

令和8年度 町道上加路戸横断線道路改良工事

数 量 計 算 書

工事区分：道路改良

数量総括表(1)

工 区：

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
道路土工				式	1	
	掘削工			式	1	
		表土剥取	耕作土	m ³	30	
		掘削	土砂	m ³	240	
	路体盛土工			式	1	
		路体盛土	施工幅員2.5m未満 流用土	m ³	6	
	路床盛土工			式	1	
		路床盛土	施工幅員2.5m未満 流用土	m ³	4	
		路床盛土	施工幅員4.0m以上 流用土	m ³	130	
	路肩盛土工			式	1	
		路肩盛土	流用土	m ³	20	
	畦畔盛土工			式	1	
		畦畔盛土	流用土	m ³	0.6	
	法面整形工			式	1	
		法面整形	(盛土部)	m ²	40	
	防草コンクリート					
		張りコンクリート	t=100mm 18-8-25BB	m ²	38	
	残土処理工			式	1	
		土砂等運搬	土砂	m ³	60	
		土砂等運搬	耕作土	m ³	20	

工事区分：道路改良

工 区：

数 量 総 括 表 (2)

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
法 面 工				式	1	
	植 生 工			式	1	
		植生シート		m ²	40	
擁 壁 工				式	1	
	作 業 土 工			式	1	
		床 掘	土砂	m ³	130	
		埋 戻 し	流用土 土砂	m ³	90	
		埋 戻 し	流用土 耕作土	m ³	8	
		基 面 整 正		m ²	60	
		土砂等運搬	土砂	m ³	30	
	地盤改良工			式	1	
		置 換	RC-40	m ³	20	
	フ°レキャスト 擁 壁 工			式	1	
		L型擁壁(1)	H=1.60m~H=1.80m	m	26	
カルバート工				式	1	
	作 業 土 工			式	1	
		床 掘	土砂	m ³	80	
		埋 戻 し	流用土	m ³	60	
		土砂等運搬	土砂	m ³	20	

工事区分：道路改良

数量総括表 (3)

工 区：

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
	フレキヤスト カルハート工			式	1	
		フレキヤスト ボックス(1)	B1600×H1200	式 m	1 24	
排水構造物工				式	1	
	作業土工			式	1	
		床 掘	土砂	m ³	6	
		埋 戻 し	流用土	m ³	5	
		基 面 整 正		m ²	4	
		土砂等運搬	土砂	m ³	0.3	
	水路工			式	1	
		プレハブ水路	H1200×B1600	m	1	
		プレハブ水路 現況摺付	B1600×H1200~900	箇所	1	
構造物撤去工				式	1	
	防護柵撤去工			式	1	
		ガードレール撤去	Gr-C-4E	m	34	
	標識撤去工			式	1	
		標識柱・ 基礎撤去	路側式、単柱式	基	3	
		標識板撤去	警戒・規制標識	基	3	
	土木シート 撤去工					
		土木シート撤去	防草シート	m ²	15	

工事区分：道路改良

数量総括表(4)

工 区：

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
	作 業 土 工			式	1	
		床 掘	土砂	m ³	20	
		埋 戻 し	流用土	m ³	30	
	構 造 物 取 壊 し 工			式	1	
		コンクリート構造物 取 壊 し 工	鉄筋	m ³	19	
		舗装版切断	As t=15cm以下	m	24	
		舗装版破碎	As t=15cm以下	m ²	870	
		舗装版破碎	Co 橋面部	m ²	23	平均t=8cm
	運 搬 処 理 工			式	1	
		殻 運 搬	橋面舗装Co	m ³	2	
		殻 運 搬	鉄筋Co	m ³	19	
		殻 運 搬	As	m ³	44	
		殻 処 分	無筋Co	m ³	2	
		殻 処 分	鉄筋Co	m ³	19	
		殻 処 分	As	m ³	44	
		現 場 発 生 品 運 搬	鋼材	t	0.58	
		現 場 発 生 品 運 搬	廃プラ	t	0.002	
舗 装 工				式	1	
	本 線 舗 装 工			式	1	
		表 層	再生密粒度As (13) t=5cm	m ²	909	W=3.0m超
		上 層 路 盤	粒度調整碎石 (M-30) t=15cm	m ²	913	

