

4災第287号 岩崎西目屋弘前線道路災害復旧工事

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
道路改良						式		1			
	道路土工					式		1			
		掘削工				式		1			
			掘削			m3	161.9	160			
				CB210100	掘削	m3	161.9	162			土砂、オープンカット
		路床盛土工				式		1			
			路床盛土			m3	16.5	20			
				CB210520	路床盛土	m3	13.7	14			4.0m以上
				CB210520	路床盛土	m3	2.8	3			2.5m未満
			土材料			m3	48	50			
					山土	m3	48	48			
		法面整形工				式	1.0	1.0			
			法面整形(切土部)			m2	10.1	10			
				CB220010	法面整形	m2	10.1	10.1			切土部、無し、レキ質土、砂及び砂質土、粘性土
		残土処理工				式		1			
			整地			m3	206.0	210			
				CB210610	整地	m3	206.0	206			残土受入れ地での処理 148.3+ 57.7
			土砂等運搬	L=4.0km		m3	206.0	210			運搬距離(L=42.9km)
				CB210110	土砂等運搬	m3	206.0	206			148.3+ 57.7
					建設発生土受入単価	m3	206.0	206			
	法面工					式		1			
		植生工				式		1			
			人工張芝			m2	10.1	10.1			
				CB220910	人工張芝	m2	10.1	10.1			
	軽量盛土工					式		1			
		作業土工				式		1			
			床掘り			m3	13.4	10			
				CB210030	床掘り	m3	13.4	13			土砂、1m以上2m未満
			埋戻し			m3	6.4	10			
				CB210410	埋戻し	m3	6.4	6			1m未満
		軽量盛土工				式		1			
			軽量盛土	EPSブロック D-20,D-25		m3	47.0	47			
				CB225110	発泡スチロール設置	m3	47.0	47.0			排水材
					発泡スチロールブロック	m3	17.4	17.4			D-20
					発泡スチロールブロック	m3	29.5	29.5			D-25
					緊結金具	個	113	113			
			裏込碎石	C-40		m3	8.9	9			
				CB225160	裏込碎石(軽量盛土)	m3	8.9	8.9			6m以下
			基礎コンクリート	②18-8-40		m	16.0	16			
				CB240010	コンクリート	m3	22.9	22.9			無筋・鉄筋構造物、コンクリートポンプ車打設
				CB240210	型枠	m2	29.3	29.3			一般型枠、鉄筋・無筋構造物
				CB224710	目地板	m2	1.4	1.4			瀝青質目地板t=10
				CB240010	コンクリート	m3	1.1	1.1			無筋・鉄筋構造物、コンクリートポンプ車打設
				CB240210	型枠	m2	1.6	1.6			一般型枠、均しコンクリート
				CB222770	暗渠排水管	m	10.1	10.1			VP φ 200
			床版工	⑫-2 24-12-25(20)		m2	54.0	54			
				CB225120	コンクリート床版	m3	8.5	8.5			鉄筋金網 D13×150×150mm
					鉄筋コンクリート用棒鋼	t	0.099	0.10			SD345 D13

