개정 노트 midas eGen ver.385 R1

midas **eGen**

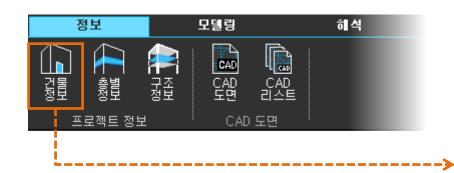
개정 노트

midas eGen ver.385 R1

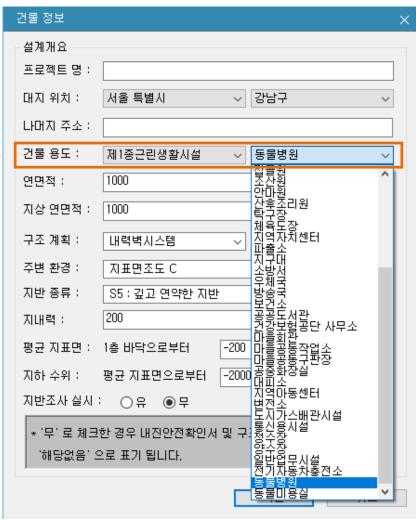
- 1. 개정된 건축법 시행령의 건축물 용도 반영
- 2. 합성보, 철골접합부 설계 설정 기능 개선
- 3. 기본진동주기 선택 방법 개선
- 4. 마감재료 리스트 저장 및 불러오기 기능 추가
- 5. 기초 계산 결과에 전도모멘트 검토 결과 추가
- 6. 그 외 성능 개선

개정된 건축법 시행령의 건축물 용도 반영





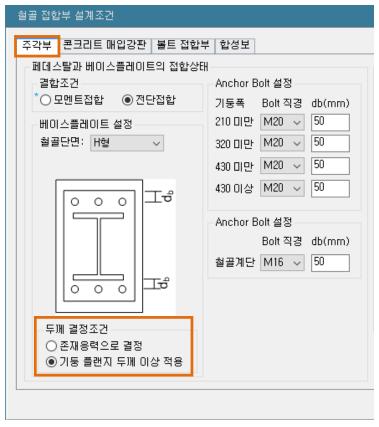
- 2024년 2월 13일 건축법 시행령 [별표1] 『용도별 건축물의 종류』가 개정되었습니다.
- 개정된 내용은
 제1종근린생활시설에 동물병원 추가,
 제1종근린생활시설에 동물미용실 추가,
 제2종근린생활시설에 주문배송시설 추가,
 교정시설과 국방,군사시설이 분리
 되었습니다.
- 최신 버전에는 개정된 내용이 반영되었습니다.



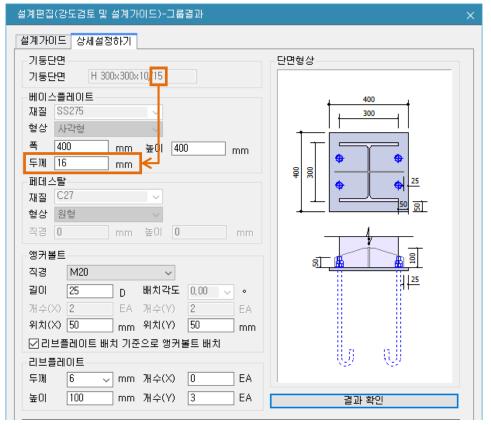
〈건물정보 대화상자〉

1. 베이스플레이트 두께 결정조건 설정 기능 추가

- 베이스플레이트 자동 설계 시 두께를 결정하는 옵션을 추가했습니다.
- 기둥 플랜지 두께 이상 적용(default)을 체크한 경우에는 부재력이 작은 경우라도 베이스플레이트 두께는 기둥 플랜지 두께 이상으로 설계됩니다.



