

工事数量総括表

急傾斜地(下ミセノ地区)崩壊対策工事

工事数量総括表								
<B区域>								
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	当 初	変 更	摘 要	頁
土 工								
	切土工							
		片切掘削	CA	m ³	180			
		オープン掘削	OCA	m ³	130			
		岩掘削	RCA	m ³	110			
		オープン岩掘削	ORCA	m ³	120			
	作業土工							
		床掘	EA	m ³	1			
		岩床掘	REA	m ³	30			
		埋戻し	SA	m ³	4			
	盛土工							
		盛 土	BA	m ³	3			
	残土処理							
		残土運搬	土砂	m ³	310			
			岩碎	m ³	250			
		残土処分		m ³	700		土砂1.2 岩碎1.3	
擁壁工								
	もたれ式擁壁工							
		躯体 コンクリート		m ³	201			
		目地版		m ²	38			
		ペーライン コンクリート	t=100mm	m ³	11			
		裏込碎石		m ³	6			
防護柵工								
	落石防護柵							
		端末支柱	1.5m	本	2			
		中間支柱	1.5m	本	4			
		ロープ 金網設置	1.5m	m	15			
水路工								
	水路工							
		BF300	300*1000	m	20			

種 別	算 式	数 量
	<u>土 工</u> 一式当り	
片切掘削 (C A)	(別紙計算書より) V= = 180.4	180 m ³
オープン掘削 (KCA)	(別紙計算書より) V= = 133.8	130 m ³
岩掘削 (RCA)	(別紙計算書より) V= = 106.4	110 m ³
オープン岩掘削 (ORCA)	(別紙計算書より) V= = 122.0	120 m ³
盛 土 (B A)	(別紙計算書より) V= = 3.0	3 m ³
機械床掘 (KEA)	(別紙計算書より) V= = 0.6	1 m ³
岩床掘 (REA)	(別紙計算書より) V= = 24.6	30 m ³
埋 戻 (KSA)	(別紙計算書より) V= = 3.6	4 m ³
残 土 (土砂)	V= 180.4+133.8+0.6-((3.0+3.6)/0.9) = 307.5	310 m ³
(岩砕)	V= 106.4+122.0+24.6 = 253.0	250 m ³
残土処分量 (土砂)	V= 307.5*1.2 = 369.0	
(岩砕)	V= 253.0*1.3 = 328.9	
	Σ V= 369.0+328.9 = 697.9	700 m ³
良 質 土 (流用土)	V= 3.0+3.6 = 6.6	7 m ³

計 算 書												(計算書第 号)
RCA(岩掘削)						ORCA(オープン岩掘削)						
測 点	距 離 (m)	断 面 (m2)	平均断面 (m2)	立 積 (m3)	摘 要	測 点	距 離 (m)	断 面 (m2)	平均断面 (m2)	立 積 (m3)	摘 要	
NO. 2 + 0.000						NO. 2 + 0.000						
NO. 2 + 10.800						NO. 2 + 10.800						
NO. 2 + 14.000						NO. 2 + 14.000						
NO. 3 + 14.000						NO. 3 + 14.000						
NO. 3 + 0.000						NO. 3 + 0.000						
NO. 3 + 6.079					IP.6	NO. 3 + 6.079					IP.6	
NO. 4 + 0.000		5.9				NO. 4 + 0.000		0.0				
NO. 4 + 7.800	7.800	4.4	5.15	20.1	スロープにつき 1/2	NO. 4 + 7.800	7.800	5.2	2.60	10.2	スロープにつき 1/2	
NO. 4 + 13.300	5.500	6.4	5.40	29.7		NO. 4 + 13.300	5.500	5.7	5.45	30.0		
NO. 5 + 5.500	12.300	2.8	4.60	56.6		NO. 5 + 5.500	12.300	7.6	6.65	81.8		
NO. 5 + 9.700						NO. 5 + 9.700						
NO. 6 + 0.000						NO. 6 + 0.000						
NO. 6 + 6.500						NO. 6 + 6.500						
NO. 6 + 15.000						NO. 6 + 15.000						
NO. 7 + 0.000						NO. 7 + 0.000						
NO. 7 + 11.200						NO. 7 + 11.200						
NO. 8 + 0.000						NO. 8 + 0.000						
NO. 8 + 8.500					計 106.4	NO. 8 + 8.500					計 122.0	

