



表6.2.4-1 Pca床版の耐力 (断面A)

桁重ケース	ヤング係数 断面2次 モーメント	E tf/m ²	I m ⁴	弾性剛性 tf·m ²	軸力 N tf	プレストレス P tf	偏心量 ep cm	鋼材量 (PC鋼材) mm ²	鋼材量 (鉄筋) cm ²	下側引張(正の曲げ)				上側引張(負の曲げ)											
										ひび割れ時 Mc(+) tf·m	ひび割れ時 φs(+) 10 ⁻³ x 1/m	降伏時 My(+) tf·m	降伏時 φy(+) 10 ⁻³ x 1/m	終局時 Mu(+) tf·m	終局時 φu(+) 10 ⁻³ x 1/m	降伏剛性 E x I tf·m ²	降伏剛性 比率	降伏時 Mc(-) tf·m	降伏時 φs(-) 10 ⁻³ x 1/m	降伏時 My(-) tf·m	降伏時 φy(-) 10 ⁻³ x 1/m	終局時 Mu(-) tf·m	終局時 φu(-) 10 ⁻³ x 1/m		
SECA(-60)	3.5E+06	0.003408	11928	-60	42	394.8	4.9	394.8	15.484	1.7	0.141	4.0	6.034	663	1/18.0	8.6	179.226	-8.5	-0.693	-16.5	-6.758	2442	1/4.9	-23.0	-60.677
SECA(-55)	3.5E+06	0.003408	11928	-55	42	394.8	4.9	394.8	15.484	2.0	0.163	4.6	6.115	752	1/19.9	9.3	169.585	-9.0	-0.729	-17.5	-6.870	2547	1/4.7	-24.0	-57.375
SECA(-50)	3.5E+06	0.003408	11928	-50	42	394.8	4.9	394.8	15.484	2.3	0.185	5.3	6.190	856	1/19.9	10.0	169.920	-9.4	-0.766	-18.4	-6.980	2636	1/4.5	-25.0	-55.472
SECA(-45)	3.5E+06	0.003408	11928	-45	42	394.8	4.9	394.8	15.484	2.5	0.207	5.9	6.261	942	1/12.7	10.6	153.090	-9.9	-0.803	-19.4	-7.087	2737	1/4.4	-25.9	-53.932
SECA(-40)	3.5E+06	0.003408	11928	-40	42	394.8	4.9	394.8	15.484	2.8	0.230	6.5	6.329	1027	1/11.6	11.3	145.982	-10.3	-0.839	-20.4	-7.193	2836	1/4.2	-26.8	-52.439
SECA(-35)	3.5E+06	0.003408	11928	-35	42	394.8	4.9	394.8	15.484	3.1	0.252	7.1	6.394	1110	1/10.7	11.9	139.501	-10.8	-0.876	-21.4	-7.298	2932	1/4.1	-27.7	-50.993
SECA(-30)	3.5E+06	0.003408	11928	-30	42	394.8	4.9	394.8	15.484	3.4	0.274	7.7	6.456	1193	1/10.0	12.6	133.567	-11.2	-0.913	-22.3	-7.401	3013	1/4.0	-28.5	-49.593
SECA(-25)	3.5E+06	0.003408	11928	-25	42	394.8	4.9	394.8	15.484	3.6	0.296	8.3	6.516	1274	1/9.4	13.2	128.388	-11.7	-0.949	-23.3	-7.503	3105	1/3.8	-29.4	-48.239
SECA(-20)	3.5E+06	0.003408	11928	-20	42	394.8	4.9	394.8	15.484	3.9	0.318	8.9	6.575	1354	1/8.8	13.8	123.779	-12.1	-0.986	-24.2	-7.604	3182	1/3.7	-30.3	-46.929
SECA(-15)	3.5E+06	0.003408	11928	-15	42	394.8	4.9	394.8	15.484	4.2	0.340	9.5	6.632	1433	1/8.3	14.4	119.462	-12.6	-1.023	-25.1	-7.705	3258	1/3.7	-31.2	-45.663
SECA(-10)	3.5E+06	0.003408	11928	-10	42	394.8	4.9	394.8	15.484	4.4	0.362	10.1	6.687	1510	1/7.9	15.0	115.411	-13.0	-1.059	-26.1	-7.805	3344	1/3.6	-32.1	-44.440
