

Lp.	Schematy obciżeń	Momenty przęslowe		Momenty podporowe		Siły poprzeczne i reakcje					
		$M_1$	$M_2$	$M_B$	$M_C$	$A$	$Q_{B_1}$	$Q_{B_2}$	$Q_{C_1}$	$Q_{C_2}$	$D$
1		0,080	0,025	-0,100	-0,100	0,400	-0,600	0,500	-0,500	0,600	0,400
2		0,101	-0,050	-0,050	-0,050	0,450	-0,050	0,000	0,000	0,550	0,450
3		-0,025	0,075	-0,050	-0,050	-0,050	-0,050	0,500	-0,500	0,050	-0,050
4		-	-	-0,117	-0,033	0,383	-0,617	0,583	-0,417	0,033	-0,033
5		-	-	-0,067	-0,017	0,433	-0,567	0,083	0,083	-0,017	0,017
6		0,175	0,100	-0,150	-0,150	0,350	-0,650	0,500	-0,500	0,650	0,350
7		0,213	-0,075	-0,075	-0,075	0,425	-0,575	0,000	0,000	0,575	0,425
8		-0,038	0,175	-0,075	-0,075	-0,075	-0,075	0,500	-0,500	0,075	-0,075

Cd. trzy przęsla

Lp.	Schematy obciżeń	Momenty przęslowe		Momenty podporowe		Siły poprzeczne i reakcje					
		$M_1$	$M_2$	$M_B$	$M_C$	$A$	$Q_{B_1}$	$Q_{B_2}$	$Q_{C_1}$	$Q_{C_2}$	$D$
9		-	-	-0,175	-0,050	0,325	-0,675	0,625	-0,375	0,050	-0,050
10		-	-	-0,100	0,025	0,400	-0,600	0,125	0,125	-0,025	0,025
11		0,244	0,067	-0,267	-0,267	0,733	-1,267	1,000	-1,000	1,267	0,733
12		0,289	-0,133	-0,133	-0,133	0,866	-1,133	0,000	0,000	1,133	0,866
13		-0,044	0,200	-0,133	-0,133	-0,133	-0,133	1,000	-1,000	0,133	-0,133
14		-	-	-0,311	-0,089	0,689	-1,311	1,222	-0,788	0,089	-0,089
15		-	-	-0,178	0,044	0,822	-1,178	0,222	0,222	-0,044	-0,044
16		0,313	0,125	-0,375	-0,375	1,125	-1,875	1,500	-1,500	1,875	1,125

Lp.	Schematy obciążeń	Momenty przesłowe		Momenty podporowe		Siły poprzeczne i reakcje					
		$M_1$	$M_2$	$M_B$	$M_C$	$A$	$Q_{B_1}$	$Q_{B_2}$	$Q_{C_1}$	$Q_{C_2}$	$D$
17		0,406	-0,188	-0,188	-0,188	1,313	-1,688	0,000	-0,000	1,688	1,313
18		-0,94	0,313	-0,188	-0,188	0,188	-0,188	1,500	1,500	0,188	0,188
19		-	-	-0,437	-0,125	-1,063	-1,938	1,812	-1,188	0,125	-0,125
20		-	-	-0,250	0,062	1,250	-1,750	0,312	0,312	-0,062	0,062

Cztery przęsła

Lp.	Schematy obciążeń	Momenty przesłowe				Momenty podporowe			Siły poprzeczne i reakcje							
		$M_1$	$M_2$	$M_3$	$M_4$	$M_B$	$M_C$	$M_D$	$A$	$Q_{B_1}$	$Q_{B_2}$	$Q_{C_1}$	$Q_{C_2}$	$Q_{D_1}$	$Q_{D_2}$	$E$
1		0,077	0,036	0,036	0,077	-0,107	-0,071	-0,107	0,393	-0,607	0,536	-0,464	0,464	-0,536	0,607	0,393
2		0,100	-0,045	0,081	-0,023	-0,054	-0,036	-0,054	0,446	-0,554	0,018	0,018	0,482	-0,518	0,054	-0,054
3		-	-	-	-	-0,121	-0,018	-0,058	0,380	-0,620	0,603	-0,397	-0,040	-0,040	0,558	0,442
4		-	-	-	-	-0,036	-0,107	-0,036	-0,036	-0,036	0,429	-0,571	0,571	-0,429	0,036	-0,036
5		-	-	-	-	-0,067	0,018	-0,004	0,433	-0,567	0,085	0,085	-0,022	-0,022	0,004	-0,004
6		-	-	-	-	-0,049	-0,054	0,013	-0,049	-0,049	0,496	-0,504	0,067	0,067	-0,013	0,013
7		0,169	0,116	0,116	0,169	-0,161	-0,107	-0,161	0,339	-0,661	0,553	-0,446	0,446	-0,553	0,661	0,339
8		0,210	-0,067	0,183	-0,040	-0,080	-0,054	-0,080	0,420	-0,580	0,027	0,027	0,473	-0,527	-0,080	-0,080

