

『圧縮側合力の2%』

大梁	H-488x300x11x18	$\sigma_y$ : H型鋼の降伏応力度(SS400なら235N/mm <sup>2</sup> )
	A= 15920 mm <sup>2</sup>	A: H型鋼断面積(全断面積)
	C= $\sigma_y A/2$ = 1871 kN	C=( $\sigma_y \cdot A$ )/2 .....(5.28式)
	F=0.02C= 41.2 kN	F=0.02C .....(5.26式)

『補剛材の強度』

補剛材	H-150x75x5x7	$\sigma_y$ : 補剛材の降伏応力度(SS400なら235N/mm <sup>2</sup> )
	A <sub>b</sub> = 1785 mm <sup>2</sup>	A <sub>b</sub> : 補剛材の断面積
	F/A <sub>b</sub> = 23.1 N/mm <sup>2</sup>	F/A <sub>b</sub> ≤ $\sigma_y$ を確認する
	F/A <sub>b</sub> ≤ $\sigma_y$ ok	

『補剛材の軸方向剛性』

	k=(2·A <sub>b</sub> ·E)/L 146.4 kN/mm	k=(2·A <sub>b</sub> ·E)/L
E: 補剛材の弾性係数	205000.0 N/mm <sup>2</sup>	E: 補剛材の弾性係数
L: 補剛材の長さ	5000.0 mm	L: 補剛材の長さ

『補剛材の必要剛性』

	5.0 × (C/L <sub>b</sub> )= 5.50 kN/mm	k <sub>o</sub> ≥ 5.0 × (C/L <sub>b</sub> ) .....(5.27式)
	C= $\sigma_y A/2$ = 1871 kN	C=( $\sigma_y \cdot A$ )/2 .....(5.28式)
L <sub>b</sub> : 補剛材間隔	1700 mm	
$\sigma_y$ : 補剛材の降伏応力度	235 N/mm <sup>2</sup>	
	k <sub>o</sub> ≥ 5.0 × (C/L <sub>b</sub> ) ok	

『横補剛材の剛性』

K=F/δ (横補剛材の剛性)

e= 395 mm  
I= 6660000 mm<sup>4</sup>

K=F/δ (横補剛材の剛性) δ = θ · e θ = M · L / 3EI = F · e · L / 3EI

θ = M · L / 3EI = F · e · L / 3EI = 0.01984

δ = θ · e = 7.84 mm

K = F / δ = 5.25 kN/mm