4災第287号 岩崎西目屋弘前線道路災害復旧工事

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							計算数量	計上数量	計算数量	計上数量	
			支柱	H-250×250×9×14		本	9	9			
					場所打杭工	本	1	1			L=7.40m 支柱1
					場所打杭工	本	1	1			L=7.90m 支柱2
					場所打杭工	本	1	1			L=8.65m 支柱3
					場所打杭工	本	1	1			L=9.15m 支柱4
					場所打杭工	本	1	1			L=9.40m 支柱5
					場所打杭工	本	1	1			L=9.40m 支柱6
					場所打杭工	本	1	1			L=8.40m 支柱7
					場所打杭工	本	1	1			L=7.65m 支柱8
					場所打杭工	本	1	1			L=6.65m 支柱9
					支柱	本	1	1			L=7.40m 支柱1
					支柱	本	1	1			L=7.90m 支柱2
					支柱	本	1	1			L=8.65m 支柱3
					支柱	本	1	1			L=9.15m 支柱4
					支柱	本	2	2			L=9.40m 支柱5,6
					支柱	本	1	1			L=8.40m 支柱7
					支柱	本	1	1			L=7.65m 支柱8
					支柱	本	1	1			L=6.65m 支柱9
					支柱	セット	9	9			H形鋼支柱取付金具 H-250用
					支柱	セット	9	9			H形鋼支柱継手 H-250用 高力ボルトA,B
					空練モルタル 材料(1:3)	m3	8.1	8.1			高炉
					やぐら設置・撤去	回	1	1			ラフレーンクレーン使用、標準
			壁面材	押出成型セメント板 t=50		m2	24.8	25			
				CB225150	壁面材設置	m2	24.8	24.8			標準
					壁面材	m2	24.8	24.8			押出成型セメント板
			張コンクリート	②18-8-40		m3	3.7	4			
				CB240010	コンクリート	m3	3.7	3.7			
				CB240210	型枠	m2	2.2	2.2			
			足場			空m3	188.5	190			
				CB340140	足場(地表)	空m3	188.5	189			傾斜地、標準
	排水構造物工					式	1.0	1			
		作業土工				式	1.0	1			
			床掘	[土質]		m3	24.9	20			
				CB210030	床掘	m3	24.9	25			土砂
			埋戻し	[土砂]		m3	12.6	10			
				CB210410	埋戻し	m3	12.6	13			最大埋戻幅1.0m未満
			基面整正			m2	4.3	4			
				CB210080	基面整正	m2	4.3	4.3			
		小口壁工				式	1.0	1			
			小口壁工			式	1.0	1			
				CB240010	コンクリート	m3	0.1	0.1			無筋構造物 人力打設 18-8-40(高炉) 一般養生
				CB240210	型枠	m2	1.1	1.1			一般型枠,鉄筋・無筋構造物
		側溝工				式	1.0	1			
			プレキャストU型側溝			m	36.1	36			
				WB821410	U型側溝	m	10.6	10.6			据付け,道路用鉄筋Co側溝3種 JIS A 5372,400A 400×400×2000 基礎有 RC-40
				WB821410	U型側溝	m	25.5	25.5			据付け,道路用鉄筋Co側溝3種 JIS A 5372,400A 400×400×2000 基礎無
			自由勾配側溝			m	4.3	4			US9-B-B400-H400(横断用)
				WB821420	自由勾配側溝	m	4.3	4.3			L=2000mm 1000kg/個以下 高炉 18-8-40 基礎あり RC-40
			側溝蓋			枚	4.0	4			
				WB821430	蓋版	枚	4.0	4			据付け,無し,蓋版(各種),40kg/枚以下

4災第287号 岩崎西目屋弘前線道路災害復旧工事

[illegible]

§ 1 道路土工

道路土工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
道路土工		
掘削工		
・掘削 (CA1)		
No. 0～No. 16	土量計算書より = 134.9	
No. 0-16.85～No. 0	土量計算書より = 27.0	
	=	161.9 m ³
盛土工		
No. 0～No. 16		
・路床盛土 (W<2.5) (BA1-1)	土量計算書より =	2.8
(W≥4.0) (BA1-3)	土量計算書より =	13.7
	ΣV=	16.5 m ³
法面整形工		
・法面整形(切土部) (CL1)		
No. 0-16.85～No. 0	土量計算書より = 10.1	
	=	10.1 m ²
購入土		
・土材料	盛土計 EPS 排水 土量換算係数 = (16.5 + 6.4 + 12.6) × 1.33 =	47.2 m ³
残土処理工		
・残土処理		
	V= 掘削+床掘	
	掘削 EPS 法面整形 = (161.9 + 13.4 + 10.1) / 0.90 =	206.0 m ³

[illegible]

第2表

P 1 - 5

第2表

P 2 - 5

第3表

P 2 - 6

§ 3 法面工

法面工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>法面工</u>	<div> <div>・ 切土法面</div> <div>(CL1)</div> <div>面積計算書より</div> <div>=</div> </div>	<div>10.1</div> <div>m²</div>

第1表

P 3 - 4

§ 2 輕量盛土 (EPS) 工

軽量盛土(EPS)工 数量集計表(1/2)

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
軽量盛土(EPS)工					
作業土工	床掘	(土砂)	m ³	13.4	
	埋戻し	W<1.0	m ³	6.4	
EPS工	EPSブロック設置		m ³	46.95	
	EPSブロック	D-20	m ³	17.44	18.14(ロス率4%含む)
		D-25	m ³	29.51	30.69(ロス率4%含む)
	緊結金具		個	113	
背面排水工	吸出防止材(不織布)	t=1.0mm	m ²	69.16	
	裏込碎石	切込碎石(C-40)	m ³	8.90	
地覆工	調整コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	1.60	
	調整コンクリート型枠		m ²	3.20	
	調整コンクリート目地材	t=10mm	m ²	0.30	
基礎工	根巻コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	22.94	
	根巻コンクリート型枠		m ²	29.28	
	根巻コンクリート目地材	t=10mm	m ²	1.43	
	均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	m ³	1.12	
	均しコンクリート型枠		m ²	1.60	
	排水パイプ	VP ϕ 100	m	10.08	
床版工	コンクリート床版	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m ³	8.51	54.0m2
	型枠		m ²	7.58	
	目地材	t=10mm	m ²	7.58	
	鉄筋金網	D13-150×150 (14.0kg/m2)	kg	783.43	
	段差鉄筋	SD345 D13	kg	95.88	98.76(ロス率3%含む)
支柱工	H鋼支柱(場所打杭工)	H-250×250×9×14 L=7.40m	本	1	支柱1
		H-250×250×9×14 L=7.90m	本	1	支柱2
		H-250×250×9×14 L=8.65m	本	1	支柱3
		H-250×250×9×14 L=9.15m	本	1	支柱4
		H-250×250×9×14 L=9.40m	本	1	支柱5
		H-250×250×9×14 L=9.40m	本	1	支柱6
		H-250×250×9×14 L=8.40m	本	1	支柱7
		H-250×250×9×14 L=7.65m	本	1	支柱8
		H-250×250×9×14 L=6.65m	本	1	支柱9
	H鋼支柱(材料)	H-250×250×9×14 L=7.40m	本	1	支柱1
		H-250×250×9×14 L=7.90m	本	1	支柱2
		H-250×250×9×14 L=8.65m	本	1	支柱3
		H-250×250×9×14 L=9.15m	本	1	支柱4
		H-250×250×9×14 L=9.40m	本	2	支柱5, 6
		H-250×250×9×14 L=8.40m	本	1	支柱7
		H-250×250×9×14 L=7.65m	本	1	支柱8