Cd. cztery przęsła

Lp.	Schematy obciążeń	Momenty przęsłowe				Momenty podporowe			Siły poprzeczne i reakcje							
		$M_1$	$M_2$	$M_3$	$M_4$	$M_B$	$M_C$	$M_D$	$A$	$Q_{B_1}$	$Q_{B_2}$	$Q_{C_1}$	$Q_{C_2}$	$Q_{D_1}$	$Q_{D_2}$	$E$
9		-	-	-	-	-0,181	-0,027	-0,087	0,319	-0,681	0,654	-0,346	-0,060	-0,060	0,587	0,413
10		-	-	-	-	-0,054	-0,161	-0,054	-0,054	-0,054	0,393	-0,607	0,607	-0,393	0,054	-0,054
11		-	-	-	-	-0,100	0,027	-0,007	0,400	-0,600	0,127	0,127	-0,033	-0,033	0,007	-0,007
12		-	-	-	-	-0,074	-0,080	0,020	-0,074	-0,074	0,493	-0,507	0,100	0,100	-0,020	0,020
13		0,238	0,111	0,111	0,238	-0,286	-0,191	-0,286	0,714	-1,286	1,095	-0,905	0,905	-1,095	1,286	0,714
14		0,286	-0,111	0,222	-0,048	-0,143	-0,095	-0,143	0,857	-1,143	0,048	0,048	0,952	-1,048	0,143	-0,143
15		-	-	-	-	-0,321	-0,048	-0,155	0,679	-1,321	1,274	-0,726	-0,107	-0,107	1,155	0,845
16		-	-	-	-	-0,095	-0,286	-0,095	-0,095	-0,095	0,810	-1,190	-1,190	-0,810	0,095	-0,095

Cd. cztery przęsła

Lp.	Schematy obciążeń	Momenty przęsłowe				Momenty podporowe			Siły poprzeczne i reakcje							
		$M_1$	$M_2$	$M_3$	$M_4$	$M_B$	$M_C$	$M_D$	$A$	$Q_{B_1}$	$Q_{B_2}$	$Q_{C_1}$	$Q_{C_2}$	$Q_{D_1}$	$Q_{D_2}$	$E$
17		-	-	-	-	-0,178	0,048	-0,012	0,821	-1,178	0,226	0,226	-0,060	-0,060	0,012	-0,012
18		-	-	-	-	-0,131	-0,143	0,036	-0,131	-0,131	0,988	-1,012	0,178	0,178	-0,036	0,036
19		0,299	0,165	0,165	0,299	-0,402	-0,268	-0,402	1,098	-1,902	1,634	-1,366	1,366	-1,634	1,902	1,098
20		0,400	-0,167	0,333	-0,101	-0,201	-0,134	-0,201	1,299	-1,701	0,067	0,067	1,433	-1,567	0,201	-0,201
21		-	-	-	-	-0,452	-0,067	-0,218	1,048	-1,952	1,885	-1,115	-0,151	-0,151	1,718	1,282
22		-	-	-	-	-0,134	-0,402	-0,134	0,134	-0,134	1,232	-1,768	1,768	-1,232	0,134	-0,134
23		-	-	-	-	-0,251	0,067	-0,017	1,249	-1,751	0,318	0,318	0,084	-0,084	0,017	-0,017
24		-	-	-	-	-0,184	-0,201	0,050	-0,184	-0,184	1,483	-1,517	0,251	0,251	-0,050	0,050