工事区分：道路改良

数量総括表 (5)

工 区：

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		下層路盤	再生クラッシャーラン (RC-40) t=19cm	m ²	727	
	支道舗装工			式	1	
		表層	再生密粒度As (13) t=5cm	m ²	151	W=3.0m超
		上層路盤	粒度調整碎石 (M-30) t=10cm	m ²	154	
		下層路盤	再生クラッシャーラン (RC-40) t=10cm	m ²	157	
	路肩舗装(本線)工			式	1	
		表層	再生密粒度As (13) t=5cm	m ²	245	
		上層路盤	粒度調整碎石 (M-30) t=15cm	m ²	245	
	路肩舗装(支道)工			式	1	
		表層	再生密粒度As (13) t=5cm	m ²	72	
		上層路盤	粒度調整碎石 (M-30) t=10cm	m ²	72	
縁石工				式	1	
	縁石工			式	1	
		アスカーブ		m	14	
区画線工				式	1	
	区画線工			式	1	
		溶融式区画線	実線, 巾15cm, 白	m	280	
		溶融式区画線	破線, 巾15cm, 白	m	62	
		溶融式区画線	ゼブラ, 巾45cm, 白	m	5	

工事区分：道路改良

工 区：

数量総括表 (6)

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		溶融式区画線	記号, 白	m	41	巾15cm換算
道路附属 施設工				式	1	
	道路附属物工			式	1	
		車線分離標	H=800 可変式	本	38	
農水管移設工				式	1	
	農水管 移設工(1)			式	1	
		水管部	配管用ステンレス鋼鋼管 200A 溶接管 SUS304	式	1	
		土工部	VPφ200	式	1	
		撤去工	塩ビ管・ 農水管撤去	式	1	
		仮設置工	VSキャップ	式	1	
仮設工				式	1	
	仮設ヤード工			式	1	
		敷鉄板設置	22×1524×3048	m ²	118	N=25枚 W=20.1t
		敷鉄板撤去	22×1524×3048	m ²	118	
	仮締切工			式	1	
		土のう積	小口並べ	m ²	6	
		中詰土	搬入土	m ³	3	

工事区分：道路改良

工 区：

数量総括表 (7)

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		土のう積撤去	小口並べ	m ²	6	
		掘 削	土砂	m ³	3	中詰土撤去 道路土工へ流用

道 路 土 工 数 量 集 計 表

NO. 1
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
掘 削 工			式	1	
	表 土 剥 取	耕作土	m ³	30	
	掘 削	土砂	m ³	240	
路 体 盛 土 工			式	1	
	路 体 盛 土	施工幅員2.5m未満	m ³	6	
路 床 盛 土 工			式	1	
	路 床 盛 土	施工幅員2.5m未満	m ³	4	
	路 床 盛 土	施工幅員4.0m以上	m ³	130	
路 肩 盛 土 工			式	1	
	路 肩 盛 土		m ³	20	
畦 畔 盛 土 工			式	1	
	畦 畔 盛 土		m ³	0.6	
法 面 整 形 工			式	1	
	法 面 整 形	(盛土部)	m ²	40	
防 草 コ ン ク リ ー ト			式	1	
	張 り コ ン ク リ ー ト	t=100mm 18-8-25BB	m ²	38	
残 土 処 理 工			式	1	
	土 砂 等 運 搬	土砂	m ³	210	
	土 砂 等 運 搬	耕作土	m ³	20	

道路土工数量計算書

NO. 1
(1式当り)

