




Механические анкеры с контролем момента затяжки fischer TA M	Анкер TA M  <i>Примечание: для совместного использования с болтами и шпильками класса прочности 8.8 (ISO 898)</i>
	Анкер TA M-S 
	Анкер TA M-T 

Допускаемые при расчете условия установки: **основание бетон В25-В60 без трещин; ударное сверление.**

Т а б л и ц а 4.1 Конструктивные требования к размещению анкеров TA M (основание без трещин)

TA M		M6	M8	M10	M12
Эффективная глубина анкеровки, (мм)	h_{ef}	40	45	55	70
Минимальная толщина основания (мм)	h_{min}	100	100	110	140
Минимальное межосевое расстояние (мм)	s_{min}	80	90	110	160
Минимальное краевое расстояние (мм)	c_{min}	50	60	70	120

Т а б л и ц а 4.2 Параметры для расчета прочности при растяжении анкеров TA M

TA M		M6	M8	M10	M12
1. Разрушение по стали (п. 6.1.1)					
1.1 Нормативное значение силы сопротивления анкера по стали при комбинации с болтами кл. 8.8 (кН)	$N_{n,s}$	16,1	29,3	46,4	67,4
1.2 Коэффициент надежности	γ_{Ns}	1,5			
2. Разрушение по контакту с основанием (п. 6.1.2)					
2.1 Нормативное значение силы сопротивления анкера по контакту с основанием в бетоне без трещин В25 (кН)	$N_{n,p}$	7,5	12	20	25
2.2 Коэффициент условий работы	γ_{Np}	1,0			
2.3 Коэффициент, учитывающий фактическую прочность бетона основания ψ_c	B25	1,0			
	B30	1,1			
	B35	1,18			
	B40	1,26			
	B45	1,34			
	B50	1,41			
	B55	1,48			
3. Разрушение от выкалывания бетона основания и разрушение от раскалывания (п-ты 6.1.3 и 6.1.4)					
3.1 Критическое межосевое расстояние при выкалывании (мм)	$s_{cr,N}$	120	135	220	210

Окончание таблицы 4.2

ТАМ		М6	М8	М10	М12
3.2 Критическое краевое расстояние при выкалывании (мм)	$c_{cr,N}$	60	68	110	105
3.3 Критическое межосевое расстояние при раскалывании (мм)	$s_{cr,sp}$	120	180	330	420
3.4 Критическое краевое расстояние при раскалывании (мм)	$c_{cr,sp}$	60	90	165	210
3.5 Коэффициент условий работы	$\gamma_{Nsp} = \gamma_{Nc}$	1,0			

Т а б л и ц а 4.3 Параметры для расчета прочности при сдвиге анкеров ТАМ

ТАМ		М6	М8	М10	М12
1. Разрушение по стали (п. 6.2.1)					
1.1 Нормативное значение силы сопротивления анкера по стали при комбинации с болтами кл. 8.8 без учета дополнительного момента (кН)	$V_{n,s}$	5,8	11,7	19,2	29,8
1.2 Нормативное значение предельного момента для анкера по стали при комбинации с болтами кл. 8.8 (кН·м)	$M_{n,s}^0$	12	30	60	105
1.3 Коэффициент надежности	γ_{Vs}	1,25			
1.4 Коэффициент условий групповой работы анкеров	λ_s	1,0			
2. Разрушение от выкалывания бетона основания за анкером (п. 6.2.2)					
2.1 Коэффициент учета глубины анкеровки	k	1,1	1,8	1,8	2,0
2.2 Коэффициент условий работы	γ_{Vcp}	1,0			
3. Разрушение от откалывания края основания (п. 6.2.3)					
3.1 Приведенная глубина анкеровки при сдвиге (мм)	l_f	40	45	55	70
3.2 Номинальный диаметр анкера (мм)	$d_{ном}$	10	12	15	18
3.3 Коэффициент условий работы	γ_{Vc}	1,0			

Т а б л и ц а 4.4 Параметры для расчета деформативности при растяжении анкеров ТАМ

ТАМ		М6	М8	М10	М12
1. Смещение анкеров от растягивающих усилий в бетоне без трещин (п. 7.6)					
1.1 Контрольное значение силы на анкер в бетоне (кН)	N_{cont}	3,0	4,8	7,9	9,9
1.2 Перемещения (мм)	δ_{N0}	0,7	0,7	1,2	1,2
1.3 Перемещения (мм)	δ_{Nc}	1,0	1,0	1,8	1,8

Т а б л и ц а 4.5 Параметры для расчета деформативности при сдвиге анкеров ТАМ

ТАМ		М6	М8	М10	М12
1. Смещение анкеров от растягивающих усилий в бетоне без трещин (п. 7.7)					
1.1 Контрольное значение силы на анкер в бетоне (кН)	V_{cont}	3,3	6,7	11,0	17,0
1.2 Перемещения (мм)	δ_{V0}	2,1	1,9	3,1	3,3
1.3 Перемещения (мм)	δ_{Vc}	3,1	2,8	4,6	4,9