## Pięć przęseł

Lp.	Schematy obciążeń	Momenty przęsłowe			Momenty podporowe				Siły poprzeczne		
		$M_1$	$M_2$	$M_3$	$M_B$	$M_C$	$M_D$	$M_E$	$Q_A$	$Q_B$	$Q_B$
1		0,0781	0,0331	0,0462	-0,105	-0,079	-0,079	-0,105	0,395	-0,606	0,526
2		0,100	-0,0461	0,0855	-0,053	-0,040	-0,040	-0,053	0,447	-0,553	0,013
3		-0,0263	0,0787	-0,0395	-0,053	-0,040	-0,040	-0,053	-0,053	-0,053	0,515
4		-	-	-	-0,119	-0,022	-0,044	-0,051	0,380	-0,620	0,598
5		-	-	-	-0,035	-0,111	-0,020	-0,057	-0,035	-0,035	0,424
6		-	-	-	-0,067	0,018	-0,005	0,001	0,433	-0,567	0,085
7		-	-	-	-0,049	-0,054	0,014	-0,004	-0,049	-0,049	0,495
8		-	-	-	0,013	-0,053	-0,053	0,013	0,013	0,013	-0,066

Lp.	Schematy obciążeń	Siły poprzeczne						
		$Q_{C_1}$	$Q_{C_2}$	$Q_{D_1}$	$Q_{D_2}$	$Q_{E_1}$	$Q_{E_2}$	$Q_F$
1		-0,474	0,500	-0,500	0,474	-0,526	0,606	-0,395
2		-0,018	0,500	-0,500	-0,013	-0,013	0,553	-0,447
3		-0,487	0,000	0,000	0,487	-0,513	0,053	0,053
4		-0,402	-0,023	-0,023	0,493	-0,507	0,052	0,052
5		-0,576	0,591	-0,409	-0,037	-0,037	0,557	-0,443
6		0,085	-0,023	-0,023	0,006	0,006	-0,001	-0,001
7		-0,505	0,068	0,068	-0,018	-0,018	0,004	0,004
8		-0,066	0,500	-0,500	0,066	0,066	-0,013	-0,013

Cd. pięć przęseł

Lp.	Schematy obciążeń	Momenty przęsłowe			Momenty podporowe				Siły poprzeczne		
		$M_1$	$M_2$	$M_3$	$M_B$	$M_C$	$M_D$	$M_E$	$Q_A$	$Q_{B1}$	$Q_{B2}$
9		0,171	0,112	0,132	-0,158	-0,118	-0,118	-0,158	0,342	-0,653	0,540
10		0,211	0,069	0,191	-0,079	-0,059	-0,059	-0,079	0,421	-0,579	0,020
11		-0,039	0,181	-0,059	-0,079	-0,059	-0,059	-0,079	-0,079	-0,079	0,520
12		-	-	-	-0,179	-0,032	-0,066	-0,077	0,321	-0,679	0,647
13		-	-	-	-0,052	-0,167	-0,031	-0,086	-0,052	-0,052	0,385
14		-	-	-	-0,100	0,027	-0,007	0,002	0,400	-0,600	0,127
15		-	-	-	-0,073	-0,081	0,022	-0,006	-0,073	-0,073	0,493
16		-	-	-	0,020	-0,079	-0,079	0,020	0,020	0,020	-0,099

Lp.	Schematy obciążeń	Siły poprzeczne						
		$Q_{C1}$	$Q_{B2}$	$Q_{D1}$	$Q_{D2}$	$Q_{E1}$	$Q_{E2}$	$Q_F$
9		-0,460	0,500	-0,500	0,460	-0,540	0,658	-0,342
10		0,020	0,500	-0,500	-0,020	-0,020	0,579	-0,421
11		-0,480	0,000	0,000	0,480	-0,520	0,079	0,079
12		-0,353	-0,034	-0,034	0,489	-0,511	0,077	0,077
13		-0,615	0,637	-0,363	-0,056	-0,056	0,586	-0,414
14		0,127	-0,034	-0,034	0,009	0,009	-0,002	-0,002
15		-0,507	0,102	0,102	-0,027	-0,027	0,005	0,005
16		-0,099	0,500	-0,500	0,099	0,099	-0,020	-0,020

