

県単急傾斜地（下ミセノ地区）崩壊対策工事

数量総括表

B区域

工事数量総括表(1)

<B区域>

[illegible]

<B区域>

[illegible]

種 別	算 式		数 量
	<div> <div> <div>土</div> <div>工</div> </div> <div>一式当り</div> </div>		
片切掘削 (C A)	(別紙計算書より) V=	= 347.5	350 m ³
オープン掘削 (KCA)	(別紙計算書より) V=	= 167.7	170 m ³
岩掘削 (RCA)	(別紙計算書より) V=	= 204.5	200 m ³
オープン岩掘削 (ORCA)	(別紙計算書より) V=	= 0.0	0 m ³
盛 土 (B A)	(別紙計算書より) V=	= 19.8	20 m ³
機械床掘 (KEA)	(別紙計算書より) V=	= 6.7	7 m ³
岩床掘 (REA)	(別紙計算書より) V=	= 48.6	50 m ³
埋 戻 (KSA)	(別紙計算書より) V=	= 11.1	10 m ³
残土運搬 (土砂)	V= 347.5+167.7+6.7-((19.8+11.1)/0.9)	= 487.6	490 m ³
(岩砕)	V= 204.5+48.6	= 253.1	250 m ³
残土処分 (土砂)	V= 487.6*1.20	= 585.1	
(岩砕)	V= 253.1*1.3	= 329.0	
	Σ V= 585.1+329.0	= 914.1	910 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 + 4.600		2.0			IP.4	NO. 2 + 4.600		0.0			IP.4	
	6.200		2.00	12.40				6.200		0.00		0.00
NO. 2 + 10.800		2.0				NO. 2 + 10.800		0.0		0.00		0.00
	0.000		0.00	0.00			0.000		0.00	0.00		
NO. 2 + 10.800		6.9				NO. 2 + 10.800		0.0				
	3.300		6.90	22.8			3.300		0.00	0.0		
NO. 2 + 14.000		6.9				NO. 2 + 14.000		0.0				
	0.000		6.90				0.000		0.00	0.0		
NO. 3 + 14.000		6.9				NO. 3 + 14.000		0.0				
	6.300		7.20	45.4			6.300		0.00	0.0		
NO. 3 + 0.000		7.5				NO. 3 + 0.000		0.0				
	4.000		6.65	26.6	IP.6		4.000		0.00	0.0	IP.6	
NO. 3 + 6.079		5.8				NO. 3 + 6.079		0.0		0.00		0.0
	12.700		5.85	74.3			12.700		0.00	0.0		
NO. 4 + 0.000		5.9				NO. 4 + 0.000		0.0				
	7.800		2.95	23.0	スロープ		7.800		0.00	0.0	スロープ	
NO. 4 + 7.800		0.0				NO. 4 + 7.800		0.0				
NO. 4 + 13.300						NO. 4 + 13.300						
NO. 5 + 5.500						NO. 5 + 5.500						
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 204.5	NO. 8 + 8.500					計 0.0	

(計算書第 号)

0

測 点					距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要	測 点					距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要
					(m)	(m2)	(m2)	(m3)							(m)	(m2)	(m2)	(m3)	
NO. 2 + 4.600						1.0			IP.4										
NO. 2 + 10.800					6.200	1.0	1.00	6.20											
NO. 2 + 10.800					0.000		0.00	0.00											
NO. 2 + 14.000					3.300	0.7	0.70	2.3											
NO. 2 + 14.000					0.000	0.7	0.70	0.0											
NO. 3 + 14.000					6.300	0.7	0.40	2.5											
NO. 3 + 0.000					4.000	0.1	0.50	2.0											
NO. 3 + 6.079					12.700	0.9	0.50	6.4	IP.6										
NO. 4 + 0.000					7.800	0.1	0.05	0.4											
NO. 4 + 7.800						0.0													
NO. 4 + 13.300																			
NO. 5 + 5.500																			
NO. 5 + 9.700																			
NO. 6 + 0.000																			
NO. 6 + 6.500																			
NO. 6 + 15.000																			
NO. 7 + 0.000																			
NO. 7 + 11.200																			
NO. 8 + 0.000																			
NO. 8 + 13.500									計 19.8										計 0.0