軽量盛土(EPS)工 数量集計表(2/2)

[illegible]

数量計算書

種 別：EPS工

細別／規格	算 式	数 量
EPSブ ロ ッ ク D-20	明細書より	m ³ 17.44
EPSブ ロ ッ ク D-25	明細書より	m ³ 29.51
緊結金具	明細書より	個 113

明細書

細 別：EPS材(D-20)

測 点	距 離 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	体 積 (m ³)	摘 要
NO. 0+1. 906					
NO. 5	3. 102	1. 38	0. 69	2. 14	
NO. 10	5. 008	2. 52	1. 95	9. 77	
NO. 10+4. 390	4. 390		1. 26	5. 53	
合 計	12. 500			17. 44	18. 14(ロス率4%含む)
緊結金具(2. 3個/m3)				42	(単位：個)

明細書

細 別：EPS材(D-25)

測 点	距 離 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	体 積 (m ³)	摘 要
NO. 0+0. 156		0. 25			
NO. 5	4. 852	2. 87	1. 56	7. 57	
NO. 10	5. 008	2. 39	2. 63	13. 17	
NO. 16	5. 988	0. 50	1. 45	8. 68	
NO. 16+0. 174	0. 174	0. 50	0. 50	0. 09	
合 計	16. 022			29. 51	30. 69(ロス率4%含む)
緊結金具(2. 3個/m3)				71	(単位：個)

数量計算書

種 別：背面排水工

細別／規格	算 式	数 量
吸出防止材(不織布) t=1.0mm	明細書より	m2 69.16
裏込碎石 切込碎石(C-40)	明細書より	m3 8.90

明細書

細 別：排水材

測 点	距 離 (m)	長さ (m)	平均長さ (m)	面 積 (m ²)	摘 要
NO. 0+0. 156		2. 07			
NO. 5	4. 852	5. 23	3. 65	17. 71	
NO. 10	5. 008	5. 52	5. 38	26. 94	
NO. 16	5. 988	2. 52	4. 02	24. 07	
NO. 16+0. 174	0. 174	2. 52	2. 52	0. 44	
合 計	16. 022			69. 16	

明細書

細 別：裏込碎石

測 点	距 離 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	体 積 (m ³)	摘 要
NO. 0+0. 156		0. 10			
NO. 5	4. 852	0. 80	0. 45	2. 18	
NO. 10	5. 008	0. 72	0. 76	3. 81	
NO. 16	5. 988	0. 24	0. 48	2. 87	
NO. 16+0. 174	0. 174	0. 24	0. 24	0. 04	
合 計	16. 022			8. 90	

数量計算書

種 別：地覆工

細別／規格	算 式	数 量
防護柵用基礎ブロック	§ 7 道路付属施設にて計上	
調整コンクリート σ ck=18N/mm2	体積：延長(m) × 奥行(m) × 高さ(m) 16.00 × 1.0 × 0.1	m ³ 1.60
調整コンクリート型枠	面積：延長(m) × 高さ(m) × 面数 16.00 × 0.1 × 2	m ² 3.20
調整コンクリート目地材 t=10mm	面積：延長(m) × 高さ(m) × 箇所数 (段/1箇所) 1.00 × 0.10 × 3	m ² 0.30

数量計算書

種 別：基礎工

細別／規格	算 式	数 量
根巻コンクリート σ ck=18N/mm2	明細書より	m ³ 22.94
根巻コンクリート型枠	正面部： 24.17m2 展開面積より 段差部： 段差高さ (m) × 平均天端長 (m) × 段差数 0.50 × 1.46 × 3 + 1.00 × 1.46 × 2 = 5.11m2 面積： 正面部 (m2) + 段差部 (m2) 24.17+ 5.11	m ² 29.28
根巻コンクリート目地材 t=10mm	目地数： 1 面積： 体積 (m3) ÷ 施工延長 (m) × 目地数 22.94 ÷ 16.02 × 1 ※目地数は10mあたり、1箇所を目安とする。	m ² 1.43
均しコンクリート σ ck=18N/mm2	明細書より	m ³ 1.12
均しコンクリート型枠	面積： 高さ (m) × 施工延長 (m) 0.10 × 16.02	m ² 1.60
排水パイプ VP φ 100	本数： 8 本 長さ： 単位長さ (m) × 本数 1.26 × 8 ※単位長さは根巻コンクリート平均天端長－0.2mとした。	m 10.08