SECA(-5)	3.5E+06	0.003408	11928	-5	42	394.8	4.9	394.8	15.484	4.7	0.384	10.6	6.741	1572	1/7.6	15.6	111.606	-13.5	-1.096	-27.0	-7.904	3416	1/3.5	-32.9	-43.900
SECA(0)	3.5E+06	0.003408	11928	0	42	394.8	4.9	394.8	15.484	5.0	0.406	11.2	6.794	1649	1/7.2	16.2	108.027	-13.9	-1.133	-27.9	-8.003	3486	1/3.4	-33.7	-42.229
SECA(5)	3.5E+06	0.003408	11928	5	42	394.8	4.9	394.8	15.484	5.3	0.428	11.8	6.846	1724	1/6.9	16.8	104.654	-14.4	-1.170	-28.8	-8.102	3555	1/3.4	-34.5	-41.190
SECA(10)	3.5E+06	0.003408	11928	10	42	394.8	4.9	394.8	15.484	5.5	0.450	12.4	6.897	1798	1/6.6	17.4	101.473	-14.8	-1.206	-29.7	-8.200	3622	1/3.3	-35.3	-40.184
SECA(15)	3.5E+06	0.003408	11928	15	42	394.8	4.9	394.8	15.484	5.8	0.472	12.9	6.947	1857	1/6.4	17.9	98.468	-15.3	-1.243	-30.6	-8.299	3687	1/3.2	-36.1	-39.211
SECA(20)	3.5E+06	0.003408	11928	20	42	394.8	4.9	394.8	15.484	6.1	0.494	13.5	6.997	1929	1/6.2	18.5	95.627	-15.7	-1.280	-31.5	-8.397	3751	1/3.2	-36.9	-38.268
SECA(25)	3.5E+06	0.003408	11928	25	42	394.8	4.9	394.8	15.484	6.3	0.516	14.0	7.045	1987	1/6.0	19.1	93.614	-16.2	-1.316	-32.3	-8.496	3802	1/3.1	-37.7	-37.356
SECA(30)	3.5E+06	0.003408	11928	30	42	394.8	4.9	394.8	15.484	6.6	0.538	14.6	7.093	2058	1/5.8	19.6	91.723	-16.6	-1.353	-33.2	-8.594	3863	1/3.1	-38.5	-36.473
SECA(35)	3.5E+06	0.003408	11928	35	42	394.8	4.9	394.8	15.484	6.9	0.561	15.1	7.141	2115	1/5.6	20.2	89.884	-17.1	-1.390	-34.1	-8.693	3923	1/3.0	-39.3	-35.619
SECA(40)	3.5E+06	0.003408	11928	40	42	394.8	4.9	394.8	15.484	7.2	0.583	15.7	7.188	2184	1/5.5	20.7	88.096	-17.5	-1.426	-34.9	-8.792	3970	1/3.0	-40.0	-34.794
SECA(45)	3.5E+06	0.003408	11928	45	42	394.8	4.9	394.8	15.484	7.4	0.605	16.2	7.234	2239	1/5.3	21.3	86.358	-18.0	-1.463	-35.8	-8.891	4027	1/3.0	-40.8	-33.995
SECA(50)	3.5E+06	0.003408	11928	50	42	394.8	4.9	394.8	15.484	7.7	0.627	16.8	7.280	2308	1/5.2	21.8	84.669	-18.4	-1.500	-36.6	-8.991	4071	1/2.9	-41.6	-33.223
SECA(55)	3.5E+06	0.003408	11928	55	42	394.8	4.9	394.8	15.484	8.0	0.649	17.3	7.326	2362	1/5.1	22.3	83.027	-18.9	-1.536	-37.4	-9.091	4114	1/2.9	-42.3	-32.477
SECA(60)	3.5E+06	0.003408	11928	60	42	394.8	4.9	394.8	15.484	8.2	0.671	17.8	7.371	2415	1/4.9	22.9	81.431	-19.3	-1.573	-38.3	-9.192	4167	1/2.9	-43.1	-31.755

* ひび割れ引張強度をコンクリートの引張強度33.1kgf/cm²と仮定した。
* 降伏時は鉄筋の降伏時とする。