Cd. pięć przęseł

Lp.	Schematy obciążeń	Momenty przęsłowe			Momenty podporowe				Siły poprzeczne		
		$M_1$	$M_2$	$M_3$	$M_B$	$M_C$	$M_D$	$M_E$	$Q_A$	$Q_B$	$Q_B$
17		0,240	0,100	0,122	-0,281	-0,211	-0,211	-0,281	0,719	-1,281	1,070
18		0,287	-0,117	0,228	-0,140	-0,105	-0,105	-0,140	0,860	-1,140	0,035
19		-0,047	0,216	-0,105	-0,140	-0,105	-0,105	-0,140	-0,140	-0,140	1,035
20		-	-	-	-0,319	-0,057	-0,118	-0,137	0,681	-1,319	1,262
21		-	-	-	-0,093	-0,297	-0,054	-0,153	-0,093	-0,093	0,796
22		-	-	-	-0,179	0,048	-0,013	0,003	0,821	-1,179	0,227
23		-	-	-	-0,131	-0,144	0,038	-0,010	-0,131	-0,131	0,987
24		-	-	-	0,035	-0,140	-0,140	0,035	0,035	0,035	-0,175

Lp.	Schematy obciążeń	Siły poprzeczne						
		$Q_{C_1}$	$Q_{C_2}$	$Q_{D_1}$	$Q_{D_2}$	$Q_{E_1}$	$Q_{E_2}$	$Q_F$
17		-0,930	1,000	-1,000	0,930	-1,070	1,281	-0,719
18		0,035	1,000	-1,000	-0,035	-0,035	1,140	-0,860
19		-0,965	0,000	0,000	0,965	-1,035	0,140	0,140
20		-0,738	-0,061	0,061	0,981	-1,019	0,137	0,137
21		-1,204	1,243	-0,757	-0,099	-0,099	1,153	-0,847
22		0,227	-0,061	-0,061	0,016	0,016	-0,003	-0,003
23		-1,013	0,182	0,182	-0,048	-0,048	0,010	0,010
24		-0,175	1,000	-1,000	0,175	0,175	-0,035	-0,035

Cd. pięć przęseł

Lp.	Schematy obciążeń	Momenty przęsłowe			Momenty podporowe				Siły poprzeczne		
		$M_1$	$M_2$	$M_3$	$M_B$	$M_C$	$M_D$	$M_E$	$Q_A$	$Q_{B_i}$	$Q_{B_p}$
25		0,302	0,155	0,204	-0,395	-0,296	-0,296	-0,395	1,105	-1,895	1,599
26		0,401	-0,173	0,352	-0,198	-0,148	-0,148	-0,198	1,302	-1,697	0,050
27		-0,099	0,327	-0,148	-0,198	-0,148	-0,148	-0,198	-0,197	0,197	1,550
28		-	-	-	-0,449	-0,081	-0,166	-0,193	1,051	-1,949	1,867
29		-	-	-	-0,130	-0,417	-0,076	-0,215	-0,130	-0,130	1,213
30		-	-	-	-0,251	0,067	-0,018	0,004	1,249	-1,751	0,318
31		-	-	-	-0,184	-0,202	0,054	-0,013	-0,184	-0,184	1,482
32		-	-	-	0,049	-0,197	-0,197	0,049	0,049	0,049	-0,247

Lp.	Schematy obciążeń	Siły poprzeczne						
		$Q_{C_1}$	$Q_{C_2}$	$Q_{D_1}$	$Q_{D_2}$	$Q_{E_1}$	$Q_{E_2}$	$Q_F$
25		-1,401	1,500	-1,500	1,401	-1,529	1,895	-1,105
26		0,500	1,500	-1,500	-0,050	-0,050	1,697	-1,302
27		-1,450	0,000	0,000	1,450	-1,550	0,197	0,197
28		-1,133	-0,085	-0,085	1,473	-1,527	0,193	0,193
29		-1,787	1,841	-1,159	-0,139	-0,139	1,715	-1,285
30		0,318	-0,085	-0,085	0,022	0,022	-0,004	-0,004
31		-0,518	0,258	0,256	-0,067	-0,067	0,013	0,013
32		-0,247	1,500	-1,500	0,247	0,247	-0,049	-0,049

Tabela 2. Współczynniki do obliczenia momentów zginających, sił poprzecznych i reakcji belek o dwóch równych przęsłach