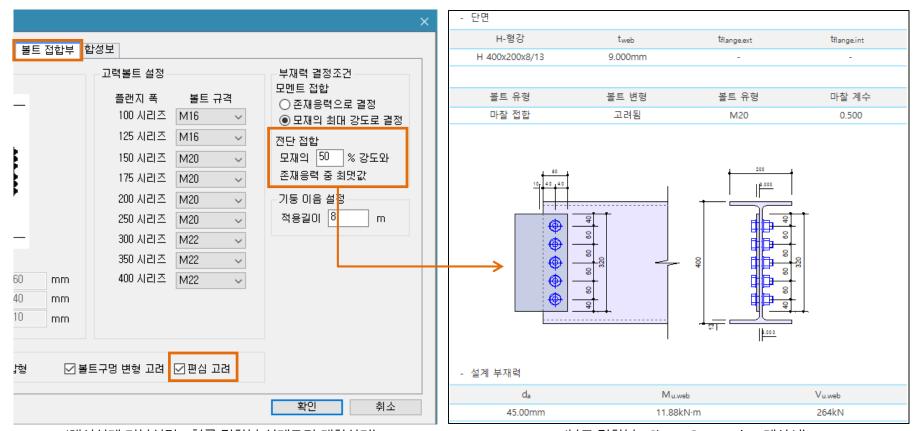
〈해석설계 기본설정 - 철골 접합부 설계조건 대화상자〉



〈베이스플레이트 설계편집창〉

2. 전단 접합(Shear Connection) 설계조건 설정 기능 추가

- 전단 접합(Shear Connection) 설계 시 부재력을 결정하는 옵션을 추가했습니다.
- 전단 접합은 철골 보의 강도 비율(default=50%)과 존재응력 중 큰 부재력으로 설계됩니다.
- 전단 접합 설계 시 편심을 고려하는 옵션(default=check on) 을 추가했습니다.

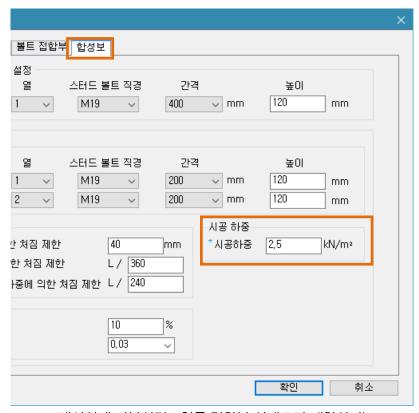


〈해석설계 기본설정 - 철골 접합부 설계조건 대화상자〉

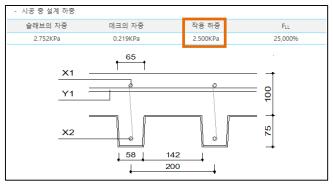
〈볼트 접합부 - Shear Connection 계산서〉

3. 데크슬래브와 합성보 설계시 고려하는 시공하중 상향 조정

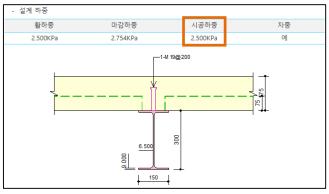
- 시공하중 default 값을 1.5kN/m² ⇒ 2.5kN/m² 으로 변경했습니다.
- 근거: 거푸집 및 동바리 설계기준(KDS 21 50 00) 에서 "작업하중은 콘크리트 타설 높이가 0.5 미만일 때 2.5kN/m² 이상으로 설계…"
- 이전 버전에서 작업한 모델의 경우 시공하중이 변경되어 있지 않습니다.



