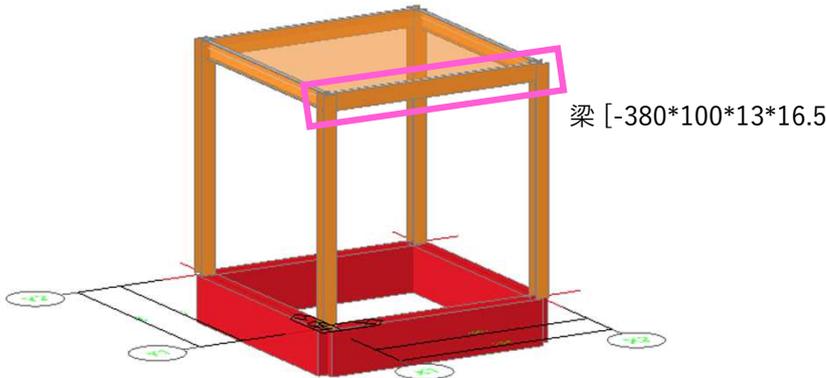


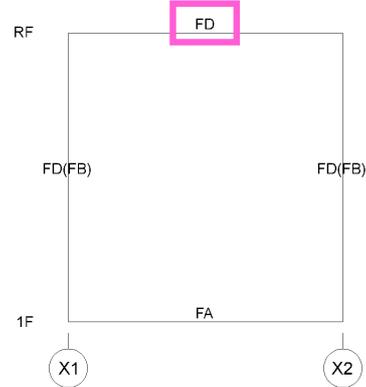
一般形鋼梁の終局時断面検定実行

一般形鋼梁を配置し保有水平耐力計算を実行すると、梁の部材種別がFDとなり、終局時応力に対して断面検定が実行されます。
終局時応力として“Ds算定時応力”と“保有水平耐力算定時”のどちらを採用するか、オプションで選択できます。

検証モデル



11.3.5. 部材種別図



“Ds算定時応力” にチェックした場合

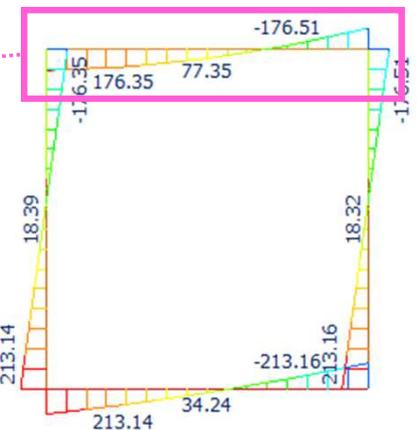
一般形鋼梁の終局時断面検定実行

Ds算定時応力 保有耐力算定時応力

7.6.3.2. 鉄骨梁の断面検定表

RSG1	位置		断面		材料		β 角度		保有耐力横補剛		軸力考慮			
	Y1/X1-X2		[-380x100x13x16.5]		SN400B		0		OK		考慮しない			
ランク	部材長さ	Zy(中央)	Zy(端部)	Zz	Zy(継手)	Zz(継手)	A(継手)	Lby	Ky	Lky	λ ky			
FD	5000	823000	823000	73600	-	-	-	5000	1.00	5000	35.46			
Fy	A	Awz(中央)	Awz(端部)	Awy	Asz(継手)	Asy(継手)	fcL	Lbz	Kz	Lkz	λ kz			
235	7900	4940	4940	2750	-	-	157	5000	1.00	5000	187			
荷重組合せ	設計用応力						検定比						判定	
	N	My	Mz	Qy	Qz	σ c/fc	σ by/fb	σ bz/fb	τ y/fs	τ z/fs	COM1	COM2		
長期	左端	-	34	0	0	-62	-	0.53	0	0	0.14	0.53	0.30	OK
	中央	-	53	0	0	31	-	0.84	0	0	0.07	0.84	0.42	
	右端	-	34	0	0	62	-	0.53	0	0	0.14			
+E0	左端	-	48	0	0	-50	-	0.51	0	0	0.08			
	中央	-	55	0	0	43	-	0.58	0	0	0.06			
Ds+E0	左端	-	176	0	0	9	-	1.85	0	0	0.01			
	中央	-	77	0	0	71	-	0.81	0	0	0.11			
	右端	-	-177	0	0	133	-	1.85	0	0	0.20			
Ds-E0	左端	-	-177	0	0	-133	-	1.85	0	0	0.20			
	中央	-	77	0	0	-71	-	0.81	0	0	0.11			
	右端	-	176	0	0	-9	-	1.85	0	0	0.01			
Ds+E90	左端	-	-24	0	0	-62	-	0.26	0	0	0.09			
	中央	-	53	0	0	0	-	0.56	0	0	0			
	右端	-	-24	0	0	62	-	0.26	0	0	0.09			
Ds-E90	左端	-	-24	-0	0	-62	-	0.26	0	0	0.09			
	中央	-	53	0	0	0	-	0.56	0	0	0			
	右端	-	-24	0	0	62	-	0.26	0	0	0.09			