計 算 書												(計算書第 号)	
KEA(機械床堀)						KSA(埋戻)							
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 + 4.600		0.1			IP.4	NO. 2 + 4.600		0.2			IP.4		
	6.200		0.10	0.60			6.200		0.20	1.20			
NO. 2 + 10.800		0.1				NO. 2 + 10.800		0.2					
	0.000		0.00	0.00			0.000		0.00	0.00			
NO. 2 + 10.800		0.1				NO. 2 + 10.800		0.3					
	3.300		0.10	0.3			3.300		0.30	1.0			
NO. 2 + 14.000		0.1				NO. 2 + 14.000		0.3					
	0.000		0.10	0.0			0.000		0.30	0.0			
NO. 3 + 14.000		0.1				NO. 3 + 14.000		0.3					
	6.300		0.15	0.9			6.300		0.30	1.9			
NO. 3 + 0.000		0.2				NO. 3 + 0.000		0.3					
	4.000		0.20	0.8			4.000		0.30	1.2			
NO. 3 + 6.079		0.2			IP.6	NO. 3 + 6.079		0.3			IP.6		
	12.700		0.20	2.5			12.700		0.30	3.8			
NO. 4 + 0.000		0.2				NO. 4 + 0.000		0.3					
	7.800		0.20	1.6			7.800		0.25	2.0			
NO. 4 + 7.800		0.2				NO. 4 + 7.800		0.2					
NO. 4 + 13.300						NO. 4 + 13.300							
NO. 5 + 5.500						NO. 5 + 5.500							
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 + 13.500					計 6.7	NO. 8 + 13.500					計 11.1		

(計算書第 号)

測 点

測 点	距 離	断 面	平均断面	立 積	摘 要
(m)	(m2)	(m2)	(m3)		
NO. 2 + 4.600	6.200	0.7	0.70	4.30	IP.4
NO. 2 + 10.800	0.000	0.7	0.00	0.00	
NO. 2 + 10.800	3.300	1.3	1.30	4.3	
NO. 2 + 14.000	0.000	1.3	1.30	0.0	
NO. 3 + 14.000	6.300	1.3	1.30	8.2	IP.6
NO. 3 + 0.000	4.000	1.3	1.30	5.2	
NO. 3 + 6.079	12.700	1.3	1.30	16.5	
NO. 4 + 0.000	7.800	1.3	1.30	10.1	
NO. 4 + 7.800		1.3			
NO. 4 + 13.300					
NO. 5 + 5.500					
NO. 5 + 9.700					
NO. 6 + 0.000					
NO. 6 + 6.500					
NO. 6 + 15.000					
NO. 7 + 0.000					
NO. 7 + 11.200					
NO. 8 + 0.000					
NO. 8 + 13.500					計 48.6

種 別	算 式	数 量
	<div> <div> もたれ式擁壁工 B区域 </div> <div>一式当り</div> </div>	
コンクリート	V = (別紙計算書より) = 336.948	337 m ³
型 枠	A = (別紙計算書より) = 295.207	
	<div> <div> <端型枠> $A = 1/2 \times (0.600 + 4.600) \times 8.000 - 1/2 \times (0.300 + 2.400) \times 7.000$ </div> <div>= 11.350</div> </div>	
	= 306.557	307 m ²
背面型枠	<div> <div> A = (一式計算書より) 0.000 </div> <div> 1:0.0斜率 × 1.044 </div> <div>= 0.000</div> </div>	0 m ²
目 地 材 杉 板 t=18以上	A = (目地計算書より) = 41.730	42 m ²
〃 丸 鋼 SR235 φ 16 L=1200	W = (別紙計算書より) = 91.008	91 kg
〃 丸 鋼 SR235 φ 25 L=1200	W = (別紙計算書より) = 221.760	222 kg
〃 VP φ 30 L=550	L = (別紙計算書より) = 26.400	26 m
吸出防止材	A = (別紙計算書より) = 1.326	1.33 m ²
透水マット	L = (別紙計算書より) = 123.884	124 m