〈해석설계 기본설정 - 철골 접합부 설계조건 대화상자〉

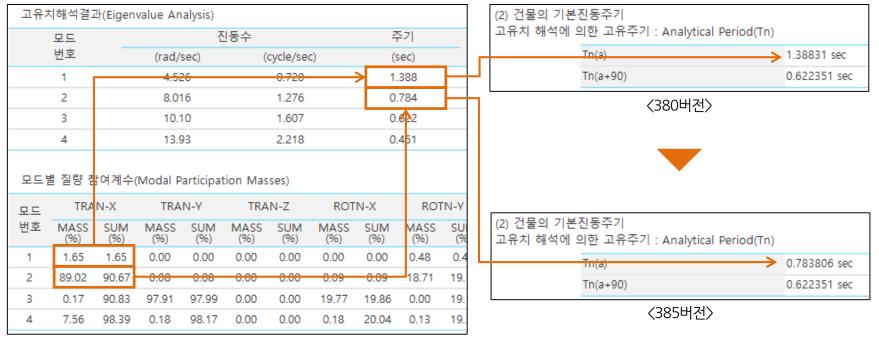


〈데크슬래브 계산서〉



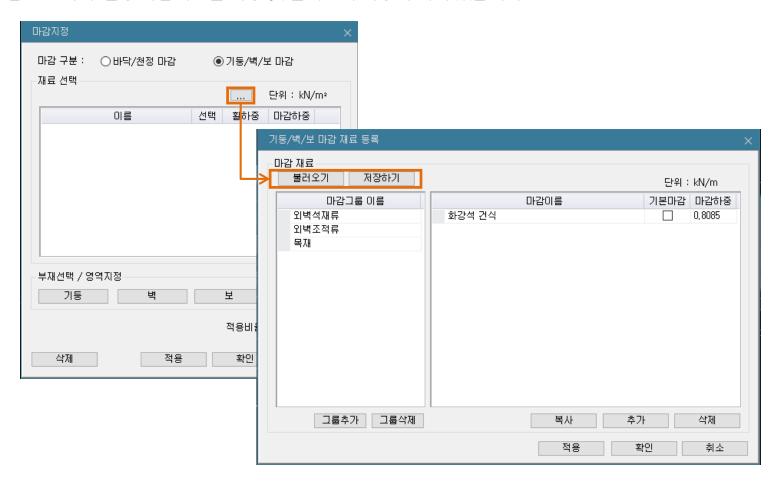
〈합성보 계산서〉

- 기본진동주기를 고유치해석 결과로부터 가져올 때 1차모드에서부터 각 방향의 질량기여도를 판단하여 선택하였으나 이 경우 국부 진동에 의해 질량참여율이 미소한 모드의 주기를 선택하는 경우가 있습니다.
- 과소설계 예방을 위해 X, Y 각 방향의 질량참여율을 비교해서 가장 큰 값을 가지는 모드를 선택하는 방법으로 변경하였습니다.



〈구조계산서 - 고유치해석 결과〉

- 마감지정 기능에서 기둥/벽/보 마감재료 리스트를 .ini 파일 형식으로 저장하고, 다른 프로젝트에서 이 파일을 불러올 수 있는 기능을 추가했습니다.
- 참고로 바닥/천정 마감재료는 저장 및 불러오기 기능이 이미 있습니다.