Przekrój $x/l$	Momenty zginające			Siły poprzeczne		
	wpływ $g$ $a$	wpływ $p$ $b$	wpływ $p$ $c$	wpływ $g$ $\alpha$	wpływ $g$ $\beta$	wpływ $p$ $\gamma$
0,0	0	0	0	+0,375	+0,4375	-0,0625
0,1	+0,0325	+0,03875	-0,00625	+0,275	+0,3437	-0,0687
0,2	+0,0505	+0,06750	-0,01250	+0,175	+0,2624	-0,0874
0,3	+0,0675	+0,08625	-0,01875	+0,075	+0,1932	-0,1182
0,375	+0,0703	+0,09375	-0,02344	0	+0,1491	-0,1491
0,4	+0,0700	+0,09500	-0,02500	-0,25	+0,1359	-0,1609
0,5	+0,0625	+0,09375	-0,03125	-0,125	-0,0898	-0,2148
0,6	+0,0450	+0,08250	-0,03750	-0,225	-0,0544	-0,2794
0,7	+0,0175	+0,06125	-0,04375	-0,325	-0,0287	-0,3537
0,75	0	+0,04688	-0,04688	-0,375	-0,0193	-0,3943
0,8	-0,0200	+0,03000	-0,05000	-0,425	+0,0119	-0,4369
0,85	-0,0425	+0,01523	-0,05773	-0,475	-0,0064	-0,4814
0,9	-0,0675	+0,00611	-0,07361	-0,525	-0,0027	-0,5277
0,95	-0,0950	+0,00138	-0,09638	-0,575	-0,0027	-0,5757
1,0	-0,1250	0	-0,12500	-0,625	0	-0,6250

$B_{max} = 1,25(g + p)l$

Współczynniki do obliczenia momentów zginających, sił poprzecznych i reakcji belek o trzech równych przęsłach

$x/l$	Przęsło skrajne			$\alpha$	$\beta$	$\gamma$
	$a$	$b$	$c$			
0,0	0	0	0	+0,4	-0,4500	-0,0500
0,1	+0,035	+0,040	-0,005	+0,3	-0,3560	-0,0563
0,2	+0,060	+0,070	-0,010	+0,2	-0,2752	-0,0752
0,3	+0,075	+0,090	-0,015	+0,1	-0,2065	-0,1065
0,4	+0,080	+0,100	-0,020	0	+0,1496	-0,1496
0,5	+0,075	+0,100	-0,025	-0,1	-0,1042	-0,2042
0,6	+0,060	+0,090	-0,030	-0,2	+0,0694	-0,2694
0,7	+0,035	+0,070	-0,035	-0,3	+0,0443	-0,3443
0,8	0	+0,04022	-0,04022	-0,4	+0,0280	-0,4280
0,85	-0,02125	+0,02773	-0,04828			
0,9	-0,045	+0,02042	-0,06542	-0,5	+0,0193	-0,5191
0,95	-0,07125	+0,01707	-0,08831			
1,0	-0,100	+0,01667	-0,11667	-0,6	+0,0167	-0,6167

Przęsło środkowe

$x/l$	Przęsło środkowe			$\alpha$	$\beta$	$\gamma$
	$a$	$b$	$c$			
0,0	-0,100	+0,01667	-0,11667	+0,5	+0,5833	-0,0833
0,05	-0,07625	+0,01408	-0,09033	+0,4	+0,4870	-0,0870
0,10	-0,055	+0,01514	-0,07014	+0,3	+0,3991	-0,0991
0,15	-0,03625	+0,02053	-0,05678			
0,20	-0,020	+0,030	-0,050			

Tabela 2. cd.

$x/l$	Przęsło środkowe			$\alpha$	$\beta$	$\gamma$
	$a$	$b$	$c$			
0,3	+0,005	+0,055	-0,050	+0,2	+0,3210	-0,1210
0,4	+0,020	+0,070	-0,050	+0,1	+0,2537	-0,1537
0,5	+0,025	+0,075	-0,050	+0	+0,1979	-0,1979

$B_{max} = 1,1 gl + 1,2 pl$

Współczynniki do obliczenia momentów zginających sił poprzecznych i reakcji belek o czterech równych przęsłach