種 別	算 式	数 量
	<div> <div>もたれ式擁壁工</div> <div>B区域</div> </div> <div>一式当り</div>	
水 抜 管	$L = (\text{別紙計算書より}) = 114.146$	114 m
鉄 筋	$W = (\text{別紙計算書より}) = 742.175$	742 kg
足 場 工	$L = (\text{別紙計算書より}) = 119.646$	120 m
ペーライン	$A = (\text{別紙計算書より}) \quad \text{岩着 } t=10\text{cm} = 202.800$ $V = 202.8 \times 0.1 = 20.280$	20 m ³
裏 込 材	$V = (\text{別紙計算書より}) = 12.700$	13 m ³

【 も た れ 式 擁 壁 工 数 量 計 算 書 】

測 点	擁壁高	L 1	L 2	L 3	L 4	平均延長	コンクリート			型 枠			背 面 型 枠			摘要
							単位数量	平均数量	数 量	単位数量	平均数量	数 量	単位数量	平均数量	数 量	
		(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(1m当り)		(m ³)	(1m当り)		(m ²)			(m ²)	
NO.2	+14.06	8.00					11.350			9.944						
NO.3	+4.06	8.00	9.000	9.000	9.000	9.000	11.350	11.350	102.150	9.944	9.944	89.496				
NO.3	+6.08	8.00	0.703	0.545	1.754	1.176	11.350	11.350	11.861	9.944	9.944	10.391				
NO.3	+14.20	8.00	6.404	6.247	7.455	6.877	11.350	11.350	76.567	9.944	9.944	67.082				
NO.4	+0.00	8.00	5.729	5.717	5.806	5.764	11.350	11.350	65.308	9.944	9.944	57.218				
NO.4	+3.19	8.00	3.117	3.105	3.194	3.152	11.350	11.350	35.662	9.944	9.944	31.244				
NO.4	+7.80	8.00	4.000	4.000	4.000	4.000	11.350	11.350	45.400	9.944	9.944	39.776				
NO.4	+11.73															
NO.5	+1.22															
NO.5	+6.61															IP.7
NO.5	+10.59															
NO.5	+19.41															
NO.6	+0.00															
NO.6	+8.94															
NO.6	+15.00															
NO.6	+18.41															
NO.7	+7.88															
NO.7	+11.20															
NO.7	+16.32															
NO.7	+18.99															IP.10
NO.7	+18.99															
NO.7	+19.41															
NO.8	+2.58															
計			28.953	28.614	31.209	29.969	29.687		336.948			295.207			0.000	

【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)	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	+14.06	8.00					0.045			4.205			3.845			
NO.3	+4.06	8.00	9.000	9.000	9.000	9.000	0.045	0.045	0.405	4.205	4.205	37.845	3.845	3.845	34.605	
NO.3	+6.08	8.00	0.703	0.545	1.754	1.176	0.045	0.045	0.042	4.205	4.205	3.951	3.845	3.845	4.018	
NO.3	+14.20	8.00	6.404	6.247	7.455	6.877	0.045	0.045	0.299	4.205	4.205	27.923	3.845	3.845	25.938	
NO.4	+0.00	8.00	5.729	5.717	5.806	5.764	0.045	0.045	0.259	4.205	4.205	24.164	3.845	3.845	22.124	
NO.4	+3.19	8.00	3.117	3.105	3.194	3.152	0.045	0.045	0.141	4.205	4.205	13.181	3.845	3.845	12.081	
NO.4	+7.80	8.00	4.000	4.000	4.000	4.000	0.045	0.045	0.180	4.205	4.205	16.820	3.845	3.845	15.380	
NO.4	+11.73															
NO.5	+1.22															
NO.5	+6.61															
NO.5	+10.59															
NO.5	+19.41															
NO.6	+0.00															
NO.6	+8.94															
NO.6	+15.00															
NO.6	+18.41															
NO.7	+7.88															
NO.7	+11.20															
NO.7	+16.32															
NO.7	+18.99															
NO.7	+18.99															
NO.7	+19.41															
NO.8	+2.58															
計			28.953	28.614	31.209	29.969	29.69		1.326			123.884			114.146	

