

パワーフロアー (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 0.28KN/m ²)					3.2 (自重 0.38KN/m ²)				
	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		
断面性能	Z(cm ³)= 19.2		I = 61.3 (cm ⁴)			Z(cm ³)= 26.5		I = 81.1 (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	25.63	43.85	106.02	29.99	84.19	35.39	58.00	140.26	41.40	111.37
0.95	22.98	37.24	90.10	26.89	71.54	31.72	49.26	119.20	37.12	94.64
1.00	20.71	31.89	77.21	24.24	61.30	28.59	42.18	102.14	33.47	81.08
1.05	18.76	27.51	66.66	21.96	52.91	25.90	36.39	88.18	30.32	69.99
1.10	17.07	23.89	57.94	19.99	45.98	23.56	31.60	76.65	27.59	60.83
1.15	15.59	20.87	50.67	18.26	40.21	21.53	27.60	67.03	25.21	53.18
1.20	14.30	18.34	44.57	16.75	35.35	19.74	24.25	58.95	23.12	46.76
1.25	13.15	16.19	39.40	15.41	31.25	18.16	21.41	52.11	21.28	41.33
1.30	12.14	14.36	34.99	14.23	27.75	16.76	18.99	46.29	19.65	36.70
1.35	11.24	12.80	31.22	13.18	24.75	15.52	16.92	41.29	18.19	32.73
1.40	10.43	11.44	27.96	12.23	22.16	14.40	15.13	36.98	16.89	29.31
1.45	9.70	10.27	25.14	11.38	19.92	13.40	13.58	33.25	15.72	26.34
1.50	9.05	9.25	22.68	10.62	17.96	12.50	12.23	30.00	14.66	23.76
1.55	8.46	8.36	20.53	9.93	16.26	11.68	11.05	27.15	13.71	21.50
1.60	7.92	7.57	18.64	9.30	14.75	10.94	10.01	24.65	12.84	19.51
1.65	7.43	6.88	16.97	8.73	13.43	10.26	9.09	22.44	12.05	17.76
1.70	6.98	6.27	15.49	8.21	12.25	9.64	8.28	20.49	11.33	16.20
1.75	6.57	5.72	14.18	7.73	11.21	9.08	7.56	18.75	10.67	14.82
1.80	6.20	5.24	13.01	7.29	10.28	8.56	6.92	17.20	10.07	13.59
1.85	5.85	4.80	11.96	6.88	9.45	8.09	6.34	15.81	9.51	12.49
1.90	5.53	4.41	11.02	6.51	8.70	7.65	5.83	14.57	9.00	11.50
1.95	5.24	4.06	10.17	6.17	8.02	7.24	5.36	13.45	8.52	10.61
2.00	4.97	3.74	9.41	5.85	7.42	6.86	4.94	12.44	8.08	9.80
2.05	4.71	3.45	8.72	5.56	6.87	6.51	4.56	11.52	7.67	9.08
2.10	4.48	3.19	8.09	5.28	6.37	6.19	4.22	10.69	7.29	8.42
2.15	4.26	2.96	7.52	5.02	5.92	5.89	3.90	9.94	6.94	7.82
2.20	4.06	2.74	7.00	4.79	5.50	5.61	3.62	9.25	6.61	7.27
2.25	3.87	2.54	6.52	4.56	5.13	5.34	3.36	8.62	6.31	6.77
2.30	3.69	2.36	6.09	4.36	4.78	5.10	3.12	8.05	6.02	6.32
2.35	3.52	2.20	5.69	4.16	4.46	4.87	2.90	7.52	5.75	5.90
2.40	3.36	2.05	5.33	3.98	4.17	4.65	2.70	7.04	5.50	5.51
2.45	3.22	1.91	4.99	3.81	3.91	4.45	2.51	6.59	5.26	5.16
2.50	3.08	1.78	4.68	3.64	3.66	4.26	2.34	6.18	5.04	4.83
2.55	2.95	1.66	4.39	3.49	3.43	4.08	2.19	5.80	4.83	4.53
2.60	2.83	1.55	4.13	3.35	3.22	3.91	2.04	5.45	4.63	4.26
2.65	2.71	1.45	3.88	3.21	3.03	3.75	1.91	5.13	4.44	4.00
2.70	2.60	1.35	3.66	3.08	2.85	3.59	1.78	4.83	4.26	3.76
2.75	2.50	1.27	3.45	2.96	2.68	3.45	1.67	4.55	4.10	3.54
2.80	2.40	1.19	3.25	2.85	2.53	3.32	1.56	4.29	3.94	3.33
2.85	2.30	1.11	3.07	2.74	2.38	3.19	1.46	4.05	3.79	3.14
2.90	2.22	1.04	2.90	2.64	2.24	3.06	1.37	3.82	3.64	2.96
2.95	2.13	0.97	2.74	2.54	2.12	2.95	1.28	3.61	3.51	2.79
3.00	2.05	0.91	2.59	2.44	2.00	2.84	1.20	3.42	3.38	2.64

(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

$f_b = 136.66$ (N/mm²)

ヤング率

$E = 205000$ (N/mm²)

$\delta_{max} = L/300$ で検討。

** 条件式

単純梁の場合

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

等2連梁の場合

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

等3連梁以上の場合

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

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

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

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