기초 계산 결과에 전도모멘트 검토 결과 추가

- 전도 모멘트	검토 (사용 하	중)							
	범주			값		기준		비율	노트
Χŧ	방향 (kN·m)			0.000		9.911		0.000	M _{sy} / M _{rx}
Ϋ́	방향 (kN·m)			0.000		9.911		0.000	M _{sx} / M _{ry}
· (1) 저항 모덴	덴트 계산								
항목		중량 kN)	계수		L _x (m)		L _y (m)	R _x (kN·m)	R _y (kN·m)
콘크리트의 지	가중 1	5.25	1.000	(0.650		0.650	9.911	9.911
흙의 자중	0.	.000	1.000	(0.650		0.650	-	-
상재 하중	0.	.000	1.000	(0.650		0.650	-	-
저항 모멘트		-	-		-		-	9.911	9.911
· (2) 전도 모면	텐트 검토 X 방향 (M _{s)}	у)					Y 방	향 (M _{sx})	
								MR	Ma / MR
Ma	MR		Ma / MR		Ma	9		IVIK	ina / inic
Ma 0.000kN·m	M _R 9.911kN·m	n	0.000	(0.000k		9.9	911kN·m	0.000
	9.911kN·m 검토 (계수 하					N-m	9.9	011kN·m	0.000
0.000kN·m - 전도 모멘트	9.911kN·m 검토 (계수 하 범주			값	0.000k	N·m 기준	9.9	P11kN·m 비율	0.000
0.000kN·m - 전도 모멘트 : X 등	9.911kN·m 검토 (계수 하 범주 방향 (kN·m)		0.000	값 0.000	0.000k	N·m 기준 11.89		011kN·m 비율 0.000	0.000 노트 Muy / Mrx
0.000kN·m - 전도 모멘트 : X 등	9.911kN·m 검토 (계수 하 범주 방향 (kN·m) 방향 (kN·m)	중)	0.000	값 0.000 0.000	0.000k	N·m 기준		비율 0.000 0.000	0.000 上臣 Muy / Mrx Mux / Mry
0.000kN·m - 전도 모멘트 : X 청	9.911kN·m 검토 (계수 하 범주 방향 (kN·m) 방향 (kN·m)		0.000	값 0.000 0.000	0.000k	N·m 기준 11.89		011kN·m 비율 0.000	0.000 노트 Muy / Mrx
0.000kN·m - 전도 모멘트 : X 첫 Y 분 · (1) 저항 모덴	9.911kN·m 검토 (계수 하 범주 방향 (kN·m) 방향 (kN·m)	중량	0.000	값 0.000 0.000	0.000k	N·m 기준 11.89	Ly	비율 0.000 0.000	0.000
0.000kN·m - 전도 모멘트 :	9.911kN·m 검토 (계수 하 범주 방향 (kN·m) 방향 (kN·m)	중량 kN)	0.000	값 0.000 0.000	0.000k	N·m 기준 11.89	L _y	が11kN·m り11kN·m り21kN·m り2000 0.000 R _x (kN·m)	0.000 LE Muy / Mrx Mux / Mry Ry (kN·m)
0.000kN·m - 전도 모멘트 :	9.911kN·m 검토 (계수 하 범주 방향 (kN·m) 방향 (kN·m) 비트 계산 (다	중량 kN)	0.000 계수 1.200	값 0.000 0.000	L _x (m) 0.650	N·m 기준 11.89	L _y (m) 0.650	11kN·m 비율 0.000 0.000 R _x (kN·m) 11.89	0.000 LE Muy / Mrx Mux / Mry Ry (kN·m) 11.89
0.000kN·m - 전도 모멘트 :	9.911kN·m 검토 (계수 하 범주 방향 (kN·m) 방향 (kN·m) 비트 계산 (다 하중 1:	중량 kN) 5.25	0.000 계수 1.200 1.200	값 0.000 0.000	L _x (m) 0.650 0.650	N·m 기준 11.89	L _y (m) 0.650	비율 0.000 0.000 R _x (kN·m) 11.89	0.000 LE Muy / Mrx Mux / Mry Ry (kN-m) 11.89
0.000kN·m - 전도 모멘트 :	9.911kN·m 검토 (계수 하 범주 방향 (kN·m) 방향 (kN·m) 비트 계산	중량 kN) 55.25 .000	0.000 계수 1.200 1.800	값 0.000 0.000	L _x (m) 0.650 0.650	N·m 기준 11.89	L _y (m) 0.650 0.650	り 11kN·m り 2000 0.000 0.000 R _x (kN·m) 11.89	0.000 LE Muy / Mrx Mux / Mry Ry (kN·m) 11.89
0.000kN·m - 전도 모멘트 :	9.911kN·m 검토 (계수 하 범주 방향 (kN·m) 방향 (kN·m) 비트 계산	중량 kN) 5.25 .000 -	0.000 계수 1.200 1.800	값 0.000 0.000	L _x (m) 0.650 0.650	N·m 기준 11.89	L _y (m) 0.650 0.650	り 11kN·m り 2000 0.000 0.000 R _x (kN·m) 11.89	0.000 LE Muy / Mrx Mux / Mry Ry (kN·m) 11.89
0.000kN·m - 전도 모멘트 :	9.911kN·m 검토 (계수 하 범주 방향 (kN·m) 방향 (kN·m) 1 트 계산 다 중 (중량 kN) 5.25 .000 -	0.000 계수 1.200 1.800	값 0.000 0.000	L _x (m) 0.650 0.650	기준 11.89 11.89	L _y (m) 0.650 0.650 -	비율 0.000 0.000 R _x (kN·m) 11.89	0.000 LE Muy / Mrx Mux / Mry Ry (kN·m) 11.89 -