【 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	平均数量	数 量	単位数量	平均数量	数 量				
								(1m当り)		(k g)	(段/m)		(m)				
NO.2	+14.06	8.00						25.000			4						
NO.3	+4.06	8.00	9.000	9.000	9.000	9.000	9.000	25.000	25.000	225.000	4	4.000	36.000				
NO.3	+6.08	8.00	0.703	0.545	1.754	1.176	1.045	25.000	25.000	26.125	4	4.000	4.598				
NO.3	+14.20	8.00	6.404	6.247	7.455	6.877	6.746	25.000	25.000	168.650	4	4.000	27.404				
NO.4	+0.00	8.00	5.729	5.717	5.806	5.764	5.754	25.000	25.000	143.850	4	4.000	23.046				
NO.4	+3.19	8.00	3.117	3.105	3.194	3.152	3.142	25.000	25.000	78.550	4	4.000	12.598				
NO.4	+7.80	8.00	4.000	4.000	4.000	4.000	4.000	25.000	25.000	100.000	4	4.000	16.000				
NO.4	+11.73																
NO.5	+1.22																
NO.5	+6.61																
NO.5	+10.59																
NO.5	+19.41																
NO.6	+0.00																
NO.6	+8.94																
NO.6	+15.00																
NO.6	+18.41																
NO.7	+7.88																
NO.7	+11.20																
NO.7	+16.32																
NO.7	+18.99																
NO.7	+18.99																
NO.7	+19.41																
NO.8	+2.58																
計			28.953	28.614	31.209	29.969	29.69			742.175			119.646				

【重力式擁壁工数量計算書】

[illegible]

もたれ式擁壁工

(H= 8.000m)

(裏込材あり)

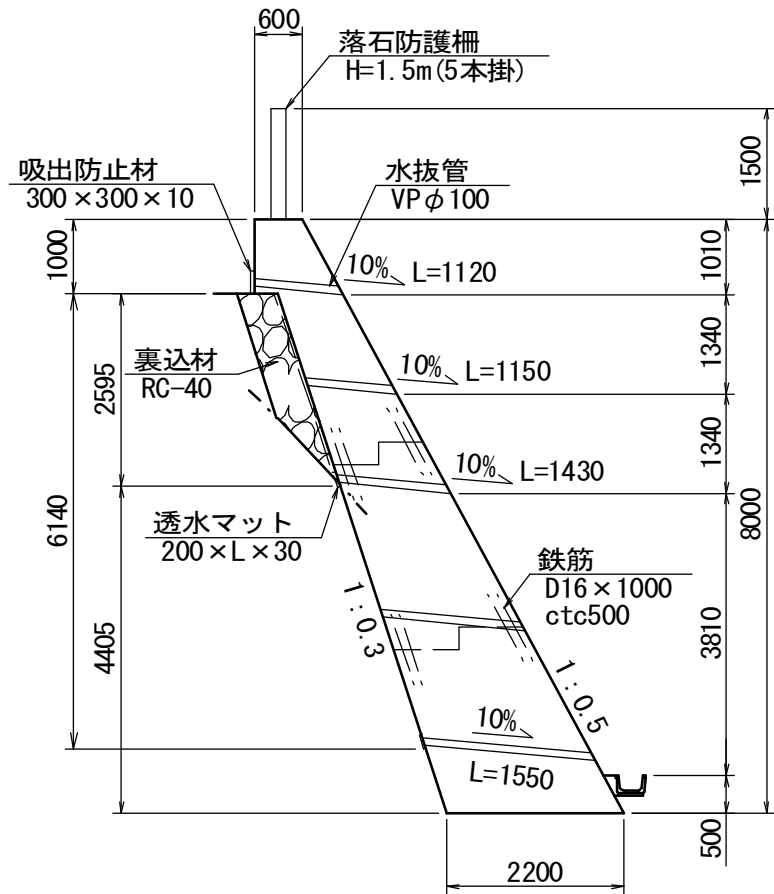
10m当り

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
コンクリート	18-8-40BB	m3	113.50	
型 枠		m2	99.44	
背 面 型 枠		m2	0.00	
吸出防止材	300×300×10	m2	0.45	
透水マット	W200 t=30mm	m	42.05	
水 抜 管	VP φ100	m	38.45	
鉄 筋	SD345 D16	kg	250.00	
足 場 工	キャットウォーク	m	40.0	

