

창원대학교 건축공학과  
**2022 구조물 내진설계 경진대회**  
Seismic Structure Design Contest 2022

---

“다층 구조물 한계상태를 고려한 상세 내진설계 ”

설계요약서



## 팀 소개

지도교수



팀원 및 역할 소개

창원대학교 건축공학과  
김성용 교수님

## 팀장 이동인(4)

- 총괄 및 결과분석
- 지진파 분석 및 생성
- Feedback 진행

## 팀원 채홍윤(4)

- 3차원 모델링
- 설계 도면 작성

## 팀원 홍예원(2)

- PPT 작성
- 경제성 검토

## 팀원 안진현(4)

- 구조 해석 모델링
- 실험 계획 및 분석

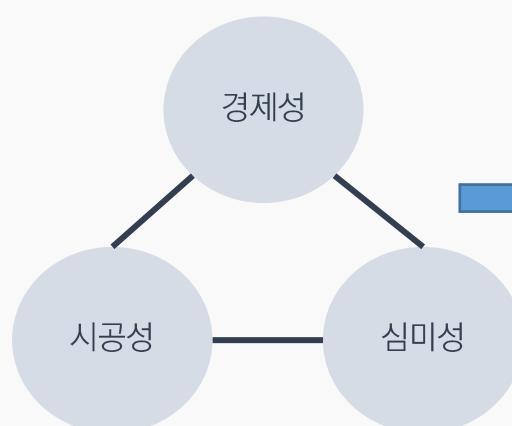
## 대회 규정 분석

## 대회 주제

“다층 구조물 한계상태를 고려한 상세 내진설계”

## 심사기준

- 구조물의 내진설계 목표와 성능수준의 이해
- 구조물의 지진 시 거동 예측 능력 및 부재강도 평가 능력
- 500년 빈도 지진발생 시 기능수행 수준 내진설계
- 2,400년 빈도 지진발생 시 붕괴방지 수준 내진 설계
- 설계지진 초과 시 구조물의 파괴를 유도하는 정밀한 설계
- 시공성과 경제성을 고려하고 구조물의 심미성과 창의성을 추구하는 설계
- 구조해석 능력 외 도면화, 수량산출 및 내역작성 기술



## 설계스펙트럼

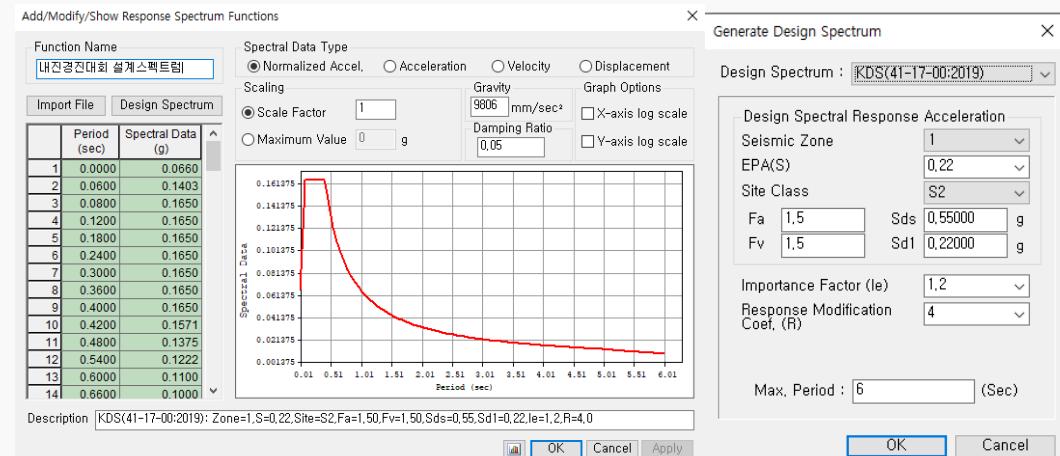
- $S_{DS} = S \times 2.5 \times F_a \times \frac{2}{3}$
- $S_{D1} = S \times F_v \times \frac{2}{3}$

유효수평지반가속도 (S)	
재현주기(년)	유효수평지반가속도 (S)
500	0.3 g
2400	0.6 g

\* S : 유효수평가속도(다음은 최대고려지진인 2400년을 기준으로 계산한 내용)