〈구조계산서 - 독립기초 계산서〉

	토 (사용 하중)					
	범주	값	기준		비율	노트
X 방향 (kN·m)		0.000	2.88	7	0.000	M_{sy} / M_{rx}
Y 방향 (kN·m)		0.000	3.60	9	0.000	M_{sx} / M_{ry}
· (1) 저항 모멘.	트 계산					
항목	중량 (kN)	계수	L _x (m)	L _y (m)	R _x (kN·m)	R _y (kN-m)
콘크리트의 자	중 7.218	1.000	0.400	0.500	2.887	3.609
흙의 자중	0.000	1.000	0.400	0.500	-	-
상재 하중	0.000	1.000	0.400	0.500	-	-
저항 모멘트	-	-	-	-	2.887	3.609
· (2) 전도 모멘!	트 검토 X 방향 (M _{sy})			Y 방	향 (M _{sx})	
Ma	MR	Ma / MR	Ma		MR	Ma / MR
0.000kN-m	2.887kN·m	0.000	0.000kN·m	3.6	509kN-m	0.000
	2.007 (1411)	0.000	0.000.00		JOSKIV III	0.000
- 전도 모멘트 검	d토 (계수 하중)					
- 전도 모멘트 검	d토 (계수 하중) 범주	갔	기준	<u> </u>	비율	노트
- 전도 모멘트 검 X 방	d토 (계수 하중) 범주 향 (kN·m)	값 0.000	기준 3.46	<u>-</u>	비율	노트 Muy / Mrx
- 전도 모멘트 검 X 방	명토 (계수 하중) 범주 향 (kN·m) 향 (kN·m)	갔	기준 3.46	<u>-</u>	비율 0.000 0.000	노트
- 전도 모멘트 건 X 방 Y 방	명토 (계수 하중) 범주 향 (kN·m) 향 (kN·m)	값 0.000	기준 3.46	<u>-</u>	비율	노트 Muy / Mrx Mux / Mry
- 전도 모멘트 검 X 방 Y 방 ·(1) 저항 모멘.	범로 (계수 하중) 범주 향 (kN·m) 향 (kN·m)	₹£ 0.000 0.000	7 2 3.46 4.33 L _x	4 1 L _y	비율 0.000 0.000 R _X	노트 Muy / Mrx Mux / Mry
- 전도 모멘트 검 X 방 Y 방 ·(1) 저항 모멘. 항목	병토 (계수 하중) 범주 향 (kN·m) 향 (kN·m)	값 0.000 0.000 계수	기준 3.46 4.33 L _x (m)	£ 4 1 L _y (m)	비율 0.000 0.000 R _x (kN·m)	上臣 Muy / Mrx Mux / Mry Ry (kN·m
- 전도 모멘트 검 X 방 Y 방 ·(1) 저항 모멘. 항목 콘크리트의 자	병로 (계수 하중) 병주 향 (kN·m) 향 (kN·m)	값 0.000 0.000 계수 1.200	기급 3.46 4.33 L _x (m) 0.400	L _y (m) 0.500	비율 0.000 0.000 R _x (kN·m) 3.464	上巨 Muy / Mrx Mux / Mry Ry (kN·m : 4.331
