



表6.2.4-4 Pca床版の耐力 (断面D')

荷重ケース	ヤング係数 E tf/m <sup>2</sup>	モーメント 断面2次 I m <sup>4</sup>	弾性剛性 E x I tf-m <sup>2</sup>	軸力 N tf	アレストス P tf	偏心量 ep cm	鋼材量 (PC鋼材)		鋼材量 (鉄筋)		下側引張 (正の曲げ)			上側引張 (負の曲げ)										
							mm <sup>2</sup>	cm <sup>2</sup>	Mx(+) tf-m	φx(+) 10-3 x 1/m	E x I tf-m <sup>2</sup>	降伏時 Mu(+) tf-m	ひび割れ時 Mc(+) tf-m	ひび割れ時 φx(+) 10-3 x 1/m	Mx(-) tf-m	φx(-) 10-3 x 1/m	E x I tf-m <sup>2</sup>	降伏時 Mu(-) tf-m	ひび割れ時 Mc(-) tf-m	ひび割れ時 φx(-) 10-3 x 1/m	降伏時 Mu(+) tf-m	降伏時 Mu(-) tf-m	降伏時 φx(+) 10-3 x 1/m	降伏時 φx(-) 10-3 x 1/m
SECD(-60)	3.5E+06	0.003408	11928	-60	84	-10.1	789.6	15.484	14.5	1.179	23.8	6.794	3503	1/3	35.0	99.763	-1.8	-0.145	-11.8	-7.510	1571	1/8	-17.1	-42.849
SECD(-55)	3.5E+06	0.003408	11928	-55	84	-10.1	789.6	15.484	14.8	1.200	24.4	6.847	3564	1/3	35.6	96.682	-2.2	-0.182	-12.7	-7.606	1670	1/7	-18.0	-41.792
SECD(-50)	3.5E+06	0.003408	11928	-50	84	-10.1	789.6	15.484	15.1	1.222	24.9	6.898	3610	1/3	36.2	94.251	-2.7	-0.219	-13.7	-7.702	1779	1/7	-18.8	-40.851
SECD(-45)	3.5E+06	0.003408	11928	-45	84	-10.1	789.6	15.484	15.3	1.244	25.5	6.949	3670	1/3	36.7	92.270	-3.2	-0.256	-14.6	-7.797	1873	1/6	-19.5	-40.145
SECD(-40)	3.5E+06	0.003408	11928	-40	84	-10.1	789.6	15.484	15.6	1.266	26.1	6.999	3729	1/3	37.3	90.348	-3.6	-0.292	-15.5	-7.891	1964	1/6	-20.3	-39.450
SECD(-35)	3.5E+06	0.003408	11928	-35	84	-10.1	789.6	15.484	15.9	1.288	26.6	7.048	3774	1/3	37.8	88.483	-4.1	-0.329	-16.4	-7.985	2054	1/6	-21.0	-38.767
SECD(-30)	3.5E+06	0.003408	11928	-30	84	-10.1	789.6	15.484	16.1	1.309	27.2	7.096	3833	1/3	38.4	86.674	-4.5	-0.366	-17.2	-8.079	2129	1/6	-21.7	-38.096
SECD(-25)	3.5E+06	0.003408	11928	-25	84	-10.1	789.6	15.484	16.4	1.331	27.7	7.144	3878	1/3	38.9	84.919	-5.0	-0.402	-18.1	-8.173	2215	1/5	-22.5	-37.435
SECD(-20)	3.5E+06	0.003408	11928	-20	84	-10.1	789.6	15.484	16.7	1.353	28.2	7.191	3922	1/3	39.5	83.217	-5.4	-0.439	-19.0	-8.266	2298	1/5	-23.2	-36.787
SECD(-15)	3.5E+06	0.003408	11928	-15	84	-10.1	789.6	15.484	17.0	1.375	28.8	7.238	3979	1/3	40.1	81.565	-5.9	-0.476	-19.9	-8.360	2380	1/5	-24.0	-36.149
SECD(-10)	3.5E+06	0.003408	11928	-10	84	-10.1	789.6	15.484	17.2	1.397	29.3	7.284	4023	1/3	40.6	79.963	-6.3	-0.512	-20.7	-8.454	2449	1/5	-24.7	-35.523