擁 壁 工

モタレ式擁壁工

測 点		単位	数 量	摘 要
NO. 4 + 7.80 ~ NO. 5 + 5.50		式	1	
計		式	1	

種 別	算 式	数 量
	<div> <div>もたれ式擁壁工</div> <div>B区域</div> <div>一式当り</div> </div>	
コンクリート	$V = (\text{別紙計算書より}) = 200.895$	201 m ³
型 枠	$A = (\text{別紙計算書より}) = 176.009$	
	$A = \frac{1}{2} \times (0.600 + 4.600) \times 8.000 - \frac{1}{2} \times (0.300 + 2.400) \times 7.000 = 11.350$	
	= 187.359	187 m ²
背面型枠	$A = (\text{一式計算書より}) \quad 18.250 \times \frac{1:0.0 \text{ 斜率}}{1.044} = 19.053$	19 m ²
目 地 材 杉 板 t=18以上	$A = (\text{目地計算書より}) = 37.890$	38 m ²
〃 丸 鋼 SR235 φ 16 L=1200	$W = (\text{別紙計算書より}) = 60.672$	61 kg
〃 丸 鋼 SR235 φ 25 L=1200	$W = (\text{別紙計算書より}) = 221.760$	222 kg
〃 VP φ 30 L=550	$L = (\text{別紙計算書より}) = 26.400$	26 m
吸出防止材	$A = (\text{別紙計算書より}) = 0.797$	1 m ²
透水マット	$L = (\text{別紙計算書より}) = 97.916$	98 m

種 別	算 式	数 量
	<div> <div> <div>もたれ式擁壁工</div> <div>B区域</div> </div> <div>一式当り</div> </div>	
水 抜 管	$L = (\text{別紙計算書より}) = 9.912$	10 m
鉄 筋	$W = (\text{別紙計算書より}) = 497.350$	497 kg
足 場 工	$L = (\text{別紙計算書より}) = 78.642$	79 m
ペーライン	$L = (\text{別紙計算書より}) = 109.900$	110 m ²
裏 込 材	$V = (\text{別紙計算書より}) = 6.100$	6 m ³

【 も た れ 式 擁 壁 工 数 量 計 算 書 】

測 点	擁壁高 (m)	L 1 (m)	L 2 (m)	L 3 (m)	L 4 (m)	L 5 (m)	L 6 (m)	平均延長 (m)	コンクリート			型 枠			背 面 型 枠			摘要
									単位数量 (1m当り)	平均数量	数 量 (m ³)	単位数量 (1m当り)	平均数量	数 量 (m ²)	単位数量	平均数量	数 量 (m ²)	
NO.2	+13.55	8.00																
NO.3	+6.08	8.00																IP.6
NO.4	+0.00	8.00							11.350			9.944						
NO.4	+7.80	8.00	7.99	7.96	7.82	7.90	7.97	7.99	7.94	11.350	11.350	9.944	9.944					
NO.5	+5.50	8.00	17.70	17.70	17.70	17.70	17.70	17.70	17.70	11.350	11.350	200.895	9.944	9.944	176.009			IP.7
NO.6	+0.00																	
NO.6	+15.00																	
NO.7	+11.20																	
NO.7	+18.99																	IP.10
NO.8	+1.75																	
NO.8	+4.23																	
NO.2	+13.55	8.00																
NO.3	+0.00	8.00																
NO.3	+6.08	8.00																IP.6
NO.4	+0.00	8.00																
NO.4	+7.00	8.00																
NO.4	+8.70	8.00													0.00			
NO.5	+5.50	8.00				16.82	16.82								2.17	1.085	18.250	IP.7
NO.6	+0.00																	
NO.6	+6.50																	
NO.6	+15.00																	
NO.7	+0.00																	
NO.7	+11.20																	
NO.7	+18.99																	IP.10
NO.8	+1.75																	
計											200.895			176.009			18.250	

【 も た れ 式 擁 壁 工 数 量 計 算 書 】

測 点	擁壁高 (m)	L 1 (m)	L 2 (m)	L 3 (m)	L 4 (m)	L 5 (m)	L 6 (m)	平均延長 (m)	吸出防止材			透水マット			水 抜 管			摘 要
									単位数量 (1m当り)	平均数量	数 量 (m ²)	単位数量 (1m当り)	平均数量	数 量 (m)	単位数量 (1m当り)	平均数量	数 量 (m)	
NO.2	+13.55	8.000																
NO.3	+6.08	8.000																
NO.4	+0.00	8.000							0.045			5.532			0.560			
NO.4	+7.80	8.000	7.99	7.96	7.82	7.90	7.97	7.99	7.918	0.045	0.045	5.532	5.532		0.560	0.560		
NO.5	+5.50	8.000	17.70	17.70	17.70	17.70	17.70	17.700	0.045	0.045	0.797	5.532	5.532	97.916	0.560	0.560	9.912	
NO.6	+0.00																	
NO.6	+15.00																	
NO.7	+11.20																	
NO.7	+18.99																	
NO.8	+1.75																	
NO.8	+4.23																	
NO.2	+13.55																	
NO.3	+0.00																	
NO.3	+6.08																	
NO.4	+0.00																	
NO.4	+7.00		7.19			7.185		7.185										
NO.4	+8.70																	
NO.5	+5.50		19.27			19.268		19.268										
NO.6	+0.00																	
NO.6	+6.50																	
NO.6	+15.00																	
NO.7	+0.00																	
NO.7	+11.20																	
NO.7	+18.99																	IP.10
NO.8	+1.75																	
計		52.150	25.660	25.520	52.053	25.670	52.143	25.62			0.797			97.916			9.912	