Ds+E0 My



“Ds算定時応力” にチェックすると、終局時応力としてDs算定時の応力が採用されます。

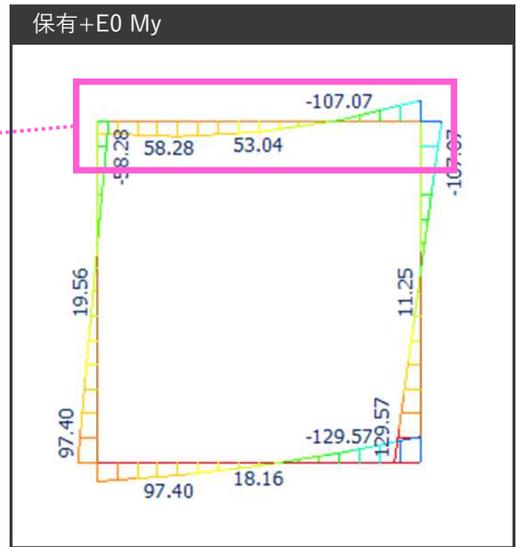
一般形鋼梁の終局時断面検定実行

“保有耐力算定時応力” にチェックした場合

一般形鋼梁の終局時断面検定実行
 Ds算定時応力 保有耐力算定時応力

7.6.3.2. 鉄骨梁の断面検定表

RSG1	位置		断面		材料		β 角度		保有耐力横補剛		軸力考慮			
	Y1/X1-X2		[-380x100x13x16.5		SN400B		0		OK		考慮しない			
ランク	部材長さ	Zy(中央)	Zy(端部)	Zz	Zy(継手)	Zz(継手)	A(継手)	Lby	Ky	Lky	λ ky			
FD	5000	823000	823000	73600	-	-	-	5000	1.00	5000	35.46			
Fy	A	Awz(中央)	Awz(端部)	Awy	Asz(継手)	Asy(継手)	fcL	Lbz	Kz	Lkz	λ kz			
235	7900	4940	4940	2750	-	-	157	5000	1.00	5000	187			
荷重組合せ		設計用応力					検定比					判定		
		N	My	Mz	Qy	Qz	σ c/fc	σ by/fb	σ bz/fb	τ y/fs	τ z/fs		COM1	COM2
長期	左端	-	34	0	0	-62	-	0.53	0	0	0.14	0.53	0.30	OK
	中央	-	53	0	0	31	-	0.84	0	0	0.07	0.84	0.47	
	右端	-	34	0	0	62	-	0.53	0	0	0.14			
+E0	左端	-	48	0	0	-50	-	0.51	0	0	0.08			
	中央	-	55	0	0	43	-	0.58	0	0	0.06			
保有+E0	左端	-	58	0	0	-29	-	0.61	0	0	0.04			
	中央	-	53	0	0	33	-	0.56	0	0	0.05			
	右端	-	-107	0	0	95	-	1.12	0	0	0.14			
保有-E0	左端	-	-107	0	0	-95	-	1.12	0	0	0.14			
	中央	-	53	0	0	-33	-	0.56	0	0	0.05			
保有+E90	左端	-	-24	-0	0	-62	-	0.26	0	0	0.09			
	中央	-	53	0	0	0	-	0.56	0	0	0			
	右端	-	-24	0	0	62	-	0.26	0	0	0.09			
保有-E90	左端	-	-24	-0	0	-62	-	0.26	0	0	0.09			
	中央	-	53	0	0	0	-	0.56	0	0	0			
	右端	-	-24	0	0	62	-	0.26	0	0	0.09			



“保有耐力算定時応力” にチェックすると、終局時応力として保有水平耐力算定時の応力が採用されます。