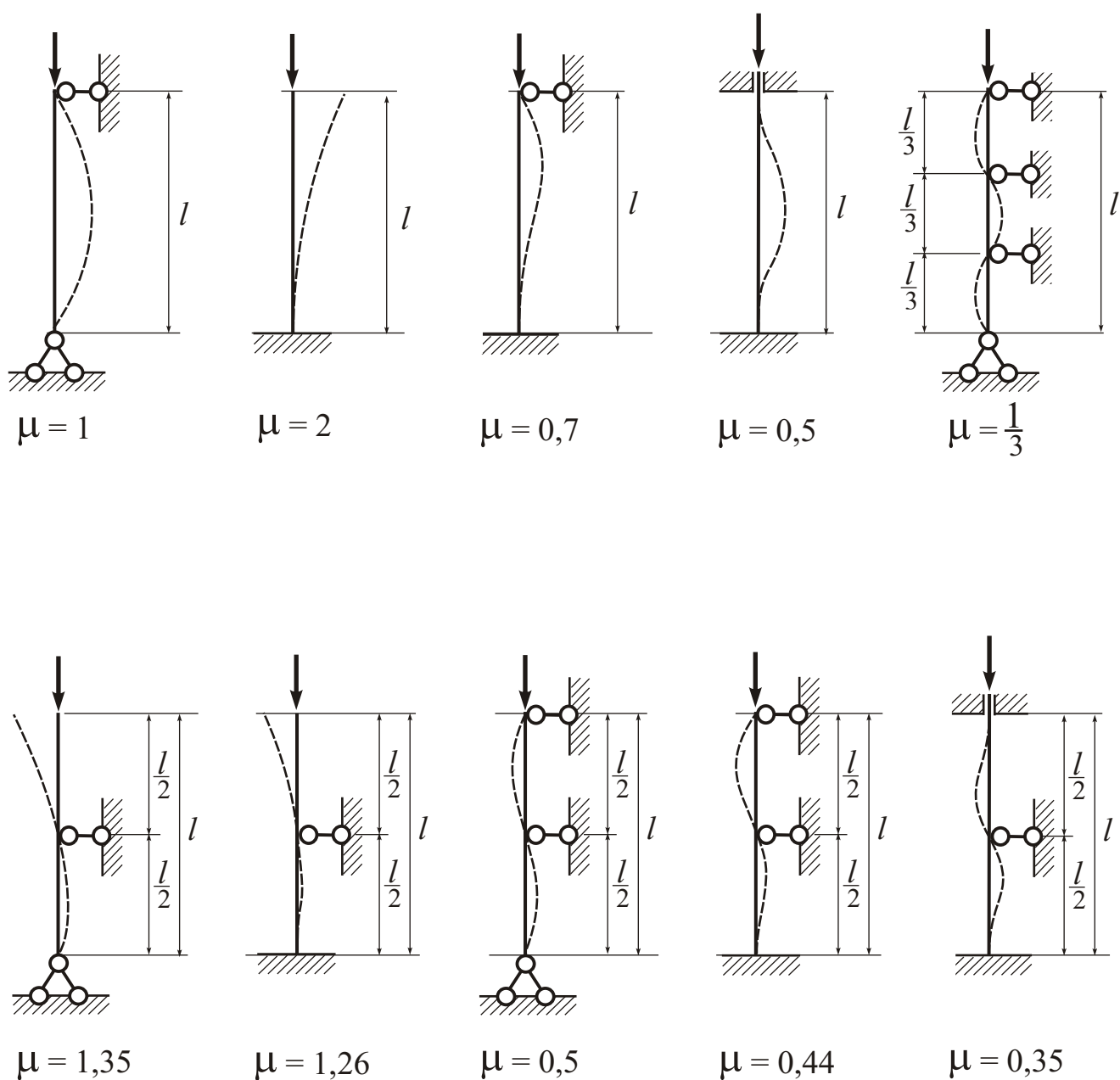


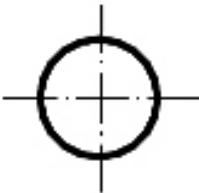
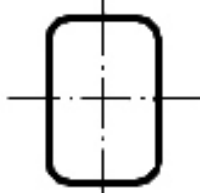
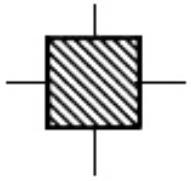
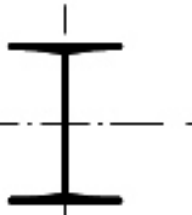
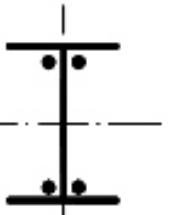
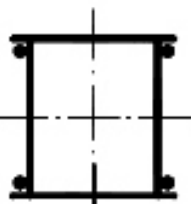
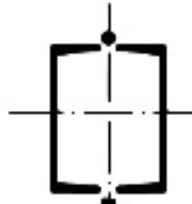
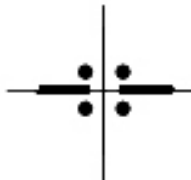
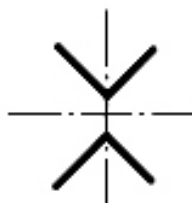
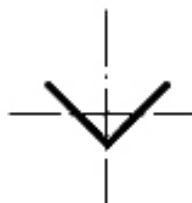
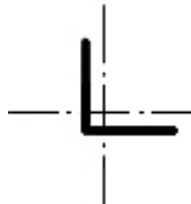
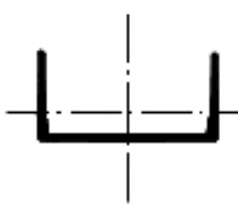
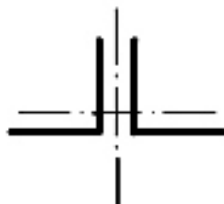
Справочный материал к расчетно-графической работе по теме “Продольный изгиб”

1. Коэффициенты приведения длины μ для стержней с различными условиями опирания



2. Определение коэффициентов устойчивости при центральном сжатии стальных стержней (СП 16.13330.2011 «Стальные конструкции»)

2.1. Соответствие типа кривой устойчивости форме сечения

Типы кривой устой- чивости	Форма
<i>a</i>	 
<i>b</i>	        
<i>c</i>	   

П р и м е ч а н и я

- 1). Для прокатных двутавров высотой свыше 500 мм при расчете на устойчивость в плоскости стенки принимают тип кривой устойчивости *a*.