【 も た れ 式 擁 壁 工 数 量 計 算 書 】

測 点	擁壁高 (m)	L 1 (m)	L 2 (m)	L 3 (m)	L 4 (m)	平均延長 (m)	鉄 筋			足 場 工						摘 要
							単位数量 (1m当り)	平均数量	数 量 (k g)	単位数量 (段/m)	平均数量	数 量 (m)				
NO.2	+13.55	8.000														
NO.3	+6.08	8.000														
NO.4	+0.00	8.000					25.000			4						
NO.4	+7.80	8.000	7.985	7.963	7.816	7.985	7.937	25.000	25.000	4	4.000					
NO.5	+6.61	8.000	20.128	20.020	19.301	20.128	19.894	25.000	25.000	4	4.000	78.642				
NO.6	+0.00															
NO.6	+15.00															
NO.7	+11.20															
NO.7	+18.99															
NO.8	+1.75															
NO.8	+4.23															
NO.2	+13.55															
NO.3	+0.00															
NO.3	+6.08															
NO.4	+0.00															
NO.4	+7.00															
NO.4	+8.70															
NO.5	+5.50															
NO.6	+0.00															
NO.6	+6.50															
NO.6	+15.00															
NO.7	+0.00															
NO.7	+11.20															
NO.7	+18.99															
NO.8	+1.75															
計			28.113	27.983	27.117	28.113	27.83			497.350		78.642				

種 別	算 式	数 量
	<div> <div> <u>もたれ式擁壁工</u> </div> <div>10m当り</div> </div> <div> <div>(H= 8.000m)</div> <div>(裏込材あり)</div> </div>	
コンクリート	$V = \{1/2 \times (0.600 + 4.600) \times 8.000 - 1/2 \times (0.300 + 2.400) \times 7.000\} \times 10.0 = 113.500$	113.50 m ³
型 枠	<div>1:0.5斜率</div> $A = (1.000 + 8.000 \times 1.118) \times 10.0 = 99.440$	99.44 m ²
背 面 型 枠	<div>1:0.3斜率</div> $A = H \times 1.044 \times 10.0 = 0.000$	m ²
吸出防止材	$A = 0.300 \times 0.300 \times (10.0 \div 2.0) = 0.450$	0.45 m ²
透水マット	<div>1:0.3斜率</div> $L = 10.000 + 7.34 \times 1.044 \times (10.0 \div 2.0) = 48.315$	48.32 m
水 抜 管	$L = (1.020 + 1.110 + 1.430 + 1.700 + 2.070) \times (10.0 \div 2.0) = 36.650$	36.65 m
鉄 筋	<div>kg/m</div> $W = 1.000 \times (10.0 \div 0.500) \times 4 \times 2 \times 1.56 = 249.600$	250 kg
足 場 工	$L = 10.0 \times 4 = 40.000$	40.0 m

種 別	算 式	数 量
<div style="text-align: center;"> <p><u>もたれ式擁壁工断面図</u></p> <p>(H= 8.000m)</p> <p>(裏込材あり)</p> </div>		
<div style="text-align: center;"> <p>背面排水詳細図</p> </div>		

[illegible]

[illegible]