\* 지반증폭계수 : 설계스펙트럼 작성 시,

단주기 지반응답증폭계수( $F_a$ )=1초 주기 지반응답증폭계수( $F_v$ )=1.5



- $S_{DS} = 0.22g \times 2.5 \times 1.5 \times \frac{2}{3} = 0.55g$
- $S_{D1} = 0.22g \times 1.5 \times \frac{2}{3} = 0.22g$

## 재료 물성치 분석

### 탄성계수 측정

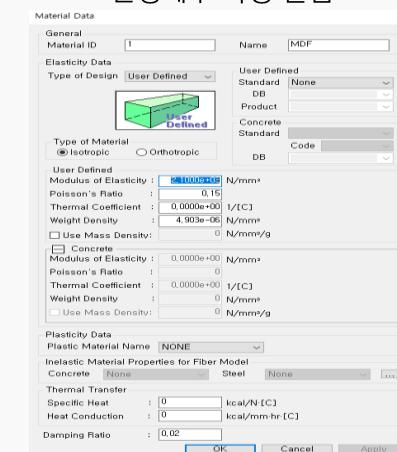
- 캔틸레버 보에서 단일하중에 의한 처짐

- $\delta = \frac{PL^3}{3EI}$
- 부재 길이 : 265mm
- 단면2차 모멘트 360mm<sup>4</sup>

처짐 (mm)	하중 (N)	탄성계수(MPa)
10	0.98	1689.79
12	1.47	2112.246
16	1.96	2112.246
19	2.45	2223.41
23	2.94	2204.08
26	3.43	2274.72
31	3.92	2180.38
34	4.41	2236.49
38	4.90	2223.41
평균	2139.64N	



탄성계수 측정 실험



MDF Material 입력

▶ 평균 MDF 탄성계수 : 2100MPa 으로 산정

### 인장강도 측정

- 면줄의 인장강도(파단강도) 측정

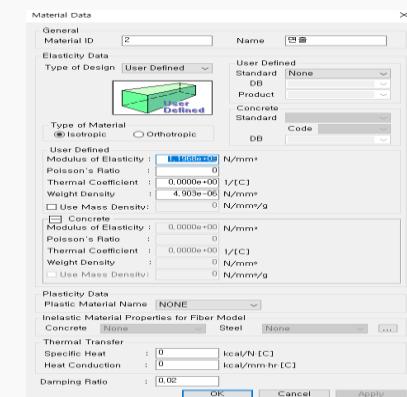
- 면줄의 변형을 통한 인장강도(파단강도) 측정
- $\delta = \frac{PL}{EA}$
- 총 4차례 진행 후 평균 강도 산출

무게(kg)	하중(N)	단면적 (mm <sup>2</sup> )	인장강도 (MPa)
2	19.61	1.76	11.14
4	39.22	3.53	11.11
6	58.83	5.30	11.10
8	78.45	7.068	11.11
평균 인장강도			11.11MPa

면줄의 탄성계수 : 1196.8MPa



인장강도 측정 실험



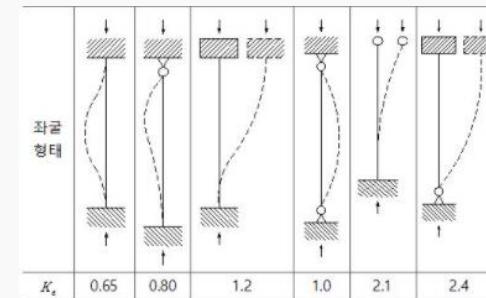
면줄 Material 입력

▶ 인장강도 11MPa0이므로 대략 1kg까지의 하중을 저항

## 구조물 설계

### 좌굴 하중 계산

- 좌굴 하중 실험



책(3kg)의 하중 + 철판(6kg) + 철판(6kg) + 철판(6kg) 재하

NG

21kg의 하중 재하 시 파단

- 실험 후 유효 좌굴 길이 계수  $K$ 를 1.6로 재설정

탄성계수(E)	2100(N/mm <sup>2</sup> )
단면2차모멘트(I)	832mm <sup>4</sup>
유효 좌굴 길이 계수(K)	1.6
부재 길이(L)	200mm
좌굴 하중(N)	168.02N