SECD(-5)	3.5E+06	0.003408	11928	-5	84	-10.1	789.6	15.484	17.5	1.418	29.8	7.329	4066	1/3	41.1	78.409	-6.8	-0.549	-21.6	-8.547	2527	1/5	-25.4	-34.909
SECD(0)	3.5E+06	0.003408	11928	0	84	-10.1	789.6	15.484	17.8	1.440	30.4	7.375	4122	1/3	41.7	77.198	-7.2	-0.586	-22.4	-8.641	2592	1/5	-26.1	-34.306
SECD(5)	3.5E+06	0.003408	11928	5	84	-10.1	789.6	15.484	18.0	1.462	30.9	7.420	4165	1/3	42.2	76.078	-7.7	-0.622	-23.3	-8.735	2668	1/4	-26.9	-33.714
SECD(10)	3.5E+06	0.003408	11928	10	84	-10.1	789.6	15.484	18.3	1.484	31.4	7.464	4207	1/3	42.7	74.977	-8.1	-0.659	-24.1	-8.829	2730	1/4	-27.6	-33.133
SECD(15)	3.5E+06	0.003408	11928	15	84	-10.1	789.6	15.484	18.6	1.505	31.9	7.508	4249	1/3	43.2	73.896	-8.6	-0.696	-25.0	-8.923	2802	1/4	-28.3	-32.564
SECD(20)	3.5E+06	0.003408	11928	20	84	-10.1	789.6	15.484	18.8	1.527	32.4	7.552	4290	1/3	43.7	72.833	-9.0	-0.733	-25.8	-9.018	2861	1/4	-29.0	-32.005
SECD(25)	3.5E+06	0.003408	11928	25	84	-10.1	789.6	15.484	19.1	1.549	33.0	7.596	4345	1/3	44.2	71.790	-9.5	-0.769	-26.6	-9.113	2919	1/4	-29.8	-31.458
SECD(30)	3.5E+06	0.003408	11928	30	84	-10.1	789.6	15.484	19.4	1.571	33.5	7.639	4385	1/3	44.7	70.764	-9.9	-0.806	-27.4	-9.209	2975	1/4	-30.5	-30.922
SECD(35)	3.5E+06	0.003408	11928	35	84	-10.1	789.6	15.484	19.6	1.593	34.0	7.682	4426	1/3	45.2	69.768	-10.4	-0.843	-28.2	-9.305	3031	1/4	-31.2	-30.397
SECD(40)	3.5E+06	0.003408	11928	40	84	-10.1	789.6	15.484	19.9	1.614	34.5	7.725	4466	1/3	45.7	68.789	-10.8	-0.879	-29.0	-9.402	3084	1/4	-31.9	-29.882
SECD(45)	3.5E+06	0.003408	11928	45	84	-10.1	789.6	15.484	20.2	1.636	35.0	7.767	4506	1/3	46.2	67.799	-11.3	-0.916	-29.8	-9.500	3137	1/4	-32.6	-29.379
SECD(50)	3.5E+06	0.003408	11928	50	84	-10.1	789.6	15.484	20.4	1.658	35.5	7.809	4546	1/3	46.7	66.846	-11.7	-0.953	-30.6	-9.598	3188	1/4	-33.3	-28.885
SECD(55)	3.5E+06	0.003408	11928	55	84	-10.1	789.6	15.484	20.7	1.680	36.0	7.852	4585	1/3	47.2	65.910	-12.2	-0.989	-31.4	-9.697	3238	1/4	-34.0	-28.402
SECD(60)	3.5E+06	0.003408	11928	60	84	-10.1	789.6	15.484	21.0	1.702	36.5	7.893	4624	1/3	47.7	64.993	-12.7	-1.026	-32.2	-9.796	3287	1/4	-34.7	-27.930

\* ひび割れ引張強度をコンクリートの引張強度33.1kgf/cm<sup>2</sup>と仮定した。  
\* 降伏時は鉄筋の降伏時とする。