이 작용할 때 안전성을 검토하시오.

- L-200×200×15 ($A_g = 5,775\,\mathrm{mm}^2$, 도심위치 $C_x = C_y = 54.7\,\mathrm{mm}$)
- SM275, $F_u = 410 \,\mathrm{N/mm}^2$, 고장력볼트 8-M20(F10T)
- 전단지연계수 U는 $(1-\frac{x}{l})$ 으로 산정한 값을 적용할 것
- 블록전단파단 검토시 A-B-E 및 C-D-E 파단선을 고려할 것
- 인장응력은 균일함



기술사 제 122 회

제 2 교시 (시험시간: 100분)

분	건설	조모	거축구조기숙사	수험	성	
야	신'린	0 7	セギナな기ぎ か	번호	명	

6. 그림과 같은 단일 기둥을 대상으로 푸쉬오버(Push Over)해석에 따른 ADRS(Acceleration Displacement Response Spectrum)를 이용하여 다음에 답하시오.

(단, 축력은 0이며, 전단은 취성파괴로 가정하고, 휨강도 산정시 압축철근은 고려치 않음)

- 1) 이력곡선을 작성하고 성능점 형성여부를 판단하시오.
- 2) 성능점이 미형성 되었을 경우 단면크기를 변경하지 않고 단순히 성능점이 형성 될 수 있는 방법 2가지를 설명하시오.

휨강성: 0.7EI, 전단강성: 0.4EA

 $\boldsymbol{f}_{c\!k} = 24 \mathrm{MPa}, \ \boldsymbol{f}_y = 400 \mathrm{MPa}, \quad \boldsymbol{E}_c = 25811 \mathrm{MPa},$

 $d = 540 \, \mathrm{mm}$

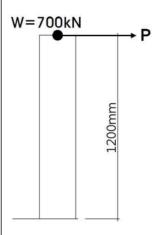
전단강도 산정식

$$V_{n} = k_{1} \frac{A_{v} f_{y} d}{s} + \lambda \left(\frac{0.5 \sqrt{f_{ck}}}{M / V d} \sqrt{1 + \frac{N_{u}}{0.5 \sqrt{f_{ck}}} A_{g}} \right) 0.8 A_{g}$$

응답스펙트럼 산정 시 $S_{DS}=0.55,\ S_{D1}=0.22$

ADRS 변환식

$$S_D = \left(\frac{T_S}{2\pi}\right)^2 \times S_a, \quad S_a = \left(\frac{V/W}{\alpha_1}\right), \quad \alpha_1 = 1$$





기술사 제 122 회

제 3 교시 (시험시간: 100분)

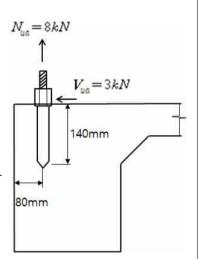
분	건설	좆목	건축구조기술사	수험	성	
야	2.2	07	2412/12/1	번호	명	

※ 다음 문제 중 4문제를 선택하여 설명하시오. (각25점)

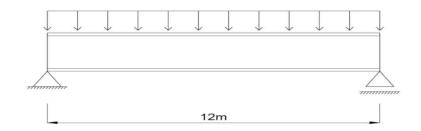
1. 인장하중 $(N_{ua} = 8kN)$ 과 전단하중 $(V_{ua} = 3kN)$ 이 작용할 때 그림과 같은 콘크리트 기초에 설치된 확장앵커의 안전 여부를 판단하시오.

• 콘크리트

- f_{ck} = 24MPa, 굵은골재 최대치수는 25mm
- 연성강재 요건 및 연단거리 조건은 별도 검토 필요 없음 $N_{\rm tot} = 8kN$
- 사용하중상태에서 콘크리트 균열발생으로 가정
- 균열콘크리트유효계수 $k_c = k_{cr} = 7$
- 후설치 앵커
- 앵커는 단일 후설치 앵커로 인장영역에 설치
- 확장앵커는 범주1(낮은 설치 민감도와 높은 신뢰도)에 해당하고 콘크리트 쪼개짐 제어를 위한 별도의 보조철근은 없는 것으로 가정
- 앵커직경 12mm, 앵커유효단면적 $A_{se} = 84$ mm²,
- 앵커인장강도 $f_{uta} = 500 \mathrm{MPa}$, 앵커항복강도 $f_{ya} = 400 \mathrm{MPa}$
- 앵커영향면적비 $\dfrac{A_{Nc}}{A_{Nco}} = 0.7, \quad \dfrac{A_{Vc}}{A_{Vcp}} = 1$
- 앵커 뽑힘강도 $N_p=N_{pr}=30{
 m kN},$ 프라이아웃 강도계수 $k_{cp}=2.0$



