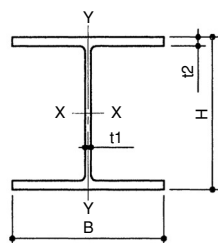


鋼材／型枠材断面性能

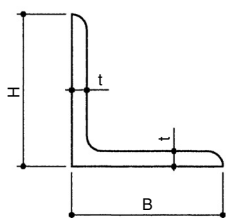
●H型鋼



材 質:SS400
 弾性係数: $E=2.06 \times 10^7 \text{N/cm}^2$
 基準強度: $F=23.5 \text{kN/cm}^2$
 許容値(長期)
 曲げ: $f_b=15.6 \text{kN/cm}^2$
 せん断: $f_s=8.8 \text{kN/cm}^2$

寸法(mm) H×B×t1×t2	単位重量 (kg/m)	断面積 (cm ²)	断面2次モーメント(cm ⁴)		断面2次半径(cm)		断面係数(cm ³)	
			lx	ly	ix	iy	Zx	Zy
100×100×6×8	17.2	21.90	383	134	4.18	2.47	76.5	26.7
125×125×6.5×9	23.8	30.31	847	293	5.29	3.11	136.0	47.0
150×150×7×10	31.5	40.14	1,640	563	6.39	3.75	219.0	75.1
175×175×7.5×11	40.2	51.21	2,880	984	7.50	4.38	330.0	112.0
200×200×8×12	49.9	63.53	4,720	1,600	8.62	5.02	472.0	160.0
250×250×9×14	72.4	92.18	10,800	3,650	10.80	6.29	867.0	292.0
300×300×10×15	94.0	119.80	20,400	6,750	13.10	7.51	1,360.0	450.0
350×350×12×19	137.0	173.90	40,300	13,600	15.20	8.84	2,300.0	776.0
400×400×13×21	172.0	218.70	66,600	22,400	17.50	10.10	3,330.0	1,120.0

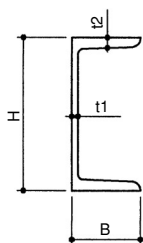
●等辺山型鋼



材 質:SS400
 弾性係数: $E=2.06 \times 10^7 \text{N/cm}^2$
 基準強度: $F=23.5 \text{kN/cm}^2$
 許容値(長期)
 曲げ: $f_b=15.6 \text{kN/cm}^2$
 せん断: $f_s=8.8 \text{kN/cm}^2$

寸法(mm) H×B×t	単位重量 (kg/m)	断面積 (cm ²)	断面2次モーメント(cm ⁴)		断面2次半径(cm)		断面係数(cm ³) Zx=Zy
			lx=ly	最小	ix=iy	最小	
25×25×3	1.12	1.427	0.08	0.33	0.75	0.48	0.45
30×30×3	1.36	1.727	1.42	0.59	0.91	0.58	0.66
30×30×5	2.16	2.746	2.14	0.91	0.88	0.57	1.03
40×40×3	1.83	2.336	3.53	1.45	1.23	0.79	1.21
40×40×5	2.95	3.755	5.42	2.25	1.20	0.77	1.91
45×45×4	2.74	3.492	6.50	2.69	1.36	0.88	2.00
50×50×4	3.06	3.892	9.06	3.74	1.53	0.98	2.49
50×50×6	4.43	5.644	12.60	5.24	1.50	0.96	3.55
60×60×5	4.55	5.802	19.60	8.06	1.84	1.18	4.52
65×65×6	5.91	7.527	29.40	12.10	1.98	1.27	6.27
75×75×6	6.85	8.727	46.10	19.00	2.30	1.47	8.47
75×75×9	9.96	12.690	64.40	26.70	2.25	1.45	12.10
75×75×12	13.00	16.560	81.90	34.50	2.22	1.44	15.70
90×90×7	9.59	12.220	93.00	38.30	2.76	1.77	14.20
90×90×10	13.20	17.000	125.00	51.60	2.71	1.74	19.50
100×100×7	10.70	13.620	129.00	53.10	3.08	1.97	17.70
100×100×10	14.90	19.000	175.00	71.90	3.03	1.95	24.40
100×100×13	19.10	24.310	220.00	91.00	3.00	1.93	31.10