種別・細別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
1. 掘削工	別紙計算書より		
1-1 表土剥取 (耕作土)	本線 V = 30.7	= 30.7	m ³ 30
1-2 掘削 (土砂)	本線 取付道路 V = 200.2 + 38.1	= 238.3	m ³ 240
2. 路体盛土工	別紙計算書より		
2-1 路体盛土 (流用土)	施工幅員2.5m未満 本線 V = 5.9	= 5.9	m ³ 6
3. 路床盛土工	別紙計算書より		
3-1 路床盛土 (流用土)	施工幅員2.5m未満 本線 V = 3.8	= 3.8	m ³ 4
3-2 路床盛土 (流用土)	施工幅員4.0m以上 本線 V = 132.6	= 132.6	m ³ 130
4. 路肩盛土工	別紙計算書より		
4-1 路肩盛土 (流用土)	本線 取付道路 V = 18.2 + 1.5	= 19.7	m ³ 20
5. 畦畔盛土工	別紙計算書より		
5-1 畦畔盛土 (流用土)	取付道路 V = 0.6	= 0.6	m ³ 0.6
6. 法面整形工	別紙計算書より		
6-1 法面整形 (盛土部)	本線(左側) 本線(右側) 取付道路 A = 11.0 + 13.0 + 13.5	= 37.5	m ² 40
7. 防草コンクリート			
7-1 張りコンクリート	A = 計画平面図より	= 38.0	m ² 38

道路土工数量計算書

NO. 2
(1式当り)

種別・細別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
8. 残土処理工			
8-1 土砂等運搬 (土砂)	$V = \left(\begin{array}{c} \text{掘削} \\ 238.3 \end{array} + \begin{array}{c} \text{仮締切中詰土} \\ 2.5 \end{array} \right) - \left(\begin{array}{c} \text{路体盛土} \\ 5.9 \end{array} + \begin{array}{c} \text{路床盛土} \\ 0.0 \end{array} \right. \\ \left. + \begin{array}{c} \text{路肩盛土} \\ 19.7 \end{array} + \begin{array}{c} \text{畦畔盛土} \\ 0.6 \end{array} \right) / 0.9 = 211.7$	m ³	210
8-2 土砂等運搬 (耕作土)	$V = \begin{array}{c} \text{表土剥取} \\ 30.7 \end{array} - \begin{array}{c} \text{擁壁埋戻し} \\ 7.8 \end{array} = 22.9$	m ³	20

表土剥取

測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
NO. 0 + 0.000	—	0.0	—	—	
NO. 0 + 9.290	9.290	0.2	0.10	0.9	KA. 1-1
NO. 1 + 0.000	10.710	0.3	0.25	2.7	
NO. 1 + 19.915	19.915	0.0	0.15	3.0	KE. 1-1
NO. 2 + 16.500	16.585	1.4	0.70	11.6	
NO. 3 + 0.000	3.500	1.3	1.35	4.7	
NO. 3 + 12.063	12.063	0.0	0.65	7.8	KEBC2
NO. 3 + 19.183	7.120	0.0	0.00	0.0	SP. 2
NO. 4 + 6.302	7.119	0.0	0.00	0.0	EC. 2
NO. 5 + 0.000	13.698	0.0	0.00	0.0	
NO. 5 + 7.500	7.500	0.0	0.00	0.0	NO. 5断面利用
合 計	107.500			30.7	

掘 削						
測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要	
NO. 0 + 0.000	—	5.0	—	—		
NO. 0 + 9.290	9.290	2.7	3.85	35.8	KA. 1-1	
NO. 1 + 0.000	10.710	2.6	2.65	28.4		
NO. 1 + 19.915	19.915	0.5	1.55	30.9	KE. 1-1	
NO. 2 + 16.500	16.585	2.4	1.45	24.0		
NO. 3 + 0.000	3.500	2.6	2.50	8.8		
NO. 3 + 12.063	12.063	0.6	1.60	19.3	KEBC2	
NO. 3 + 19.183	7.120	0.8	0.70	5.0	SP. 2	
NO. 4 + 6.302	7.119	1.3	1.05	7.5	EC. 2	
NO. 5 + 0.000	13.698	2.2	1.75	24.0		
NO. 5 + 7.500	7.500	2.2	2.20	16.5	NO. 5断面利用	
合 計	107.500			200.2		

土 工 計 算 書

路体盛土(施工幅員2.5m未満)