もたれ式擁壁 【 目 地 工 数 量 計 算 書 (2) 】													
測 点		擁壁高 H		天端幅 B1	底版幅 B2	幅 B3	表勾配	裏勾配	杉板 t=18以上 (m2)	丸鋼		VP30	摘 要
										本数	重量		
		(m)		(m)	(m)	(m)	1:n1	1:n2	(m2)	(本)	(kg)	(m)	
NO.2	+18.51	8.000	収縮目地										
NO.3	+4.73	8.000	膨張目地										
NO.3	+11.98	8.000	収縮目地										
NO.3	+16.98	8.000	膨張目地										
NO.4	+0.98	8.000	収縮目地										
NO.4	+5.97	8.000	膨張目地	0.600	2.200	0.300	0.50	0.30	11.350	16	73.920	8.800	丸鋼 φ 25
NO.4	+9.96	8.000	収縮目地	0.600	2.200	0.300	0.50	0.30	1.920	16	30.336		丸鋼 φ 16
NO.4	+14.96	8.000	膨張目地	0.600	2.200	0.300	0.50	0.30	11.350	16	73.920	8.800	丸鋼 φ 25
NO.4	+19.95	8.000	収縮目地	0.600	2.200	0.300	0.50	0.30	1.920	16	30.336		丸鋼 φ 16
NO.5	+3.95	8.000	膨張目地	0.600	2.200	0.300	0.50	0.30	11.350	16	73.920	8.800	丸鋼 φ 25
NO.5	+8.31	8.000	収縮目地										丸鋼 φ 16
NO.5	+13.31	8.000	膨張目地										丸鋼 φ 25
NO.5	+18.31	8.000	収縮目地										丸鋼 φ 16
NO.6	+2.59	8.000	膨張目地										丸鋼 φ 25
NO.6	+6.58	8.000	収縮目地										丸鋼 φ 16
NO.6	+11.58	8.000	膨張目地										丸鋼 φ 25
NO.6	+16.08	8.000	収縮目地										丸鋼 φ 16
NO.7	+0.56	8.000	膨張目地										丸鋼 φ 25
NO.7	+5.05	8.000	収縮目地										丸鋼 φ 16
NO.7	+10.03	8.000	膨張目地										丸鋼 φ 25
NO.7	+15.02	8.000	収縮目地										丸鋼 φ 16
NO.7	+18.99付近	8.000	膨張目地										丸鋼 φ 25
NO.8	+2.07	7.615	収縮目地										丸鋼 φ 16
NO.8	+4.23	5.000	膨張目地										丸鋼 φ 25
										φ 16	60.672		
										φ 25	221.760		
計				3.000	11.000	1.500			37.890		282.432	26.400	

種 別	算 式	数 量
	<u>BF300</u> 10m当り	
ベンチフレーム	$L =$ $=$ 10.000	10.0 m
敷モルタル	$V = 0.300 \times 0.030 \times 10.0$ $=$ 0.090	0.09 m ³
埋戻コンクリート	$V = 0.027 \times 10.0$ $=$ 0.270	0.27 m ³

種 別	算 式	数 量
	<div> <div> <div>落石防止柵工</div> <div>H=1.5 (C-5)</div> </div> <div>一式当り</div> </div>	
端末支柱	<div> <div>(H-175 × 175 × 7.5 × 11)</div> <div>N= 2</div> </div> <div>= 2.000</div>	2 本
中間支柱	<div> <div>(H-200 × 100 × 5.5 × 8)</div> <div>N= 4</div> </div> <div>= 4.000</div>	4 本
ケーブル	<div> <div>(3 × 7 G/0 18 φ)</div> <div>L= 5</div> </div> <div>= 5.000</div>	15 m

種 別	算 式	数 量
練石積	<u>撤 去 工</u> 1式当り	
	1:0.32斜率	
	$A = 1/2 \times (1.798 + 1.820) \times 1.050 \times 4.892 = 9.292$	
	1:0.32斜率	
	$A = 1/2 \times (1.820 + 1.845) \times 1.050 \times 5.500 = 10.583$	
	1:0.32斜率	
	$A = 1/2 \times (1.820 + 1.845) \times 1.050 \times 5.500 = 10.583$	
	1:0.32斜率	
	$A = 1/2 \times (1.845 + 1.970) \times 1.050 \times 12.200 = 24.435$	
	= 54.893	55.0 m ²
	$V = 54.893 \times 0.3 = 16.468$	16.0 m ³
	$N = 16.468 \times 2.35 = 38.700$	39.0 t

種 別	算 式	数 量
	<u>仮設工</u>	
敷鉄板工	$L = 16$	$= 16.000$ 16.0 m3
設置・撤去	$N = 0.802 \times 3.0 / 4.5 \times 16.0$	$= 8.555$ 8.6 t
W=3.0m		
仮設盛土工		
盛土	$N = 1$	$= 1.000$ 1.0 箇所
	$V = (3.0 + 10.7) / 2 \times 1.4 + 10.7 \times 4.0 + (3.0 + 10.7) / 2 \times 1.4$	$= 61.980$ 60.0 m3
締切排水工		
大型土のう		
製作・設置	$N = 6$	$= 6.000$ 6.0 個
撤去	$N = 6$	$= 6.000$ 6.0 個
掛樋工		
排水管		
設置・撤去	$L = 12.0 \times 2$	$= 24.000$ 24.0 m