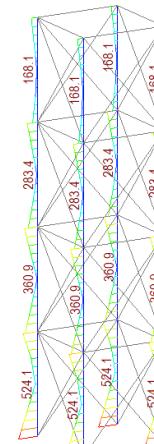
- 기둥부재의 좌굴 하중  $P_{cr} = 168N$
- 1개의 기둥부재 당 대략 17.1kg까지 저항

### 가새 설계

- 면줄 효과
  - 모멘트 비교



X형 가새 구조물



면줄 인장 가새 구조물



면줄 인장 가새 구조물

- 면줄을 Tension Only 가새로 연결하여 인장력만 받게 하여 X자형 가새에서 발생하는 모멘트 값을 0으로 하여 기둥에서 모멘트가 집중하도록 설계
- 가새에서 발생하는 인장력이 5.9N이므로 진동 시 기둥이 벌어짐 억제

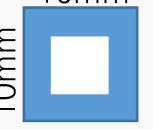
## 구조물 설계

### 기둥 설계

- 기둥 부재의 단면 2차 모멘트

- 3,4층 기둥

10mm

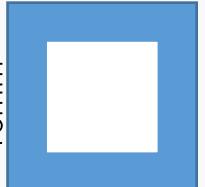


$$I_x = \frac{10 \times 10^3}{12} - \frac{2 \times 2^3}{12} = 832 \text{ mm}^4$$

$$I_y = \frac{10 \times 10^3}{12} - \frac{2 \times 2^3}{12} = 832 \text{ mm}^4$$

- 1,2층 메가 콜롬

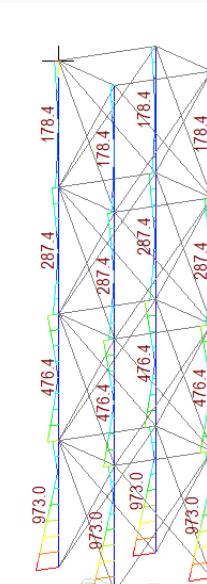
16mm



$$I_x = \frac{16 \times 16^3}{12} - \frac{8 \times 8^3}{12} = 5,120 \text{ mm}^4$$

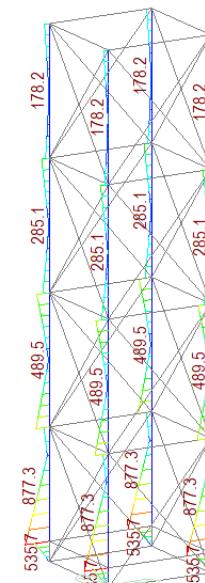
$$I_y = \frac{16 \times 16^3}{12} - \frac{8 \times 8^3}{12} = 5,120 \text{ mm}^4$$

- 10\*10 기둥에서 저항하는 1층 기둥의 모멘트 값은 524N 이므로 진동 시 구조물이 파괴가 일어나므로 최대 모멘트가 973N이고 강성이 큰 기둥으로 교체
- 1,2층에 16\*16 기둥을 사용하여 단면 2차 모멘트가 10\*10 기둥에 비해 6배 증가하여 기둥에서 발생하는 처짐을 6배 감소