測 点		距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
NO.	0 + 0.000	—	0.0	—	—	
NO.	0 + 9.290	9.290	0.0	0.00	0.0	KA. 1-1
NO.	1 + 0.000	10.710	0.0	0.00	0.0	
NO.	1 + 19.915	19.915	0.2	0.10	2.0	KE. 1-1
NO.	2 + 16.500	16.585	0.0	0.10	1.7	
NO.	3 + 0.000	3.500	0.0	0.00	0.0	
NO.	3 + 12.063	12.063	0.0	0.00	0.0	KEBC2
NO.	3 + 19.183	7.120	0.3	0.15	1.1	SP. 2
NO.	4 + 6.302	7.119	0.0	0.15	1.1	EC. 2
NO.	5 + 0.000	13.698	0.0	0.00	0.0	
NO.	5 + 7.500	7.500	0.0	0.00	0.0	NO. 5断面利用
合 計		107.500			5.9	

路床盛土(施工幅員2.5m未満)

測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
NO. 0 + 0.000	—	0.0	—	—	
NO. 0 + 9.290	9.290	0.0	0.00	0.0	KA. 1-1
NO. 1 + 0.000	10.710	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 19.915	19.915	0.0	0.00	0.0	KE. 1-1
NO. 2 + 16.500	16.585	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 0.000	3.500	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 12.063	12.063	0.4	0.20	2.4	KEBC2
NO. 3 + 19.183	7.120	0.0	0.20	1.4	SP. 2
NO. 4 + 6.302	7.119	0.0	0.00	0.0	EC. 2
NO. 5 + 0.000	13.698	0.0	0.00	0.0	
NO. 5 + 7.500	7.500	0.0	0.00	0.0	NO. 5断面利用
合 計	107.500			3.8	

路床盛土(施工幅員4.0m以上)

測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
NO. 0 + 0.000	—	0.0	—	—	
NO. 0 + 9.290	9.290	0.0	0.00	0.0	KA. 1-1
NO. 1 + 0.000	10.710	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 19.915	19.915	0.0	0.00	0.0	KE. 1-1
NO. 2 + 16.500	16.585	7.7	3.85	63.9	
NO. 3 + 0.000	3.500	7.1	7.40	25.9	
NO. 3 + 12.063	12.063	0.0	3.55	42.8	KEBC2
NO. 3 + 19.183	7.120	0.0	0.00	0.0	SP. 2
NO. 4 + 6.302	7.119	0.0	0.00	0.0	EC. 2
NO. 5 + 0.000	13.698	0.0	0.00	0.0	
NO. 5 + 7.500	7.500	0.0	0.00	0.0	NO. 5断面利用
合 計	107.500			132.6	

路肩盛土						
測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要	
NO. 0 + 0.000	—	0.0	—	—		
NO. 0 + 9.290	9.290	0.0	0.00	0.0	KA. 1-1	
NO. 1 + 0.000	10.710	0.0	0.00	0.0		
NO. 1 + 19.915	19.915	0.1	0.05	1.0	KE. 1-1	
NO. 2 + 16.500	16.585	0.0	0.05	0.8		
NO. 3 + 0.000	3.500	0.0	0.00	0.0		
NO. 3 + 12.063	12.063	0.0	0.00	0.0	KEBC2	
NO. 3 + 19.183	7.120	0.7	0.35	2.5	SP. 2	
NO. 4 + 6.302	7.119	1.1	0.90	6.4	EC. 2	
NO. 5 + 0.000	13.698	0.0	0.55	7.5		
NO. 5 + 7.500	7.500	0.0	0.00	0.0	NO. 5断面利用	
合 計	107.500			18.2		

法面整形(盛土部)(左側)

測 点	距 離 (m)	長 さ (m)	平均長さ (m)	面 積 (m ²)	摘 要
NO. 0 + 0.000	—	0.0	—	—	
NO. 0 + 9.290	9.290	0.0	0.00	0.0	KA. 1-1
NO. 1 + 0.000	10.710	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 19.915	19.915	0.6	0.30	6.0	KE. 1-1
NO. 2 + 16.500	16.585	0.0	0.30	5.0	
NO. 3 + 0.000	3.500	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 12.063	12.063	0.0	0.00	0.0	KEBC2
NO. 3 + 19.183	7.120	0.0	0.00	0.0	SP. 2
NO. 4 + 6.302	7.119	0.0	0.00	0.0	EC. 2
NO. 5 + 0.000	13.698	0.0	0.00	0.0	
NO. 5 + 7.500	7.500	0.0	0.00	0.0	NO. 5断面利用
合 計	107.500			11.0	