明細書

細 別：根巻コンクリート

測 点	距 離 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	体 積 (m ³)	摘 要
NO. 0+0. 156		1. 35			
NO. 5	4. 852	1. 35	1. 35	6. 55	
NO. 10	5. 008	1. 59	1. 47	7. 36	
NO. 16	5. 988	1. 35	1. 47	8. 80	
NO. 16+0. 174	0. 174	1. 35	1. 35	0. 23	
合 計	16. 022			22. 94	

明細書

細 別：根巻コンクリート（天端長）

測 点	距 離 (m)	天端長 (m)	平均天端長 (m)	面 積 (m ²)	摘 要
NO. 0+0. 156		1. 35			
NO. 5	4. 852	1. 35	1. 35	6. 55	
NO. 10	5. 008	1. 67	1. 51	7. 56	
NO. 16	5. 988	1. 35	1. 51	9. 04	
NO. 16+0. 174	0. 174	1. 35	1. 35	0. 23	
合 計	16. 022			23. 38	

平均天端長 = 面積(m2) ÷ 距離(m) より

= 23. 38 ÷ 16. 022 = 1. 46 (m)

明細書

細 別：均しコンクリート

測 点	距 離 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	体 積 (m ³)	摘 要
NO. 0+0. 156		0. 07			
NO. 5	4. 852	0. 07	0. 07	0. 34	
NO. 10	5. 008	0. 07	0. 07	0. 35	
NO. 16	5. 988	0. 07	0. 07	0. 42	
NO. 16+0. 174	0. 174	0. 07	0. 07	0. 01	
合 計	16. 022			1. 12	

数量計算書

種 別：床版工

細別／規格	算 式	数 量
コンクリート床版 t=150mm σ ck=24N/mm2	上部コンクリート床版一般部 16.02× 3.37 体積： 8.11m3 明細書より 上部コンクリート床版段差部 体積： 0.40m3 明細書より 総体積： 上部床版一般部 (m3)+上部床版段差部 (m3) 8.11+ 0.40	54.0m2 m3 8.51
コンクリート床版型枠	上部コンクリート床版一般部 面積： 施工延長 (m) × 床版厚 (m) × 2面 16.02× 0.15× 2= 4.81m2 上部コンクリート床版段差部 面積： 2.77m2 明細書より 総面積： 上部床版一般部 (m2)+上部床版段差部 (m2) 4.81+ 2.77	 m2 7.58
コンクリート床版鉄筋金網 D13-150×150 (14.0kg/m2)	上部コンクリート床版部 重量： 一般部体積 (m3) × 溶接金網使用量 (m2/m3)※ × 単位重量 (kg/m2) 8.11× 6.90× 14.00 = 783.43kg ※国土交通省土木積算基準 溶接金網使用量 より	 kg 783.43
コンクリート床版段差鉄筋 SD345 D13		kg 95.88

明細書

細 別：上部コンクリート床版（t=150mm）

測 点	距 離 (m)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	体 積 (m ³)	摘 要
NO. 0+0. 156		0. 22			
NO. 5	4. 852	0. 62	0. 42	2. 04	
NO. 10	5. 008	0. 65	0. 64	3. 21	
NO. 16	5. 988	0. 28	0. 47	2. 81	
NO. 16+0. 174	0. 174	0. 28	0. 28	0. 05	
合 計	16. 022			8. 11	

明細書

細 別：上部コンクリート床版（t=150mm）段差部

細別／規格	算 式	数 量
床版平均奥行き	長さ： 体積 (m3) ÷ 施工延長 (m) ÷ 厚さ (m) 8. 11 ÷ 16. 02 ÷ 0. 15	m 3. 37
コンクリート 250mm段差	断面積： 0. 04m2 体積： 断面積 (m2) × 平均奥行き (m) × 段差数 0. 04 × 3. 37 × 3	m3 0. 40
鉄筋 250mm段差 SD345 D13	鉄筋本数： 床版平均奥行き (m) ÷ 鉄筋ピッチ (m) 3. 37 ÷ 0. 15 = 23本 重量： 単位重量 (kg/m) × 鉄筋長さ (m) × 鉄筋本数 × 段差数 + 横断方向 0. 995 × 1. 25 × 23 × 3 + 10. 06	kg 95. 88
型枠 250mm段差	面積： {段差高 (m) × 平均奥行き (m) + 断面積 (m2) × 2面} × 段差数 (0. 25 × 3. 37 + 0. 04 × 2) × 3	m2 2. 77

