

独立基礎の設計

アレンジキャスト フロア 120×120-5-1

	長期荷重				
			↔	↕	
	N	N'	5	3	$\Sigma N = 8$
	Mt	e			
	σ_{min}	σ_{max}	5	5	
	f _e				
	M (at)		1 (85)		1 (85)
	Q ldb		2 263		2 263
	τ		0.06 < 0.74		0.06 < 0.74
	Q _{PD} Q _{PA}		5 < 31		
必要配筋		2-D10		2-D10	
短期荷重			↔	↕	
N	N'				
Mt	e				
σ_{min}	σ_{max}				
f _e					
M (at)					
Q					
τ					
Q _{PD} Q _{PA}					
必要配筋					
設計配筋		6-D10		6-D10	

アレンジキャスト フロア 120×120-5-2

	長期荷重				
			↔	↕	
	N	N'	5	3	$\Sigma N = 8$
	Mt	e			
	σ_{min}	σ_{max}	5	5	
	f _e				
	M (at)		2 (340)		2 (340)
	Q ldb		4 263		4 263
	τ		0.11 < 0.74		0.11 < 0.74
	Q _{PD} Q _{PA}		5 < 31		
必要配筋		5-D10		5-D10	
短期荷重			↔	↕	
N	N'				
Mt	e				
σ_{min}	σ_{max}				
f _e					
M (at)					
Q					
τ					
Q _{PD} Q _{PA}					
必要配筋					
設計配筋		6-D10		6-D10	

D6に換算すると 11-D6 又は 2-D10 + 7-D10

アレンジキャスト フロア 90×120-5-1

<p>dt = 65 Df = 100 コンクリート Fc24</p>	長期荷重		←	↕	
	N	N'	5	2	ΣN = 7
	Mt	e			
	σ_{min}	σ_{max}	7	7	
	fe				
	M (at)		0 (56)		1 (85)
	Q ldb		2 263		2 263
	τ		0.05 < 0.74		0.08 < 0.74
	Q PD	Q PA	5 < 31		
	必要配筋		3-D10		2-D10
短期荷重		←	↕		
N	N'				
Mt	e				
σ_{min}	σ_{max}				
fe					
M (at)					
Q					
τ					
Q PD	Q PA				
必要配筋					
設計配筋		6-D10		5-D10	

アレンジキャスト フロア 90×120-5-2

<p>dt = 65 Df = 100 コンクリート Fc24</p>	長期荷重		←	↕	
	N	N'	5	2	ΣN = 7
	Mt	e			
	σ_{min}	σ_{max}	7	7	
	fe				
	M (at)		1 (222)		2 (340)
	Q ldb		4 263		4 263
	τ		0.11 < 0.74		0.15 < 0.74
	Q PD	Q PA	5 < 31		
	必要配筋		6-D10		5-D10
短期荷重		←	↕		
N	N'				
Mt	e				
σ_{min}	σ_{max}				
fe					
M (at)					
Q					
τ					
Q PD	Q PA				
必要配筋					
設計配筋		6-D10		5-D10	

D6に換算すると X : 11-D6 又は 2-D10 + 7-D10
Y : 11-D6 又は 2-D10 + 7-D10

アレンジキャスト フロア 90×90-5-1

<p>dt = 65 Df = 100 コンクリート Fc24</p>	長期荷重		←	↕	
	N	N'	5	2	ΣN = 7
	Mt	e			
	σ_{\min}	σ_{\max}	8	8	
	f _e				
	M (at)		0 (56)	0 (56)	
	Q ldb		2 263	2 263	
	τ		0.07 < 0.74	0.07 < 0.74	
	Q _{PD} Q _{PA}		5 < 31		
	必要配筋		2-D10	2-D10	
短期荷重		←	↕		
N	N'				
Mt	e				
σ_{\min}	σ_{\max}				
f _e					
M (at)					
Q					
τ					
Q _{PD} Q _{PA}					
必要配筋					
設計配筋		5-D10	5-D10		

アレンジキャスト フロア 90×90-5-2

<p>dt = 65 Df = 100 コンクリート Fc24</p>	長期荷重		←	↕	
	N	N'	5	2	ΣN = 7
	Mt	e			
	σ_{\min}	σ_{\max}	8	8	
	f _e				
	M (at)		1 (222)	1 (222)	
	Q ldb		4 263	4 263	
	τ		0.14 < 0.74	0.14 < 0.74	
	Q _{PD} Q _{PA}		5 < 31		
	必要配筋		4-D10	4-D10	
短期荷重		←	↕		
N	N'				
Mt	e				
σ_{\min}	σ_{\max}				
f _e					
M (at)					
Q					
τ					
Q _{PD} Q _{PA}					
必要配筋					
設計配筋		5-D10	5-D10		

D6に換算すると 7-D6 又は 2-D10 + 3-D10