法面整形(盛土部)(右側)

測 点	距 離 (m)	長 さ (m)	平均長さ (m)	面 積 (m ²)	摘 要
NO. 0 + 0.000	—	0.0	—	—	
NO. 0 + 9.290	9.290	0.0	0.00	0.0	KA. 1-1
NO. 1 + 0.000	10.710	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 19.915	19.915	0.0	0.00	0.0	KE. 1-1
NO. 2 + 16.500	16.585	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 0.000	3.500	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 12.063	12.063	0.0	0.00	0.0	KEBC2
NO. 3 + 19.183	7.120	0.0	0.00	0.0	SP. 2
NO. 4 + 6.302	7.119	0.0	0.00	0.0	EC. 2
NO. 5 + 0.000	13.698	0.9	0.45	6.2	
NO. 5 + 7.500	7.500	0.9	0.90	6.8	NO. 5断面利用
合 計	107.500			13.0	

土 工 計 算 書

取付道路

NO. 1

掘 削

測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
TNO. 0 + 3.500	—	1.3	—	—	TSP. 1断面利用
TNO. 0 + 16.238	12.738	1.3	1.30	16.6	TSP. 1
TNO. 1 + 0.000	3.762	1.3	1.30	4.9	
TNO. 1 + 8.191	8.191	1.3	1.30	10.6	TEC. 1
TNO. 1 + 12.800	4.609	1.3	1.30	6.0	TEC. 1断面利用
合 計	29.300			38.1	

路肩盛土

測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
TNO. 0 + 3.500	—	0.1	—	—	TSP. 1断面利用
TNO. 0 + 16.238	12.738	0.1	0.10	1.3	TSP. 1
TNO. 1 + 0.000	3.762	0.0	0.05	0.2	
TNO. 1 + 8.191	8.191	0.0	0.00	0.0	TEC. 1
TNO. 1 + 12.800	4.609	0.0	0.00	0.0	TEC. 1断面利用
合 計	29.300			1.5	

土 工 計 算 書

畦畔盛土

測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
TNO. 0 + 3.500	—	0.0	—	—	TSP. 1断面利用
TNO. 0 + 16.238	12.738	0.0	0.00	0.0	TSP. 1
TNO. 1 + 0.000	3.762	0.1	0.05	0.2	
TNO. 1 + 8.191	8.191	0.0	0.05	0.4	TEC. 1
TNO. 1 + 12.800	4.609	0.0	0.00	0.0	TEC. 1断面利用
合 計	29.300			0.6	

法面整形(盛土部)

測 点	距 離 (m)	長 さ (m)	平均長さ (m)	面 積 (m ²)	摘 要
TNO. 0 + 3.500	—	0.6	—	—	TSP. 1断面利用
TNO. 0 + 16.238	12.738	0.6	0.60	7.6	TSP. 1
TNO. 1 + 0.000	3.762	0.8	0.70	2.6	
TNO. 1 + 8.191	8.191	0.0	0.40	3.3	TEC. 1
TNO. 1 + 12.800	4.609	0.0	0.00	0.0	TEC. 1断面利用
合 計	29.300			13.5	

法 面 工 数 量 集 計 表

NO. 1
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
植 生 工			式	1	
	植 生 シ ー ト		m ²	40	

法 面 工 数 量 計 算 書

NO. 1
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
<input type="checkbox"/> 植 生 工 1. 植生シート	別紙計算書より $A = \begin{matrix} \text{本線(左側)} & & \text{本線(右側)} & & \text{取付道路} \\ 11.0 & + & 13.0 & + & 13.5 \end{matrix} = 37.5$	m ²	40

法 面 工 計 算 書

本線

NO. 1

植生シート(左側)