- 2). Значения коэффициента φ принимают не более $7,6 / \bar{\lambda}^2$ при значениях условной гибкости свыше 3,8; 4,4 и 5,8 для типов кривой устойчивости соответственно *a*, *b* и *c*.
- 3). При значениях $\bar{\lambda} < 0,4$ для всех типов кривой устойчивости допускается принимать $\varphi = 1$.

2.2. Коэффициенты устойчивости при центральном сжатии стальных стержней

Условная гибкость $\bar{\lambda}$	Коэффициенты φ для типа сечения		
	a	b	c
0,4	999	998	992
0,6	994	986	950
0,8	981	967	929
1,0	968	948	901
1,2	954	927	878
1,4	938	905	842
1,6	920	881	811
1,8	900	855	778
2,0	877	826	744
2,2	851	794	709
2,4	820	760	672
2,6	785	722	635
2,8	747	683	598
3,0	704	643	562
3,2	660	602	526
3,4	615	562	492
3,6	572	524	460
3,8	530	487	430
4,0	475	453	401
4,2	431	421	375
4,4	393	392	351
4,6	359	359	328
4,8	330	330	308
5,0	304	304	289
5,2	281	281	271
5,4	261		255
5,6	242		240
5,8	226		
6,0	211		
6,2	198		
6,4	186		
6,6	174		
6,8	164		
7,0	155		
7,2	147		
7,4	139		
7,6	132		
7,8	125		
8,0	119		
8,5	105		
9,0	094		
9,5	084		
10,0	076		
10,5	069		
11,0	063		
11,5	057		
12,0	053		
12,5	049		
13,0	045		
14,0	039		

Примечание - Значения коэффициента φ в таблице увеличены в 1000 раз.