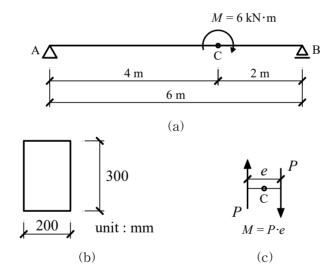
- 2. 스팬 12m인 단순지지보에 등분포 고정하중(자중포함) $\omega_D = 12$ kN/m, 등분포 활하중 $\omega_r = 8$ kN/m이 작용할 때 H형강보에 대한 다음을 검토하시오.
 - 1) 횡좌굴강도에 의한 휨검토 $(\phi = 0.9)$
 - 2) 전단검토 ($C_v = 1.0, \phi = 1.0$)
 - 3) 처짐검토 (고정하중 및 활하중에 대한 허용처짐은 스팬의 1/300 적용)



- H-600×200×11×17 (SM355)
 - $$\begin{split} r &= 22\,\mathrm{mm}, \quad I_x = 7.76 \times 10^8\,\mathrm{mm}^4, \quad I_y = 2.28 \times 10^7\,\mathrm{mm}^4, \quad r_x = 240\,\mathrm{mm}, \\ r_y &= 41.2\,\mathrm{mm}, \quad S_x = 2.59 \times 10^6\,\mathrm{mm}^3, \quad S_y = 2.28 \times 10^5\,\mathrm{mm}^3, \quad Z_x = 2.98 \times 10^6\,\mathrm{mm}^3, \\ Z_y &= 3.61 \times 10^5\,\mathrm{mm}^3, \quad J = 9.06 \times 10^5\,\mathrm{mm}^4, \quad E = 210,000\,\mathrm{N/mm}^2 \end{split}$$
- 보 중앙부 위치의 횡변위가 구속되어 있음
- $\bullet \quad L_p = 1.76 \, r_y \sqrt{\frac{E}{F_y}} \; , \;\; L_r = \pi \, r_{ts} \sqrt{\frac{E}{0.7 F_y}} \; , \;\; r_{ts} = \sqrt{\frac{I_y \, h_o}{2 \, S_x}}$
- $\bullet \qquad M_n = \ C_b \left[M_p (M_p 0.7 \, F_y \, S_x) \left\{ \frac{L_b L_p}{L_r L_p} \right\} \right]$
- $M_n = F_{cr} S_x$, $F_{cr} = \frac{C_b \pi^2 E}{(L_b/r_{ts})^2} \sqrt{1 + 0.078 \frac{J}{S_x h_o} \left(\frac{L_b}{r_{ts}}\right)^2}$

기술시	사 제 122 3	회			제 3 교시	(시험시간: 100분)
분 야	건설	종목	건축구조기술사	수험 번호		な

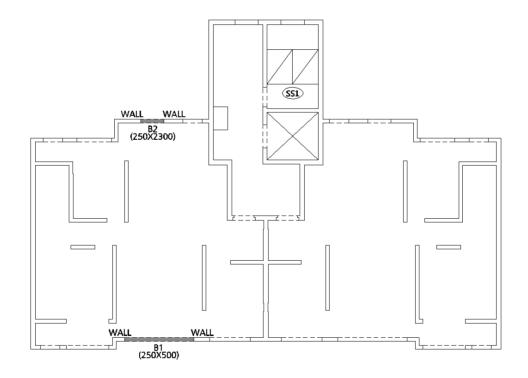
- 3. 그림 (a)와 같이 6m 스팬의 단순지지보 C점에 $M=6 \mathrm{kN \cdot m}$ 의 모멘트가 작용되고 있다. AB 부재의 단면($b=200 \mathrm{mm}$, $h=300 \mathrm{mm}$)은 그림 (b)와 같다. 그림 (c)와 같이 모멘트 $M=6 \mathrm{kN \cdot m}$ 을 우력모멘트 $P \cdot e$ 로 치환할 경우 다음 각 경우에 대하여 모멘트도, 전단력도, 부재에 발생하는 최대전단응력도를 구하시오.
 - 1) $M = 6 \text{kN} \cdot \text{m} \ (e = 0)$
 - 2) e = 1m 일 때
 - (3) e = 0.5 m 일 때



4. 콘크리트 구조와 조적식 구조에서 KDS 41 90 소규모건축구조기준을 적용할 수 있는 조건을 각각 설명하시오.