●溝型鋼



材 質:SS400
 弾性係数: $E=2.06 \times 10^7 \text{N/cm}^2$
 基準強度: $F=23.5 \text{kN/cm}^2$
 許容値(長期)
 曲 げ: $f_b=15.6 \text{kN/cm}^2$
 せん断: $f_s=8.8 \text{kN/cm}^2$

寸法(mm) H×B×t1×t2	単位重量 (kg/m)	断面積 (cm ²)	断面2次モーメント(cm ⁴)		断面2次半径(cm)		断面係数(cm ³)	
			lx	ly	ix	iy	Zx	Zy
75×40×5×7	6.92	8.818	75.9	12.4	2.93	1.19	20.2	4.5
100×50×5×7.5	9.36	11.920	189.0	26.9	3.98	1.50	37.8	7.8
125×65×6×8	13.40	17.110	425.0	65.5	4.99	1.96	68.0	14.4
150×75×6.5×10	18.60	23.710	864.0	122.0	6.04	2.27	115.0	23.6
150×75×9×12.5	24.00	30.590	1,050.0	147.0	5.86	2.19	140.0	28.3
180×75×7×10.5	21.40	27.200	1,380.0	137.0	7.13	2.24	154.0	25.5
200×70×7×10	21.10	26.920	1,620.0	113.0	7.77	2.04	162.0	21.8
200×80×7.5×11	24.60	31.330	1,950.0	177.0	7.89	2.38	195.0	30.8
200×90×8×13.5	30.30	38.650	2,490.0	286.0	8.03	2.72	249.0	45.9
250×90×9×13	34.60	44.070	4,180.0	306.0	9.74	2.64	335.0	46.5
250×90×11×14.5	40.20	51.170	4,690.0	342.0	9.57	2.58	375.0	51.7

●型枠用合板

(許容値:中期)

寸法(mm) t×B	単位重量 (kg/m)	断面積 (cm ²)	断面2次モーメント (cm ⁴)	断面2次半径 (cm)	断面係数 (cm ³)	弾性係数 (N/cm ²)	許容値(N/cm ²)		
							圧縮	曲げ	せん断
12×1,000(繊維方向) (直角方向)	7.716	120.00	14.400	0.346	24.0	7×10 ⁴ 3.3×10 ⁴	1,294	2,401	
							1,137	1,597	
15×1,000(繊維方向) (直角方向)	9.645	150.00	28.125	0.433	37.5	7×10 ⁴ 3.3×10 ⁴	1,294	2,401	
							1,137	1,597	
18×1,000(繊維方向) (直角方向)	11.574	180.00	48.600	0.520	54.0	7×10 ⁴ 3.3×10 ⁴	1,294	2,401	
							1,137	1,597	

●桟木・端太角

(材質:松・桧 許容値:中期)

寸法(mm) H×B	単位重量 (kg/m)	断面積 (cm ²)	断面2次モーメント (cm ⁴)	断面2次半径 (cm)	断面係数 (cm ³)	弾性係数 (N/cm ²)	許容値(N/cm ²)		
							圧縮	曲げ	せん断
48×24(X-X) (Y-Y)	0.992	11.52	22.118	1.386	9.216	7×10 ⁴			
			5.530	0.693	4.608				
50×25(X-X) (Y-Y)	1.000	12.50	26.042	1.443	10.417	7×10 ⁴			
			6.510	0.722	5.208				
60×30(X-X) (Y-Y)	1.440	18.00	54.000	1.732	18.000	7×10 ⁴	1,176	1,323	103
			13.500	0.866	9.000				
90×90	6.480	81.00	546.750	2.598	121.500	7×10 ⁴			
100×100	8.000	100.00	833.333	2.887	166.667	7×10 ⁴			
105×105	8.820	110.25	1,012.922	3.031	192.938	7×10 ⁴			