$x/l$	Przęsło skrajne			$\alpha$	$\beta$	$\gamma$
	$a$	$b$	$c$			
0,0	0	0	0	+0,3929	+0,4464	-0,0535
0,1	+0,03429	+0,03964	-0,00336	+0,2929	+0,3528	-0,0599
0,2	+0,05857	+0,06929	-0,01071	+0,1929	+0,2715	-0,0788
0,3	+0,07286	+0,08893	-0,01607	+0,0929	+0,2029	-0,1101
0,3929	+0,07714	+0,09857	-0,02143	0	+0,1498	-0,1498
0,4	+0,07143	+0,09822	-0,02679	-0,0071	+0,1461	-0,1533
0,5	+0,05572	+0,08786	-0,03214	-0,1071	-0,1007	-0,2079
0,6	+0,03000	+0,06750	-0,03750	-0,2071	+0,0660	-0,2731
0,7	0	+0,04209	-0,04209	-0,3071	+0,0410	-0,3481
0,7857	-0,00571	+0,03738	-0,04309	-0,4071	+0,0247	-0,4319
0,85	-0,02732	+0,02484	-0,05216	-0,5071	+0,0160	-0,5231
0,9	-0,05143	+0,01629	-0,06772	-0,6071	+0,0134	-0,6205
0,95	-0,07803	+0,01393	-0,09197			
1,0	-0,10714	+0,01340	-0,12054			

Przęsło środkowe

$x/l$	Przęsło środkowe			$\alpha$	$\beta$	$\gamma$
	$a$	$b$	$c$			
0,0	-0,10714	+0,01340	-0,12054	+0,5357	+0,6027	-0,0670
0,05	-0,08160	+0,01163	-0,09323	+0,4357	+0,5064	-0,0707
0,1	-0,05857	+0,01455	-0,07212	+0,3357	+0,4187	-0,0830
0,15	-0,03803	+0,01980	-0,05780			
0,2	-0,02000	+0,03000	-0,05000	+0,3410	+0,2742	-0,1385
0,2661	0	+0,04882	-0,04882	+0,2190	+0,1833	-0,2028
0,3	+0,00857	+0,05678	-0,04821	+0,1357	+0,1435	-0,2398
0,4	+0,02714	+0,07357	-0,04643	+0,0357	+0,1222	-0,3078
0,5	+0,03572	+0,08036	-0,04464	0	+0,2028	-0,3865
0,5357	+0,03429	+0,07715	-0,04280			
0,6	+0,02286	+0,06393	-0,04107	-0,0643	+0,1755	-0,2938
0,7	+0,00143	+0,04170	-0,04027	-0,1643	+0,1435	-0,3078
0,8	0	+0,04092	-0,04092	-0,2643	+0,1222	-0,3865
0,85	-0,01303	+0,03451	-0,04754			
0,9	-0,03000	+0,03105	-0,06105	-0,3643	+0,1106	-0,4749
0,95	-0,04947	+0,03173	-0,08129			
1,0	-0,07143	+0,03571	-0,10714	-0,4634	+0,1074	-0,5714

$A_{max} = 0,3929 gl + 0,4464 pl$ ;  $B_{max} = 1,1428 gl + 1,2232 pl$ ;  $C_{max} = 0,9286 gl + 1,1428 pl$



Tablica 2. od. Współczynniki do obliczania momentów w zginających, sił poprzecznych i reakcji belek o pięciu równych przęsłach

x/l	a	b	c	α	β	γ
Prześlio skrajne						
0,0	0	0	0	+0,3947	+0,4474	-0,0526
0,1	+0,0345	+0,0397	-0,0053	+0,2947	+0,3537	-0,0590
0,2	+0,0589	+0,0695	-0,0105	+0,1947	+0,2726	-0,0779
0,3	+0,0734	+0,0892	-0,0158	+0,0947	+0,2039	-0,1091
0,4	+0,0779	+0,0989	-0,0211	-0,0053	+0,1471	-0,1524
0,5	+0,0724	+0,0987	-0,0263	-0,1053	+0,1017	-0,2069
0,6	+0,0568	+0,0884	-0,0316	-0,2053	+0,0669	-0,2722
0,7	+0,0313	+0,0682	-0,0366	-0,3053	+0,0419	-0,3472
0,8	-0,0042	+0,0381	-0,0423	-0,4053	+0,0257	-0,4309
0,9	-0,0497	+0,0183	-0,0680	-0,5053	+0,0169	-0,5222
1,0	-0,1053	+0,0144	-0,1196	-0,6053	+0,0144	-0,6196
Prześlio drugie						
0,0	-0,1053	+0,0144	-0,1196	+0,5263	+0,5981	-0,0718
0,1	-0,0576	+0,0140	-0,0717	+0,4263	+0,5018	-0,0755
0,2	-0,0200	+0,0300	-0,0500	+0,3263	+0,4141	-0,0878
0,3	+0,0076	+0,0563	-0,0487	+0,2263	+0,3364	-0,1101
0,4	+0,0253	+0,0726	-0,0474	+0,1263	+0,2697	-0,1434
0,5	+0,0329	+0,0789	-0,0461	+0,0263	+0,2146	-0,1882
0,6	+0,0305	+0,0753	-0,0447	-0,0737	+0,1717	-0,2448
0,7	+0,0182	+0,0616	-0,0434	-0,1737	+0,1391	-0,3182
0,8	-0,0042	+0,0389	-0,0432	-0,2737	+0,1179	-0,3916
0,9	-0,0366	+0,0280	-0,0646	-0,3737	+0,1063	-0,4800
1,0	-0,0789	+0,0323	-0,1112	-0,4737	+0,1029	-0,5766
Prześlio środkowe						
0,0	-0,0789	+0,0323	-0,1112	+0,5000	+0,5909	-0,0909
0,1	-0,0339	+0,0293	-0,0633	+0,4000	+0,4944	-0,0944
0,2	+0,00011	+0,0416	-0,0405	+0,3000	+0,4063	-0,1063
0,3	+0,0261	+0,0655	-0,0395	+0,2000	+0,3279	-0,1279
0,4	+0,0411	+0,0805	-0,0395	+0,1000	+0,2604	-0,1604
0,5	+0,0461	+0,0855	-0,0395	0	+0,2045	-0,2045
$A_{max} = 0,3947 gl + 0,4474 pl$ ; $B_{max} = 1,316 gl + 1,2174 pl$ ; $C_{max} = 0,9737 gl + 1,1675 pl$						