数量計算書

種 別：支柱工

細別／規格	算 式	数 量
H形鋼 H-250×250×9×14	明細書より 長さ： 74.60m 重量：長さ(m)×単位重量(kg/m) 74.60× 71.80	kg 5356.28
H形鋼 削孔長	明細書より	m 46.00
H形鋼 モルタル練り 1：3	充填率： 110 % 削孔径： 0.45 m 削孔面積：π×削孔径(m)×削孔径(m)÷4 3.14× 0.45× 0.45÷ 4 =0.159 m2 体積：削孔面積(m2)×削孔長(m)×充填率 0.159× 46.00× 1.10	m3 8.05
天端プレート 12×250×250	支柱1本当たり1枚 重量：単位重量(kg/枚)×枚数 5.89× 9	kg 53.01
天端プレートボルト M10×30	支柱1本当たり2セット 座金及びバネ座金含む	セット 18
H鋼支柱取付金具	1箇所あたり1セット	セット 9
H鋼天端目隠しプレート	明細書より 枚数： 8枚	kg 218.23

数量計算書

種 別：支柱工

細別／規格	算 式	数 量
段差部プレート取付ボルト SS400 M10×30	1箇所あたり1セット 座金及びバネ座金含む	セット 3
段差部取付プレート 250段差	明細書より 枚数： 3枚 重量：単位重量(kg/枚)×枚数 7.33× 3	kg 21.99
支柱継手プレート	明細書より 箇所： 9箇所 重量：単位重量(kg/箇所)×箇所数 54.40× 9	kg 489.60
支柱継手高力ボルトA	32本 M22ナット、座金 セット	セット 9
支柱継手高力ボルトB	8本 M22ナット、座金 セット	セット 9

明細書

細 別:天端目隠しプレート

	規 格			体積 (m ³)	単位重量 (kg/m ³)	枚数 (枚)	重 量 (kg)	備 考
A	4.5×	400×	1985	0.00357	7850	3	84.07	
B	4.5×	400×	1825	0.00329	7850	3	77.48	
C	4.5×	400×	1993	0.00359	7850	1	28.18	
D	4.5×	400×	2015	0.00363	7850	1	28.50	
合 計						8	218.23	

明細書

細 別：段差部取り付けプレート

規格：250段差

1組当り

細別／規格	算 式	数 量
平鋼 4.5×325.5×485.0 溶融亜鉛メッキ仕上げ	1箇所あたり1枚 重量：体積(m3)×単位重量(kg/m3) (4.5× 325.5× 485.0)× 0.000000001 × 7850	kg 5.58
平鋼 4.5×155.0×320.0 溶融亜鉛メッキ仕上げ	1箇所あたり1枚 重量：体積(m3)×単位重量(kg/m3) (4.5× 155.0× 320.0)× 0.000000001 × 7850	kg 1.75
ボルト・ナット M10×30	1箇所あたり1セット 座金及びバネ座金含む	セット 1

明細書

細 別：支柱継手プレート

1箇所当り

細別／規格	算 式	数 量
平鋼 (添板-A)	1箇所あたり2枚 重量：体積(m3)×単位重量(kg/m3) (590.0× 250.0× 12.0)× 0.000000001 × 7850 × 2	kg 27.78
平鋼 (添板-B)	1箇所あたり4枚 重量：体積(m3)×単位重量(kg/m3) (590.0× 100.0× 12.0)× 0.000000001 × 7850 × 4	kg 22.24
平鋼 (添板-B)	1箇所あたり2枚 重量：体積(m3)×単位重量(kg/m3) (310.0× 150.0× 6.0)× 0.000000001 × 7850 × 2	kg 4.38
高力ボルトA F8T M22×85	1箇所あたり32本	個 32
高力ボルトB F8T M22×70	1箇所あたり8本	個 8

明細書

細 別：H形鋼(場所打杭工)

H-250×250×9×14

番号	土質 (m)	削孔長 (m)
1	0.48(砂質土) 5.02(軟岩Ⅱ)	5.50
2	0.15(砂質土) 4.85(軟岩Ⅱ)	5.00
3	0.46(砂質土) 4.54(軟岩Ⅱ)	5.00
4	0.95(砂質土) 4.55(軟岩Ⅱ)	5.50
5	0.90(砂質土) 4.60(軟岩Ⅱ)	5.50
6	0.57(砂質土) 4.93(軟岩Ⅱ)	5.50
7	0.24(砂質土) 4.76(軟岩Ⅱ)	5.00
8	0.00(砂質土) 4.50(軟岩Ⅱ)	4.50
9	0.24(砂質土) 4.26(軟岩Ⅱ)	4.50
合 計		46.00

H鋼支柱展開図より

細 別：H形鋼(材料)