기술사 제 122 회 제 3 교시 (시험시간: 100분) 분 건설 종목 건축구조기술사 번호 명 명

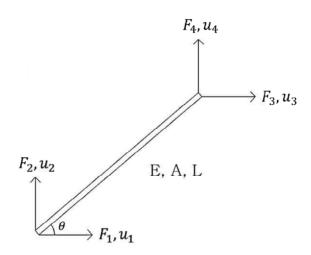
- 5. 다음 그림은 아파트의 구조평면도 중 일부이다. 일반적으로 B1과 B2 보 부재는 강성을 줄여 구조해석을 수행한다. 다음 물음에 답하시오.
 - 1) B1과 B2에 대해 KDS 41에서 제시하는 강성
 - 2) 강성을 줄여 검토할 경우에 이에 대한 근거 (강성조절 이력곡선 작성 포함)
 - 3) 강성을 줄여 해석할 경우 문제점과 유의사항



기술사	- 제 122 호	회			제 3 교시	(시험시간: 100분)
분 야	건설	종목	건축구조기술사	수험 번호		성 명

6. 그림과 같은 2차원 트러스의 요소강성행렬(Element Stiffness Matrix) [K]를 유도하고 단계별 과정을 설명하시오.

 $(단,\;E:$ 탄성계수, A:단면적, L:부재길이, $F_i:$ 힘, $u_i:$ 변위, $\cos\theta=\lambda,\;\sin\theta=\mu)$

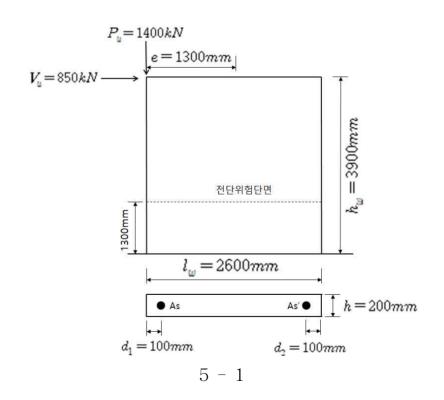


기술사	제 122 회	회			제 4 교시	(시험시간: 100분)
분 야	건설	종목	건축구조기술사	수험 번호		성 명

※ 다음 문제 중 4문제를 선택하여 설명하시오. (각25점)

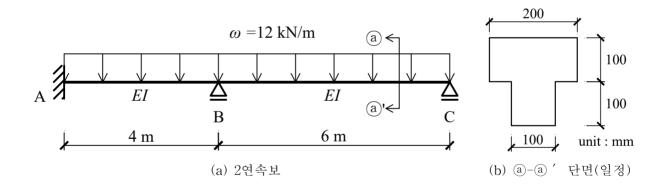
1. 그림과 같은 하중조건에 대하여 철근콘크리트 전단벽을 설계하시오. (단, 휨모멘트에 대한 면외편심은 0.1h 이하, 세장비영향은 고려하지 않음)

연직하중 $P_u=1400 \mathrm{kN}$ (면내편심 $e=1300 \mathrm{mm}$), 수평하중 $V_u=850 \mathrm{kN}$ $f_{ck}=24 \mathrm{MPa}$, $f_y=400 \mathrm{MPa}$, $h=200 \mathrm{mm}$, $l_w=2600 \mathrm{mm}$, $h_w=3900 \mathrm{mm}$, $d_1=100 \mathrm{mm}$, $d_2=100 \mathrm{mm}$ $A_s=A'_s$ (D19 사용, $a_1=287 \mathrm{mm}^2$), 전단철근(D13 사용, $a_1=127 \mathrm{mm}^2$)



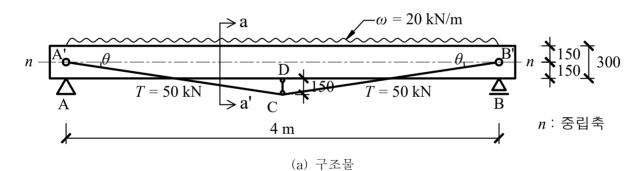
기술사	제 122 호	힉			제 4 교시	(시험시간: 100분)
분 야	건설	종목	건축구조기술사	수험 번호		성 명

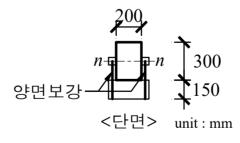
- 2. 그림 (a)와 같은 2연속보에 등분포하중(자중포함) $\omega = 12 \mathrm{kN/m}$ 가 작용할 때, 보의 단면이 그림 (b)와 같이 일정할 경우 다음을 답하시오.
 - 1) 모멘트분배법을 이용하여 모멘트도(Bending Moment Diagram)와 전단력도(Shear Force Diagram)를 그리시오.
 - 2) 최대전단력이 발생하는 위치에서 주어진 단면 (b)의 최대전단응력도를 구하시오.