1,2층 16\*16 기둥,  
3,4층 10\*10 기둥  
휨 모멘트

### 전단벽 및 접합부 설계



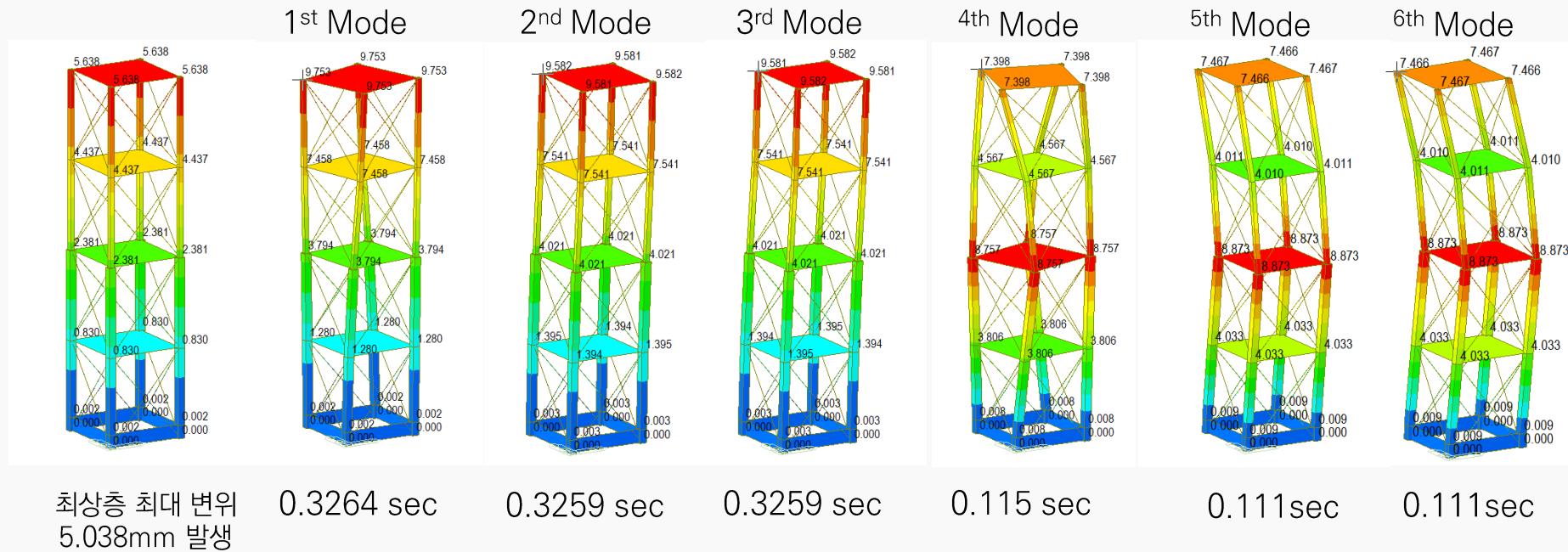
1,2층 16\*16 기둥, 3,4층  
10\*10 기둥 + 전단벽  
휨 모멘트



- 삼각 보강 플레이트를 기둥 옆에 부착하여 기둥의 좌굴 방지
- 삼각 보강 플레이트를 천공하여 면줄 가새를 연결하여 가새와의 일체화 증대
- 접합부에 사각 보강 플레이트를 접착하여 거сет 플레이트 효과 및 남은 부재 활용
- 16\*16 기둥만 사용할 때 진동 시 발생하는 하중에 충분히 견디지 못하므로 단면 설계 후 남은 보강 플레이트를 전단벽으로 설계하여 수평 하중 보강
- 1층 기둥과 바닥판의 접착 부위 증가 및 일체화 효과

## 구조물 설계

## 붕괴 메커니즘



## 최종 구조물



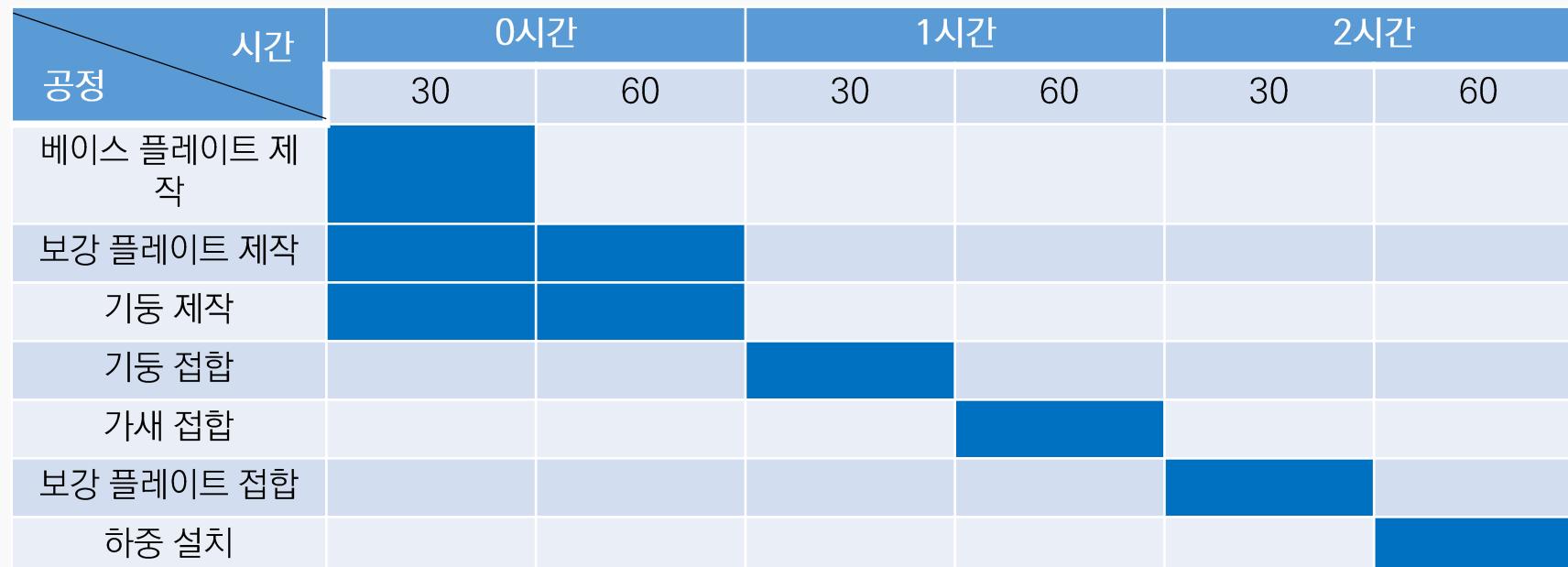
→ 구조물의 주기가 짧아질수록 변형 형상이 3층 바닥판에서 집중되어 기둥이 파괴되거나 기둥과 바닥판이 탈락하면서 접합부의 파괴 형상 확인