H-250×250×9×14

番号	鋼長 (m)	削孔長 (m)
1	7.40	5.50
2	7.90	5.00
3	8.65	5.00
4	9.15	5.50
5	9.40	5.50
6	9.40	5.50
7	8.40	5.00
8	7.65	4.50
9	6.65	4.50
合 計	74.60	46.00

数量計算書

種 別：壁面保護工

細別／規格	算 式	数 量
壁面材 押出成形セメント板	明細書より 枚数： 25枚	m2 24.77
Zク リ ッ プ 130×50×6 押し出しセメント板取付用Zク リ ッ プ	セメント板1枚あたり4枚	枚 100
ボルト M10 L=40	セメント板1枚あたり4本	本 100
平座金及びバネ座金 M10用 溶融亜鉛メッキ仕上げ	セメント板1枚あたり4セット	セット 100
角ナット 32×60×6	セメント板1枚あたり4枚	枚 100
クッション材 20×20×100	セメント板1枚あたり4本	本 100
壁面振れ止めゴムパッキン 2×30×50	セメント板1枚あたり2枚	枚 50

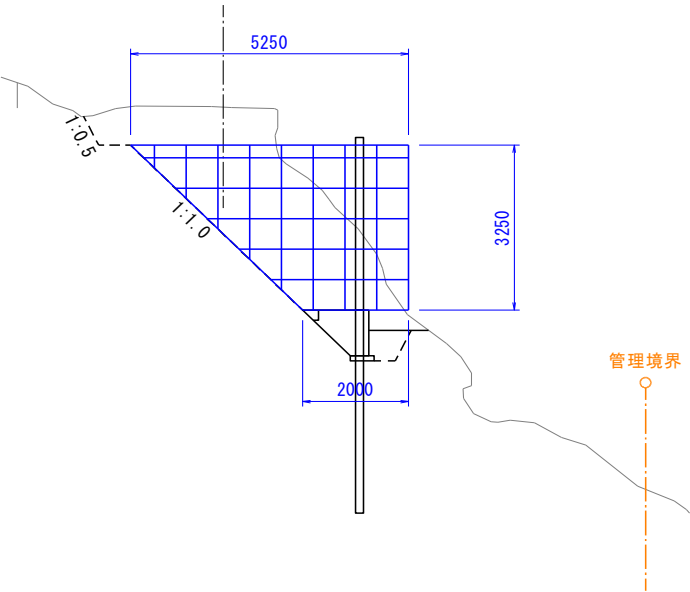
明細書

細 別：壁面材（押出成形セメント板）

規 格	面積 (㎡)	枚数 (枚)	総面積 (㎡)	備 考
1985× 350	0. 69	5	3. 45	
1985× 500	0. 99	10	9. 90	
1985× 600	1. 19	2	2. 38	
2007× 600	1. 20	1	1. 20	
2235× 500	1. 12	7	7. 84	
合 計		25	24. 77	

数量計算書

工 種：軽量盛土工

種 別 ・ 細 別	計 上 及 び 算 式	数 量
<div>足場工断面図</div> 		
足場工		
		1.0 式
単管足場	足場工断面図より $V = \frac{1}{2} \times (5250 + 2000) \times 3250 \times 16.0 =$	188.5 空m3

§ 5 排水構造物工

排水構造物工 数量集計表

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
排水構造物工					
作業土工					
	床掘		m ³	24.9	
		基面整正	m ²	4.3	
	埋戻	(区分D)	m ³	12.6	
側溝工					
	落蓋型側溝	(US3-B400A)	m	25.5	(基礎無し)
	落蓋型側溝	(US3-B400A)	m	10.6	(基礎有り)
側溝(横断)工					
	自由勾配側溝(横断用)	(US9-B-B400-H400)	m	4.3	(基礎有り)
	自由勾配側溝蓋	グレーチング蓋(FG9-B-B400)	枚	4.0	
小口壁工					
	コンクリート	コンクリート②	m ³	0.1	(t=200)
	型枠	無筋構物	m ²	1.1	
集水樹工					
	現場打ち集水樹	SM-B800-L800-H750	箇所	1	0.53m ³
	グレーチング蓋	800×800用(T-25)	組	1	
縦断地下排水溝					
	山側側溝下部	h=0.500m	m	25.5	
排水管					
	硬質ポリエチレンパイプφ200	有孔管	m	25.5	
フィルター材					
	切込碎石	C-40	m ³	6.9	
吸出防止材					
	吸出防止材(不織布)	t=10mm	m ²	57.9	
かご工					
	ふとんかご	B1200×L2000×H500(4段積)	m	2.0	1号横断工流末部
	吸出防止材		m ²	9.4	