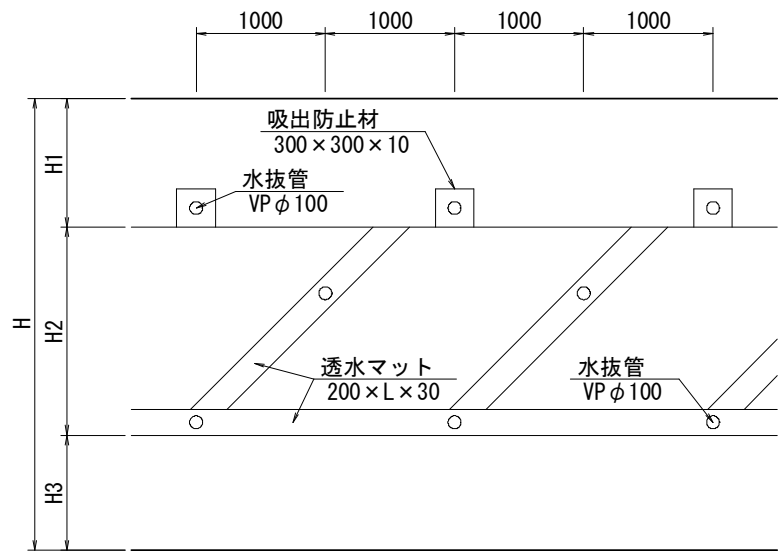
種 別	算 式	数 量
	$\frac{\text{もたれ式擁壁工}}{(H= 8.000m)} \quad 10m\text{当り}$	
コンクリート	$V = \{1/2 \times (0.600 + 4.600) \times 8.000 - 1/2 \times (0.300 + 2.400) \times 7.000\} \times 10.0 = 113.500$	113.50 m ³
型 枠	$1:0.5\text{斜率}$ $A = (1.000 + 8.000 \times 1.118) \times 10.0 = 99.440$	99.44 m ²
背 面 型 枠	$1:0.3\text{斜率}$ $A = H \times 1.044 \times 10.0 = 10.44 \cdot H$	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	$1:0.3\text{斜率}$ $L = 10.000 + 6.140 \times 1.044 \times (10.0 \div 2.0) = 42.051$	42.05 m
水 抜 管	$L = (1.120 + 1.150 + 1.430 + 1.810 + 2.180) \times (10.0 \div 2.0) = 38.450$	38.45 m
鉄 筋	$W = 1.000 \times (10.0 \div 0.500) \times 4 \times 2 \times 1.56 \text{ kg/m} = 249.600$	250 kg
足 場 工	$L = 10.0 \times 4 = 40.000$	40.0 m

種 別	算 式	数 量
-----	-----	-----

もたれ式擁壁工断面図
(H= 8.000m)
(裏込材あり)



背面排水詳細図



[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	底板幅 B2	幅 B3	表勾配	裏勾配	杉板 t=18以上	丸鋼		VP30	摘 要
										本数	重量		
位置(L3)		(m)		(m)	(m)	(m)	1:n1	1:n2	(m2)	(本)	(kg)	(m)	
NO.2	+18.52	8.000	収縮目地	0.600	2.200	0.300	0.50	0.30	1.920	16	30.336		丸鋼 φ16
NO.3	+4.06	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 φ25
NO.3	+10.20	8.000	収縮目地	0.600	2.200	0.300	0.50	0.30	1.920	16	30.336		丸鋼 φ16
NO.3	+14.20	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 φ25
NO.3	+18.69	8.000	収縮目地	0.600	2.200	0.300	0.50	0.30	1.920	16	30.336		丸鋼 φ16
NO.4	+3.19	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 φ25
NO.4	+7.18	8.000	収縮目地	0.600	2.200	0.300	0.50	0.30	1.920				丸鋼 φ16
NO.4	+11.73	8.000	膨張目地										
NO.4	+16.72	8.000	収縮目地										
NO.5	+1.22	8.000	膨張目地										
NO.5	+5.71	8.000	収縮目地										
NO.5	+10.59	8.000	膨張目地										
NO.5	+15.59	8.000	収縮目地										
NO.5	+19.71	8.000	膨張目地										
NO.6	+3.94	8.000	収縮目地										
NO.6	+8.94	8.000	膨張目地										
NO.6	+13.93	8.000	収縮目地										
NO.6	+18.41	8.000	膨張目地										
NO.7	+3.40	8.000	収縮目地										
NO.7	+7.88	8.000	膨張目地										
NO.7	+12.33	8.000	収縮目地										
NO.7	+16.32	8.000	膨張目地										
NO.8	+18.99	8.000	収縮目地										
NO.8	+19.41	7.752	膨張目地										
										φ16	91.008		
										φ25	221.760		
計				4.200	15.400	2.100			41.730		312.768	26.400	