기술사	제 122 회	회			제 4 교시	(시험시간: 100분)
분 야	건설	종목	건축구조기술사	수험 번호		성 명

- 3. 그림 (a)와 같은 4m 경간의 부재에 $\omega = 20 \, \mathrm{kN/m}$ 의 등분포하중(자중포함)이 작용한다. 강선 A'C, B'C를 보부재 ($b \times h = 200 \, \mathrm{mm} \times 300 \, \mathrm{mm}$) 양 측면에 각각 장력 $T = 50 \, \mathrm{kN}$ 으로 포스트텐션 보강을 하였다. A'와 B'는 강선의 정착점으로 보의 중립축 상에 위치한다. CD부재는 보의 중앙에서 강선의 장력을 보의 상부에 전달하는 무한 강성을 갖는 부재이다.
 - 1) 보에 발생하는 모멘트도와 전단력도를 그리시오.
 - 2) 보 부재의 단면이 그림 (b)와 같을 때, 최대휨응력도와 최대전단응력도를 구하시오.





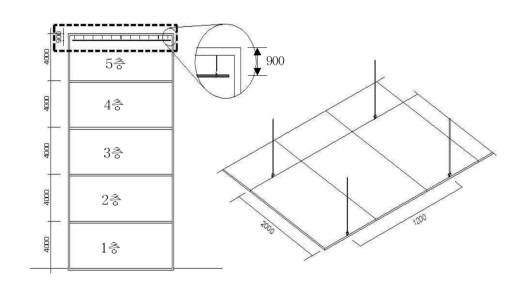
(b) a-a' 단면

기술사 제 122 회 제 4 교시 (시험시간: 100분)

분	건설	조모	 거축구조기숙사	수험	성	
야	신원	07	건축구조기물사	번호	명	

- 4. 그림과 같은 매달린 천정에 대하여 비구조재 내진설계를 수행할 때, 다음 물음에 답하시오.
 - 1) 달대 한 개 당 작용하는 설계지진하중을 등가정적 하중산정방법으로 구하시오.
 - 2) 달대가 수평저항능력이 없을 때, 적절한 구조보강방법을 예를 들어 스케치 하시오.

S=0.176, 지반 : S_4 , $S_{DS}=0.424$, 내진설계범주 : D, 단위면적당 중량 : $0.2 \mathrm{kN/m}^2$ $a_p=1.0$ (천정), $F_P=\dfrac{0.4 a_p S_{DS} W_p}{\left(\dfrac{R_p}{I_P}\right)} \left(1+2\dfrac{z}{h}\right)$



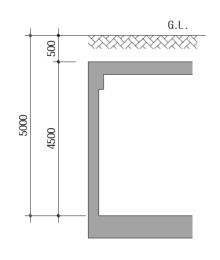
기술사 제 122 회

제 4 교시 (시험시간: 100분)

분	건설	종목	건축구조기술사	수험	성	
야				번호	명	

- 5. 아래와 같은 단면에 작용하는 지진토압을 산정하고자 한다. 다음에 답하시오.
 - 1) 기반암 깊이에 따른 등가정적법 적용여부 검토
 - 2) 등가정적법에 의한 토압산정

 $S=0.176,\; F_a=1.4$ (지반분류 : S_2), $\gamma=19\;{\rm kN/m}^3$, 건물의 중요도 : 1



전단파속도 측정결과

심도(m)	토층분류	전단파속도	밀도
百工(III)	도등단표	(m/s)	(kN/m^3)
1	매립토	211	18
2	풍화토	322	19
3	풍화토	355	19
4	풍화토	378	19
5	풍화토	406	19
6	풍화토	420	19
7	풍화토	458	19
8	경암	754	20
9	경암	768	26
10	경암	780	26

6. 2020년 6월 29일은 삼풍백화점 붕괴사고 25주기이다. 붕괴사고의 원인을 설계, 시공, 유지관리 등의 측면에서 설명하시오.