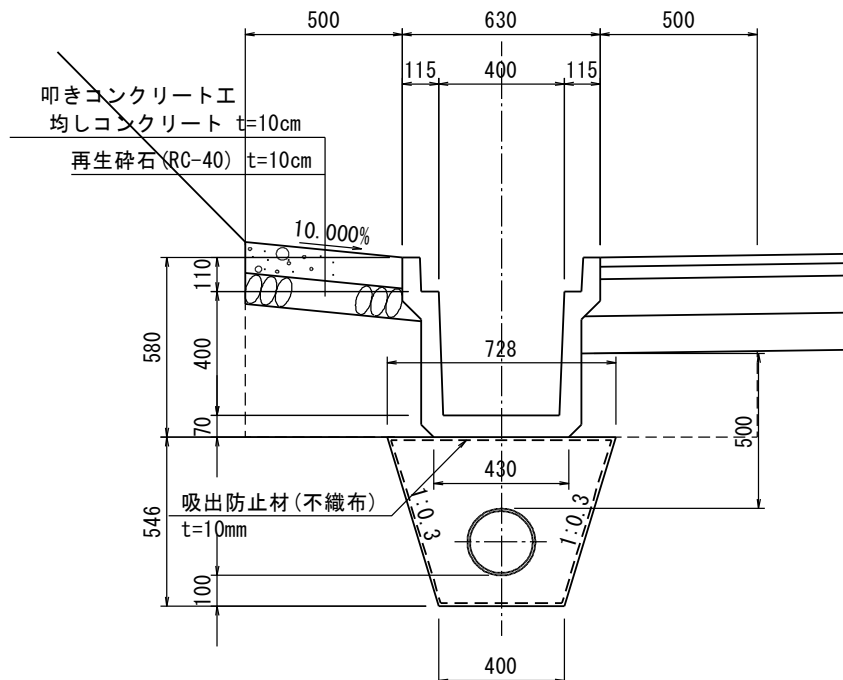
種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
排水構造物工		
作業土工		
・ 床掘		
側溝工	(土工計算書より) V1=	18.6 m ³
横断工		
1号横断工	(単位数量参照) m ² × m 0.85 × 4.30 =	3.7 m ³
集水桝工	(集水桝集計表参照) =	2.6 m ³
床掘合計= 側溝工 + 横断工 + 桝 工	=	24.9 m ³
・ 埋戻(区分D)		
側溝工	(土工計算書より) V1=	10.1 m ³
横断工		
1号横断工	(単位数量参照) m ² × m 0.28 × 4.30 =	1.20 m ³
集水桝工	(集水桝集計表参照) =	1.3 m ³
埋戻合計= 側溝工 + 横断工 + 桝 工	=	12.6 m ³
・ 基面整正		
1号横断工	A= 0.67 × 4.30 =	2.88
集水桝工	(集水桝集計表参照) =	1.40
	Σ A=	4.3 m ²
側溝工		
・ 落蓋型側溝(US3-B400A) (基礎無し)		
流末～NO. 5	=	25.50 m
・ 落蓋型側溝(US3-B400A) (基礎有り)		
NO. 5～1号集水桝	=	10.60 m

[illegible]

略 义

側溝工

落蓋型側溝(基礎無し)
(US3-B400A)



(10m 当 り)

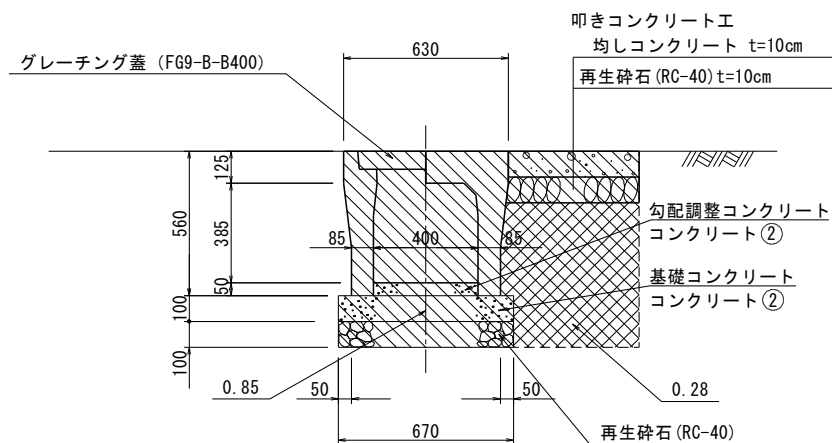
[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
排水構造物工		
・ 側溝 (横断) 工		
	自由勾配側溝 (横断用) (US9-B-B400-H400)	
	1号横断工 (基礎碎石有り)	L= 4.3 m
・ 小口壁工 (1号横断工)		
	コンクリート (コンクリート②)	
	$V = \overset{\text{m}}{0.63} \times \overset{\text{m}}{0.660} \times \overset{\text{m}}{0.20}$	= 0.1 m ³
	型枠	
	$A = (\overset{\text{m}}{0.63} \times \overset{\text{m}}{0.660} + \overset{\text{m}}{0.660} \times \overset{\text{m}}{0.20}) \times 2$	= 1.1 m ²
・ 自由勾配側溝蓋		
	グレーチング蓋	
	(FG9-B-B400) (L=1.00m/枚)	
	1号横断工 $N = \overset{\text{m}}{4.30} \div \overset{\text{m/1枚}}{1.00}$	= 4.0 枚

