

スーパ- 45 (スタンダード) 許容荷重表(等分布荷重で全スパン載荷) KN/m ²										
厚	2.3 (自重 0.30KN/m ²)					3.2 (自重 0.41KN/m ²)				
断面性能	断面係数		断面2次モーメント			断面係数		断面2次モーメント		
	Z(cm ³)= 27.7		I = 95.6 (cm ⁴)			Z(cm ³)= 37.5		I = 125 (cm ⁴)		
スパン	単純梁・等2連梁			等3連梁以上		単純梁・等2連梁			等3連梁以上	
	曲げ	撓み(単)	撓み(2連)	曲げ	撓み(3連)	曲げ	撓み(単)	撓み(2連)	曲げ	撓み(3連)
0.90	37.10	68.52	165.48	43.39	131.43	50.22	89.58	216.35	58.74	171.83
0.95	33.27	58.22	140.66	38.91	111.70	45.03	76.10	183.90	52.67	146.04
1.00	29.99	49.87	120.55	35.09	95.73	40.60	65.19	157.61	47.50	125.15
1.05	27.18	43.04	104.10	31.80	82.65	36.79	56.26	136.09	43.04	108.06
1.10	24.74	37.39	90.50	28.95	71.85	33.48	48.88	118.31	39.18	93.93
1.15	22.61	32.69	79.16	26.46	62.84	30.60	42.72	103.49	35.82	82.15
1.20	20.74	28.73	69.64	24.28	55.27	28.07	37.55	91.04	32.86	72.25
1.25	19.09	25.39	61.58	22.35	48.87	25.84	33.18	80.50	30.25	63.88
1.30	17.62	22.54	54.71	20.64	43.41	23.86	29.45	71.52	27.94	56.74
1.35	16.32	20.09	48.82	19.12	38.73	22.09	26.25	63.82	25.88	50.62
1.40	15.16	17.98	43.74	17.76	34.70	20.51	23.50	57.18	24.03	45.35
1.45	14.11	16.16	39.34	16.53	31.20	19.10	21.11	51.42	22.38	40.78
1.50	13.16	14.57	35.51	15.43	28.15	17.82	19.03	46.41	20.88	36.79
1.55	12.31	13.17	32.15	14.43	25.49	16.66	17.21	42.02	19.53	33.31
1.60	11.53	11.95	29.21	13.52	23.14	15.61	15.61	38.17	18.30	30.24
1.65	10.83	10.87	26.60	12.70	21.08	14.65	14.19	34.77	17.19	27.54
1.70	10.18	9.91	24.30	11.95	19.25	13.78	12.94	31.75	16.17	25.15
1.75	9.59	9.06	22.25	11.26	17.62	12.98	11.83	29.07	15.23	23.02
1.80	9.05	8.30	20.42	10.62	16.17	12.25	10.84	26.69	14.38	21.12
1.85	8.55	7.62	18.79	10.04	14.87	11.57	9.95	24.55	13.59	19.42
1.90	8.09	7.01	17.32	9.50	13.70	10.95	9.15	22.63	12.86	17.90
1.95	7.67	6.47	16.00	9.01	12.65	10.38	8.44	20.90	12.19	16.52
2.00	7.27	5.97	14.81	8.55	11.70	9.84	7.79	19.34	11.57	15.29
2.05	6.91	5.52	13.73	8.12	10.85	9.35	7.20	17.93	10.99	14.16
2.10	6.57	5.12	12.75	7.72	10.07	8.89	6.67	16.65	10.45	13.15
2.15	6.25	4.75	11.86	7.36	9.36	8.46	6.19	15.49	9.95	12.22
2.20	5.96	4.41	11.05	7.01	8.72	8.06	5.75	14.43	9.49	11.38
2.25	5.68	4.10	10.31	6.69	8.13	7.69	5.35	13.46	9.05	10.61
2.30	5.43	3.82	9.63	6.39	7.59	7.34	4.98	12.58	8.65	9.91
2.35	5.19	3.57	9.01	6.11	7.10	7.02	4.64	11.77	8.27	9.27
2.40	4.96	3.33	8.44	5.84	6.65	6.71	4.34	11.02	7.91	8.67
2.45	4.75	3.11	7.92	5.60	6.23	6.42	4.05	10.34	7.57	8.13
2.50	4.55	2.91	7.43	5.36	5.85	6.15	3.79	9.70	7.26	7.63
2.55	4.36	2.73	6.99	5.14	5.49	5.90	3.55	9.12	6.96	7.16
2.60	4.18	2.55	6.58	4.94	5.16	5.66	3.32	8.58	6.68	6.73
2.65	4.01	2.40	6.19	4.74	4.86	5.43	3.12	8.08	6.41	6.34
2.70	3.86	2.25	5.84	4.55	4.58	5.22	2.92	7.62	6.16	5.97
2.75	3.71	2.11	5.51	4.38	4.32	5.01	2.74	7.19	5.93	5.63
2.80	3.56	1.99	5.21	4.21	4.07	4.82	2.58	6.79	5.70	5.31
2.85	3.43	1.87	4.92	4.06	3.85	4.64	2.42	6.42	5.49	5.01
2.90	3.30	1.76	4.66	3.91	3.64	4.47	2.28	6.07	5.29	4.74
2.95	3.18	1.65	4.41	3.77	3.44	4.30	2.15	5.75	5.10	4.48
3.00	3.07	1.56	4.18	3.63	3.26	4.15	2.02	5.44	4.91	4.24

(注) i) 許容荷重は (仕上げ+積載荷重)を表し、自重は考慮済み。

ii) 集中荷重や荷重の混在は別途検討の必要があります。

iii) 均等スパンで検討、スパンの混在は別途検討の必要があります。

検討の条件

* 諸定数

長期許容曲げ応力度

$$f_b = 136.7 \text{ (N/mm}^2\text{)}$$

ヤング率

$$E = 205000 \text{ (N/mm}^2\text{)}$$

$\delta_{max} = L/300$ で検討。

** 条件式

単純梁の場合

$$M_{max} = w \cdot L^2 / 8$$

$$\delta_{max} = 5 \cdot wL^4 / 384 \cdot EI$$

等2連梁の場合

$$M_{max} = w \cdot L^2 / 8$$

$$\delta_{max} = wL^4 / 185 \cdot EI$$

等3連梁以上の場合

$$M_{max} = 0.107 \cdot w \cdot L^2$$

$$\delta_{max} = wL^4 / 147 \cdot EI$$