

(3) タイプB ゴム支承

1) 設計条件

- 対象は単純桁とする。
- 死荷重反力は全反力の65%とする。
- 最小反力は全反力の52%とする。
- 等価水平震度

地域別補正係数 $cZ=1.0$

橋脚の許容塑性率 $\mu_a=3$

以上より $khe=0.89$ とする。

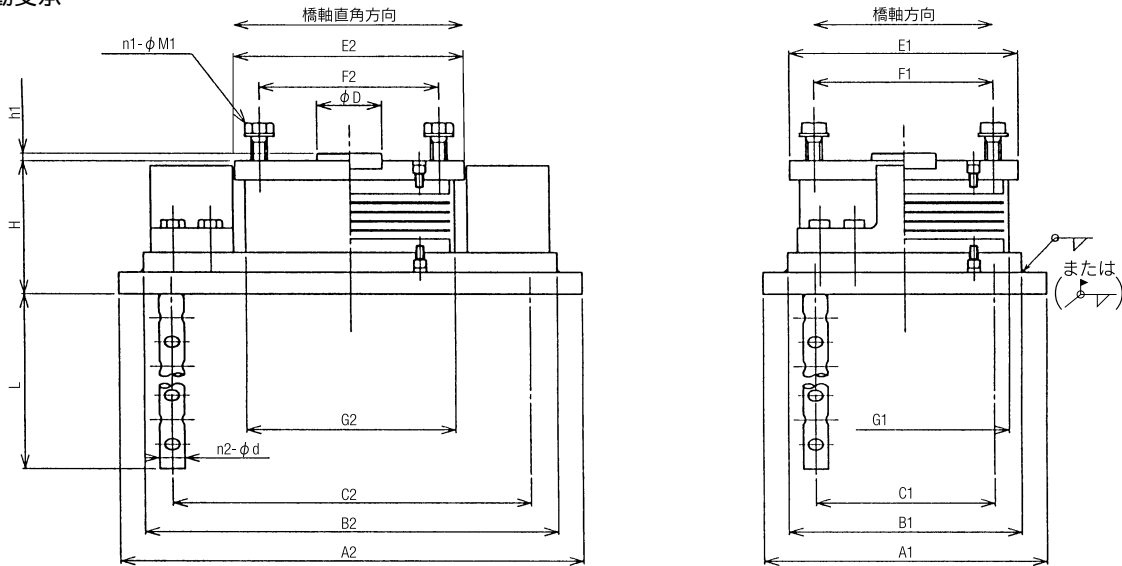
○ $R_U \cdot R_L$ について

$$R_U=0.2R_d, R_L=1.8R_d$$

地盤種別 I種

注) 本表は基本計画のための目安となる数値であるため、実際の使用にあたっては詳細設計により数値を決定のこと。

2) 可動支承



呼び反力	kN	430	620	860	1100	1400	1800	2100
H	mm	209	239	244	274	284	299	314
A 1	mm	470	540	620	570	640	670	700
A 2	mm	670	740	810	930	1030	1110	1170
B 1	mm	370	440	520	470	540	570	600
B 2	mm	570	640	710	830	930	1010	1070
C 1	mm	1×270	1×330	1×410	1×360	2×215	2×225	2×240
C 2	mm	1×470	1×530	2×300	2×360	2×410	2×445	2×475
n 2	mm	4	4	6	6	8	8	8
phi d	mm	38	42	42	50	46	55	60
L	mm	360	420	500	550	460	550	600
G 1	mm	270	320	370	420	470	520	570
G 2	mm	270	320	370	420	470	520	570
E 1	mm	310	360	410	460	510	560	610
E 2	mm	310	360	410	460	510	560	610
F 1	mm	1×240	1×270	1×320	1×360	140,150,140	3×160	170,180,170
F 2	mm	1×240	1×270	1×320	1×360	140,150,140	3×160	170,180,170
n 1	mm	4	4	4	4	12	12	12
M 1	mm	M22	M27	M30	M33	M24	M24	M27
phi D	mm	80	100	110	130	140	160	170
h 1	mm	15	15	15	15	15	15	15
質量	kg	246.2	378.9	502.7	628.5	787.1	1006.7	1224.9

呼び反力	kN	2500	3000	3500	4000	4500	5100	5700
H	mm	337	357	367	397	417	437	462
A 1	mm	870	900	980	1040	1100	1140	1140
A 2	mm	1200	1300	1340	1430	1520	1610	1700
B 1	mm	770	800	880	940	1000	1040	1040
B 2	mm	1100	1200	1240	1330	1420	1510	1600
C 1	mm	2×325	2×335	2×370	2×400	2×430	2×440	2×435
C 2	mm	2×490	2×535	2×550	2×595	2×640	2×675	2×715
n 2	mm	8	8	8	8	8	8	8
phi d	mm	60	70	75	80	80	85	90
L	mm	650	700	750	800	850	900	950
G 1	mm	620	670	720	770	820	870	920
G 2	mm	620	670	720	770	820	870	920
E 1	mm	660	710	760	810	860	910	960
E 2	mm	660	710	760	810	860	910	960
F 1	mm	3×190	205,210,205	3×220	235,240,235	3×250	260,270,260	275,280,275
F 2	mm	3×190	205,210,205	3×220	235,240,235	3×250	260,270,260	275,280,275
n 1	mm	12	12	12	12	12	12	12
M 1	mm	M30	M30	M33	M33	M36	M39	M42
phi D	mm	180	200	210	230	240	260	270
h 1	mm	15	15	15	15	15	18	18
質量	kg	1576.2	1949.3	2276.5	2764.8	3262.3	3815.9	4345.3