- 전도 모멘트 검 X 방 Y 방 ·(1) 저항 모멘. 항목 콘크리트의 자 흙의 자중	병로 (계수 하중) 병주 향 (kN·m) 향 (kN·m) 등 계산 중량 (kN) 중 7.218 0.000 0.000	값 0.000 0.000 계수 1.200	7 2 3.46 4.33 L _x (m) 0.400 0.400	Ly (m) 0.500 0.500	비율 0.000 0.000 R _x (kN·m) 3.464	上巨 Muy / Mrx Mux / Mry Ry (kN·m : 4.331
- 전도 모멘트 검 X 방 Y 방 ·(1) 저항 모멘. 항목 콘크리트의 자 흙의 자중 상재 하중	병토 (계수 하중) 범주 향 (kN·m) 향 (kN·m) 등 (kN·m) 조중 (kN) 주 7.218 0.000 0.000	값 0.000 0.000 계수 1.200 1.200 1.800	7 2 3.46 4.33 L _x (m) 0.400 0.400 0.400	Ly (m) 0.500 0.500 0.500	비율 0.000 0.000 R _x (kN·m) 3.464	LE Muy / Mrx Mux / Mry Ry (kN-m) 4.331
- 전도 모멘트 검 X 방 Y 방 ·(1) 저항 모멘. 항목 콘크리트의 자- 흙의 자중 상재 하중 저항 모멘트 ·(2) 전도 모멘.	병토 (계수 하중) 범주 향 (kN·m) 향 (kN·m) 등 (kN·m) 조중 (kN) 주 7.218 0.000 0.000	값 0.000 0.000 계수 1.200 1.200 1.800	7 2 3.46 4.33 L _x (m) 0.400 0.400 0.400	Ly (m) 0.500 0.500 -	비율 0.000 0.000 R _x (kN·m) 3.464	LE Muy / Mrx Mux / Mry Ry (kN-m) 4.331
- 전도 모멘트 검 X 방 Y 방 ·(1) 저항 모멘. 항목 콘크리트의 자- 흙의 자중 상재 하중 저항 모멘트 ·(2) 전도 모멘.	병주 향(kN·m) 향(kN·m) 등 (kN·m) 트 계산 중량 (kN) 중 7.218 0.000 0.000	값 0.000 0.000 계수 1.200 1.200 1.800	7 2 3.46 4.33 L _x (m) 0.400 0.400 0.400	Ly (m) 0.500 0.500 -	비율 0.000 0.000 R _X (kN·m) 3.464	LE Muy / Mrx Mux / Mry Ry (kN-m 4.331

〈구조계산서 - 줄기초 계산서〉

1. 철골계단 바닥하중 표 추가

 마감지정 기능으로 철골계단에 바닥하중을 입력한 경우에는 구조계산서 바닥하중 리스트에 철골계단 내용이 반영됩니다.



건축구조기준을 KDS2022로 적용한 경우에는
 건축물 내진설계기준의 하중기준이 KDS 41 17 00 : 2022
 로 표시됩니다.



내화성능을 고려하여 토핑 두께를 100mm 이상으로 사용하는
 사례가 많으므로 기본값을 100mm 로 변경하였습니다.

4. 콘크리트 매입강판 계산 결과 이미지에서 스터드볼트 길이가 길게 표현되는 오류 수정

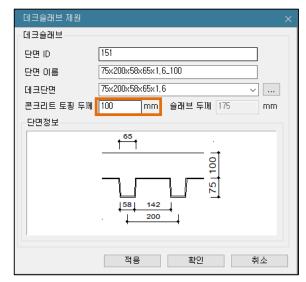
5. 베이스플레이트 설계 시 편심복합기초 하중조합 제외



〈구조계산서 바닥하중 리스트〉



〈구조계산서 지진하중 계산 결과〉



〈데크슬래브 제원 대화상자〉