重力式擁壁 【目 地 工 数 量 計 算 書 (2)】

[illegible]

種 別	算 式	数 量
	<div> <div>石 積 工(B)</div> <div>1式</div> </div>	
練石積	図面より、 $a =$ $=$ $a =$ $=$ $a = 1/2 \times 3.840 \times 1.250$ $=$ 2.400 $a = 1/2 \times (3.840 + 3.980) \times 0.360$ $=$ 1.408 $a = 1/2 \times (4.800 + 6.040) \times 3.340$ $=$ 18.103 $a = 1/2 \times (6.890 + 7.830) \times 2.510$ $=$ 18.474 $=$ 40.385	40.00 m ²
胴込コンクリート	$V = (\pi \times D^3) \div 6$ $= (\pi \times 0.350^3) \div 6$ $=$ 0.022 $A = (\pi \times D^2) \div 4$ $= (\pi \times 0.350^2) \div 4$ $=$ 0.096 $A' = ((3^{1/2}) \times D^2) \div 2$ $= ((3^{0.5}) \times 0.350^2) \div 2$ $=$ 0.106 $N = 10 \div A'$ $= 10 \div 0.106$ $=$ 94.340 10m3当りの胴込コンクリート $VA = ((D \times 10m^2) - (V \times N)) \div 2$ $= ((0.35 \times 10) - (0.022 \times 94.340)) \div 2$ $=$ 0.712	
	胴込コンクリート $40.385 \times 0.712 \div 10$ $=$ 2.875	2.88 m ³
裏込 コンクリート	40.385×0.150 $=$ 6.058	6.06 m ³
裏込碎石	図面より、 $A = 0.505m^2$ $v = 0.505 \times 6.210$ $=$ 3.136 図面より、 $A = 0.505m^2$ $v = (0.505 \times 1.250) / 2$ $=$ 0.316 $=$ 3.452	3.0 m ³
天端工	$L = 6.210$ $=$ 6.210	6.0 m
基礎工	$L = 1.610 + 3.340 + 2.510$ $=$ 7.460	7.0 m

種 別	算 式	数 量
	<div><div>BF300</div><div>1m当り</div></div>	
ベンチフリューム	$L = 34.000$	34.0 m
敷モルタル	$V = 0.30 \times 0.03 \times 34.0 = 0.306$	0.31 m ³
埋戻コンクリート	$V = 0.027 \times 34.0 = 0.918$	0.92 m ³

落石防止柵工 (C-5)

測 点		単位	数 量	摘 要
NO. 2 + 14.01	～ NO. 4 + 19.06	m	40.5	
計		m	40.5	

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 + 2</div> </div> <div>= 1</div>	1 本
中間支柱	<div> <div>(H-200 × 100 × 5.5 × 8)</div> <div>N= 10</div> </div> <div>= 10</div>	10 本
ケーブル	<div> <div>(3 × 7 G/0 18φ)</div> <div>L= 40.451</div> </div> <div>= 40.451</div>	41 m

測 点		単位	数 量	摘 要
IP 5	~ NO. 4 + 7.8	m	30.0	30.0m*2.5m =75m2
計		m	30.0	

種 別	算 式	数 量
石積	<div>撤 去 工</div> <div>1:0.32斜率</div>	1式当り
	$A = 1/2 \times (1.798 + 1.820) \times 1.050 \times 4.892 = 9.292$	9.0 m ²
	<div>1:0.32斜率</div> $V = 9.292 \times 0.3 = 2.788$	3.0 m ³