略 义

1号横断工

自由勾配側溝(横断用)基礎有り
US9-B-B400-H400



床掘 (CA) = 0.85m²
埋戻 (RA2) = 0.28m²

(10m 当り)

[illegible]

集水枓工 集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
コンクリート	1号集水桝 (SM-B800-L800-H750)	
	②	
型 枠	$1.10^2 \times 0.90 - 0.80^2 \times 0.75$ $-0.63 \times 0.58 \times 0.15$ $-0.40 \times 0.385 \times 0.15$	$= 0.609$ $= -0.055$ $= -0.023$
		$\Sigma V = 0.53 \text{ m}^3$
基礎碎石	$(1.10 + 0.80) \times 4 \times 0.90$ $-0.63 \times 0.58 \times 2$ $-0.40 \times 0.385 \times 2$	$= 6.84$ $= -0.73$ $= -0.31$
		$\Sigma A = 5.8 \text{ m}^2$
足掛金具	再生碎石 t = 15cm A = 1.20×1.20 V = 1.4×0.15	$= 1.4 \text{ m}^2$ $= 0.21 \text{ m}^3$
		n = - 個
グレーチング蓋	800 × 800 用 (T-25)	= 1 組
基面整正	A = 1.20×1.20	= 1.4 m^2
作業土工		
床 掘	$1.96 \times 1.865 - 1.18 \times 0.500 - 0.85 \times 0.500$	= 2.6 m^3
埋 戻 (区分D)	$1.96 \times 1.865 - 1.18 \times 0.500 - 0.85 \times 0.500$ $-1.10^2 \times 0.90 - 1.20^2 \times 0.15$	= 1.3 m^3
<p>床掘 (CA) = 1.96m^2 控除 = 1.18m^2 控除 = 0.85m^2</p>		

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
排水構造物工		
・ 縦断地下排水溝		
山側側溝下部 (h=0.500m)	$L = 25.50 \text{ m}$	$= 25.50 \text{ m}$
・ 集水管 硬質ポリエチレンパイプ $\phi 200$ (有孔管)		
山側側溝下部	$L = 25.50 \text{ m}$	25.50 m
・ フィルター材 切込砕石 (C-40) (単位数量参照)		
山側側溝下部	$V = 0.27 \text{ m}^2 \times 25.50 \text{ m}$	$= 6.89 \text{ m}^3$
・ 吸出防止材 (不織布) $t=10\text{mm}$		
山側側溝下部	$A = 2.27 \text{ m} \times 25.50 \text{ m}$	$= 57.89 \text{ m}^2$

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
<u>排水構造物工</u>	<ul style="list-style-type: none"> ふとんかご (B1200×L2000×H500) <p>縦断工流末部 (4段積) L=</p> <p>吸出防止材 (不織布) t=10mm</p> $A = (1.20^m + 0.50^m \times 3 + 0.50^m \times 4) \times 2.00^m =$	<p>2.00 m</p> <p>9.40 m²</p>

§ 3 舗装工

舗装工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
アスファルト舗装工		
車道舗装	(積計算書より)	
	・ 下層路盤工 (再生碎石 RC-40) t=12cm =	66.6 m ²
	・ 上層路盤工 (粒調碎石 M-40) t=12cm =	65.6 m ²
	・ 表層工 (②再生密粒度AS 13) (W>3.0) t=4cm =	65.6 m ²
	・ 表層工 (⑤再生密粒度AS 13F) (W>3.0) t=3cm =	65.6 m ²

§ 5 道路付属施設工

道路付属施設工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
道路付属施設工	防護柵工 (Gr-C3-2B)	
	軽量盛土(EPS)工上部	L= 16.0 m
	プレキャスト防護柵基礎工 (BC-900)	
	軽量盛土(EPS)工上部	L= 16.0 m
	張りコンクリート工	
	均しコンクリート(t=100、5.000%)	
	体積 V= 3.70	= 3.7 m ³
	型枠	
	面積 A= 0.14 m × 16.02 m	= 2.2 m ²

[illegible]

§ 6 構造物撤去工

構造物撤去工 数量集計表

[illegible]

種 類	形 式 及 び 算 式	数 量
防護柵撤去工	<div>(撤去根拠図参照)</div> <div>・ ガードレール (Gr-C3-2E)</div> <div>L=</div> <div>撤去工根拠図</div> <div></div>	15.3 m
	<div>・ スクラップ</div> <div><div>15.3</div><div>×</div><div>23.4</div><div>kg/m</div></div> <div>W=</div>	0.4 t