Tablica 3. Wytrzymałości i moduł sprężystości betonu przyjmowane do obliczeń

Klasa betonu	B15	B20	B25	B30	B37	B45	B50	B55	B60	B65	B70	
Wytrzymałość gwarantowana $f_{c,guar}$ , MPa	15	20	25	30	37	45	50	55	60	65	70	
Wytrzymałość charakterystyczna MPa	na ściskanie $f_{cd}$	12	16	20	25	30	35	40	45	50	55	60
	na rozciąganie $f_{ctm}$	1,1	1,3	1,5	1,8	2,0	2,2	2,5	2,7	2,9	3,1*)	3,2*)
Wytrzymałość średnia na rozciąganie $f_{ctm}$ , MPa	1,6	1,9	2,2	2,6	2,9	3,2	3,5	3,8	4,1	4,4*)	4,6*)	
Wytrzymałość obliczeniowa dla konstrukcji żelbetowych i sprężonych, MPa	na ściskanie $f_{cd}$	8,0	10,6	13,3	16,7	20,0	23,3	26,7	30,0	33,3	36,7	40,0
	na rozciąganie $f_{ctd}$	0,73	0,87	1,00	1,20	1,33	1,47	1,67	1,80	1,93	2,06*)	2,13*)
Wytrzymałość obliczeniowa dla konstrukcji betonowych, MPa	na ściskanie $f_{cd}$	6,7	8,9	11,1	13,9	16,7	19,4	22,2	25,0	27,8	30,6	33,3
Moduł sprężystości $E_{cm} \cdot 10^{-3}$ MPa	26	27,5	29	30,5	32	33,5	35	36	37	38 *)	39 *)	

\*) Wartości orientacyjne, należy sprawdzić doświadczalnie

Tabela 1. Belki ciągle wieloprzęsłowe – współczynniki do obliczania  $M, Q$

Dwa przęsła

Lp.	Schematy obciążeń	Momenty przęsłowe		Momenty podporowe	Siły poprzeczne i reakcje				
		$M_1$	$M_2$	$M_B$	A	$Q_{B_1}$	$Q_{B_2}$	B	C
1		0,070	0,070	-0,125	0,375	-0,625	0,625	1,250	0,375
2		0,096	-0,025	-0,063	0,437	-0,563	0,063	0,625	-0,063
3		0,156	0,156	-0,188	0,312	-0,688	0,688	1,376	0,312
4		0,203	-0,047	-0,094	0,406	-0,594	0,094	0,688	-0,094
5		0,222	0,222	-0,333	0,667	-1,334	1,334	2,677	0,667
6		0,278	-0,056	-0,167	0,833	-1,167	0,167	1,334	-0,167
7		0,266	0,266	-0,469	1,032	-1,968	1,968	3,936	1,032
8		0,383	-0,117	-0,234	1,266	-1,734	0,234	1,968	-0,234