



表6.2.4-5 Pca床版の耐力 (断面E')

荷重ケース	ヤング係数 断面2次 モーメント	E tf/m ²	弾性塑性性	軸力 N tf	アレストス P tf	偏心量 ep cm	鋼材量		下側引張 (正の曲げ)			上側引張 (負の曲げ)			最終時 Mu(+) tf-m	終局時 Mu(+) tf-m	終局時 φu(+) 10-3 x 1/m	降伏時 My(+) tf-m	降伏時 φy(+) 10-3 x 1/m	降伏塑性性 降伏時 E x I tf-m ²	降伏塑性性 降伏時 Mu(-) tf-m	降伏塑性性 降伏時 φu(-) 10-3 x 1/m	終局時 Mu(-) tf-m	終局時 φu(-) 10-3 x 1/m	終局時 Mu(-) tf-m	終局時 φu(-) 10-3 x 1/m
							(PC鋼材)	鋼材量 (鉄筋)	ひび割れ時 Me(+) tf-m	ひび割れ時 φe(+) 10-3 x 1/m	降伏時 My(+) tf-m	降伏時 φy(+) 10-3 x 1/m	降伏塑性性 降伏時 E x I tf-m ²	降伏時 Mu(+) tf-m												
SECE(-60)	3.5E+06	0.002153	7535.5	-60	42	-13.3	394.8	15.484	7.7	0.936	14.3	6.154	2324	170.624	0.6	0.078	-6.5	-7.419	876	1/9	-9.2	-42.265				
SECE(-55)	3.5E+06	0.002153	7535.5	-55	42	-13.3	394.8	15.484	7.9	0.960	14.7	6.228	2360	161.855	0.1	0.018	-7.6	-7.596	1001	1/8	-10.2	-40.784				
SECE(-50)	3.5E+06	0.002153	7535.5	-50	42	-13.3	394.8	15.484	8.1	0.984	15.2	6.297	2414	153.938	-0.3	-0.042	-8.6	-7.771	1107	1/7	-11.1	-39.631				
SECE(-45)	3.5E+06	0.002153	7535.5	-45	42	-13.3	394.8	15.484	8.3	1.008	15.6	6.364	2451	146.753	-0.8	-0.101	-9.7	-7.845	1221	1/6	-12.0	-38.504				
SECE(-40)	3.5E+06	0.002153	7535.5	-40	42	-13.3	394.8	15.484	8.5	1.032	16.1	6.428	2505	140.205	-1.3	-0.161	-10.7	-8.117	1318	1/6	-12.9	-37.403				
SECE(-35)	3.5E+06	0.002153	7535.5	-35	42	-13.3	394.8	15.484	8.7	1.056	16.5	6.489	2543	134.213	-1.8	-0.220	-11.7	-8.289	1412	1/5	-13.8	-36.330				
SECE(-30)	3.5E+06	0.002153	7535.5	-30	42	-13.3	394.8	15.484	8.9	1.080	17.0	6.549	2586	128.709	-2.3	-0.280	-12.7	-8.461	1501	1/5	-14.7	-35.284				
SECE(-25)	3.5E+06	0.002153	7535.5	-25	42	-13.3	394.8	15.484	9.0	1.104	17.4	6.606	2634	123.637	-2.8	-0.339	-13.7	-8.633	1587	1/5	-15.6	-34.265				
SECE(-20)	3.5E+06	0.002153	7535.5	-20	42	-13.3	394.8	15.484	9.2	1.128	17.8	6.663	2672	118.948	-3.3	-0.399	-14.7	-8.805	1670	1/5	-16.5	-33.274				
SECE(-15)	3.5E+06	0.002153	7535.5	-15	42	-13.3	394.8	15.484	9.4	1.152	18.3	6.718	2724	114.600	-3.8	-0.459	-15.7	-8.978	1749	1/4	-17.4	-32.312				
SECE(-10)	3.5E+06	0.002153	7535.5	-10	42	-13.3	394.8	15.484	9.6	1.176	18.7	6.771	2762	110.557	-4.2	-0.518	-16.7	-9.153	1825	1/4	-18.3	-31.377				
SECE(-5)	3.5E+06	0.002153	7535.5	-5	42	-13.3	394.8	15.484	9.8	1.200	19.1	6.824	2799	106.788	-4.7	-0.578	-17.6	-9.328	1887	1/4	-19.1	-30.471				
SECE(0)	3.5E+06	0.002153	7535.5	0	42	-13.3	394.8	15.484	10.0	1.224	19.5	6.876	2836	103.268	-5.2	-0.637	-18.6	-9.506	1957	1/4	-20.0	-29.592				
SECE(5)	3.5E+06	0.002153	7535.5	5	42	-13.3	394.8	15.484	10.2	1.248	19.9	6.927	2873	99.971	-5.7	-0.697	-19.5	-9.686	2013	1/4	-20.9	-28.741				
SECE(10)	3.5E+06	0.002153	7535.5	10	42	-13.3	394.8	15.484	10.4	1.272	20.3	6.977	2910	96.878	-6.2	-0.756	-20.5	-9.868	2078	1/4	-21.7	-27.918				
SECE(15)	3.5E+06	0.002153	7535.5	15	42	-13.3	394.8	15.484	10.6	1.296	20.7	7.026	2946	94.438	-6.7	-0.816	-21.4	-10.052	2129	1/4	-22.6	-27.122				
SECE(20)	3.5E+06	0.002153	7535.5	20	42	-13.3	394.8	15.484	10.8	1.320	21.1	7.074	2983	92.559	-7.2	-0.875	-22.3	-10.240	2178	1/3	-23.4	-26.354				
SECE(25)	3.5E+06	0.002153	7535.5	25	42	-13.3	394.8	15.484	11.0	1.344	21.5	7.122	3019	90.729	-7.7	-0.935	-23.2	-10.432	2224	1/3	-24.3	-25.611				
SECE(30)	3.5E+06	0.002153	7535.5	30	42	-13.3	394.8	15.484	11.2	1.368	21.9	7.170	3055	88.948	-8.1	-0.995	-24.0	-10.628	2258	1/3	-25.1	-24.895				
SECE(35)	3.5E+06	0.002153	7535.5	35	42	-13.3	394.8	15.484	11.4	1.392	22.3	7.217	3090	87.215	-8.6	-1.054	-24.9	-10.828	2300	1/3	-25.9	-24.204				
SECE(40)	3.5E+06	0.002153	7535.5	40	42	-13.3	394.8	15.484	11.6	1.416	22.7	7.263	3126	85.529	-9.1	-1.114	-25.8	-11.034	2338	1/3	-26.7	-23.538				
SECE(45)	3.5E+06	0.002153	7535.5	45	42	-13.3	394.8	15.484	11.8	1.440	23.1	7.309	3161	83.889	-9.6	-1.173	-26.6	-11.245	2366	1/3	-27.5	-22.897				
SECE(50)	3.5E+06	0.002153	7535.5	50	42	-13.3	394.8	15.484	12.0	1.464	23.5	7.354	3196	82.293	-10.1	-1.233	-27.4	-11.462	2391	1/3	-28.3	-22.279				
SECE(55)	3.5E+06	0.002153	7535.5	55	42	-13.3	394.8	15.484	12.2	1.488	23.8	7.399	3217	80.741	-10.6	-1.292	-28.2	-11.685	2413	1/3	-29.0	-21.684				
SECE(60)	3.5E+06	0.002153	7535.5	60	42	-13.3	394.8	15.484	12.4	1.512	24.2	7.444	3251	79.231	-11.1	-1.352	-29.0	-11.915	2434	1/3	-29.8	-21.112				

* 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。