## 내역서 및 공정표

재료명	단위	규격	단위수량(개)	단가(백만원)	합계
MDF Base(기초판)	개	400mm*400mm*6mm	1	기본제공	0
MDF Strip	개	600mm*4mm*6mm	32	10	320
MDF Plate	개	200mm*200mm*6mm	6	100	600
면줄	식	600mm	36	10	360
접착재	개	20g	2	200	400
합계					1680

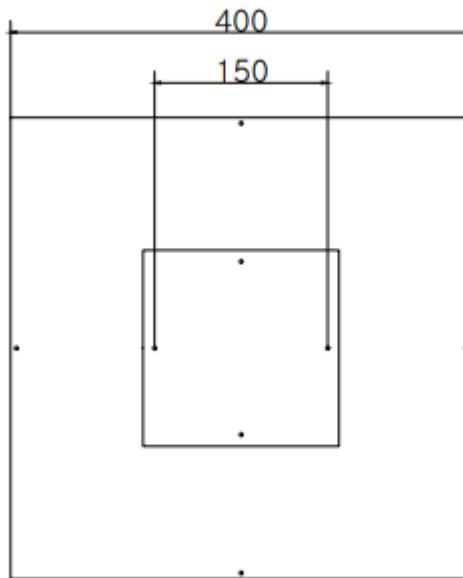
총 1,680 만원



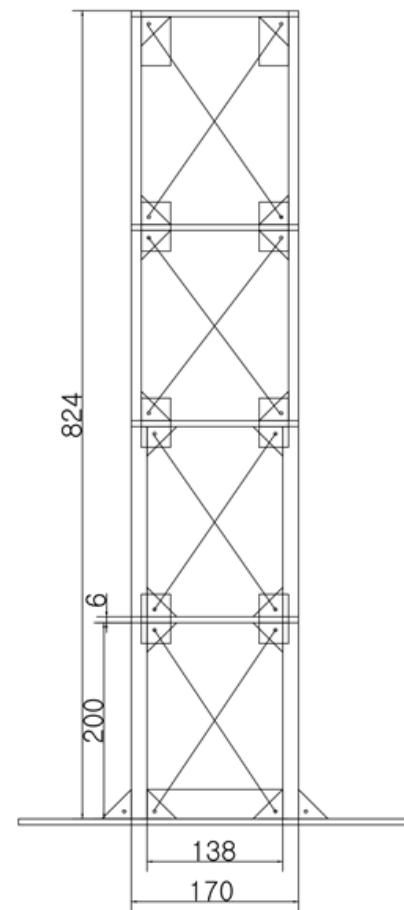
총 제작 시간 : 3시간  
여유시간 : 1시간

## 설계 도면

단면도



입면도



3D 모델링