測 点	距 離 (m)	長 さ (m)	平均長さ (m)	面 積 (m ²)	摘 要
NO. 0 + 0.000	-	0.0	-	-	
NO. 0 + 9.290	9.290	0.0	0.00	0.0	KA. 1-1
NO. 1 + 0.000	10.710	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 19.915	19.915	0.6	0.30	6.0	KE. 1-1
NO. 2 + 16.500	16.585	0.0	0.30	5.0	
NO. 3 + 0.000	3.500	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 12.063	12.063	0.0	0.00	0.0	KEBC2
NO. 3 + 19.183	7.120	0.0	0.00	0.0	SP. 2
NO. 4 + 6.302	7.119	0.0	0.00	0.0	EC. 2
NO. 5 + 0.000	13.698	0.0	0.00	0.0	
NO. 5 + 7.500	7.500	0.0	0.00	0.0	NO. 5断面利用
合 計	107.500			11.0	

法 面 工 計 算 書

植生シート(右側)

測 点	距 離 (m)	長 さ (m)	平均長さ (m)	面 積 (m ²)	摘 要
NO. 0 + 0.000	—	0.0	—	—	
NO. 0 + 9.290	9.290	0.0	0.00	0.0	KA. 1-1
NO. 1 + 0.000	10.710	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 19.915	19.915	0.0	0.00	0.0	KE. 1-1
NO. 2 + 16.500	16.585	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 0.000	3.500	0.0	0.00	0.0	
NO. 3 + 12.063	12.063	0.0	0.00	0.0	KEBC2
NO. 3 + 19.183	7.120	0.0	0.00	0.0	SP. 2
NO. 4 + 6.302	7.119	0.0	0.00	0.0	EC. 2
NO. 5 + 0.000	13.698	0.9	0.45	6.2	
NO. 5 + 7.500	7.500	0.9	0.90	6.8	NO. 5断面利用
合 計	107.500			13.0	

法 面 工 計 算 書

植生シート

測 点	距 離 (m)	長 さ (m)	平均長さ (m)	面 積 (m ²)	摘 要
TNO. 0 + 3.500	—	0.6	—	—	TSP. 1断面利用
TNO. 0 + 16.238	12.738	0.6	0.60	7.6	TSP. 1
TNO. 1 + 0.000	3.762	0.8	0.70	2.6	
TNO. 1 + 8.191	8.191	0.0	0.40	3.3	TEC. 1
TNO. 1 + 12.800	4.609	0.0	0.00	0.0	TEC. 1断面利用
合 計	29.300			13.5	

擁 壁 工 数 量 集 計 表

NO. 1
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工			式	1	
	床 掘	標準 土砂	m ³	130	
	埋 戻 し	最大埋戻幅1m以上4m未満 流用土、土砂	m ³	90	
	埋 戻 し	最大埋戻幅1m以上4m未満 流用土、耕作土	m ³	8	
	基 面 整 正		m ²	60	
	土 砂 等 運 搬	土砂	m ³	30	
地盤改良工			式	1	
	置 換	RC-40	m ³	20	
フレキャスト 擁 壁 工			式	1	
	L 型 擁 壁 (1)	H=1.60m~H=1.80m	式 m	1 26	

擁 壁 工 数 量 計 算 書

NO. 1
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
□ 作業土工			
1. 床 掘 (土砂)	別紙計算書より L型擁壁(1) $V = 126.9$	m^3	130
2. 埋 戻 し (流用土, 土砂)	別紙計算書より L型擁壁(1) $V = 85.8$	m^3	90
3. 埋 戻 し (流用土, 耕作土) ※表土剥取より流用	別紙計算書より L型擁壁(1) $V = 7.8$	m^3	8
4. 基面整正	[L型擁壁(1)] H=1.60m $A1 = 2.14 \times 6.00 = 12.8$ H=1.70m $A2 = 2.30 \times 10.00 = 23.0$ H=1.80m $A3 = 2.35 \times 10.00 = 23.5$ <hr/> L型擁壁(1)計 = 59.3	m^2	60
5. 土砂等運搬 (土砂)	$V = 126.9 - 85.8 / 0.9 = 31.6$	m^3	30
□ 地盤改良工			
1. 置 換 (RC-40)	[L型擁壁(1)] H=1.60m $V1 = 0.687 \times 6.00 = 4.1$ H=1.70m $V2 = 1.000 \times 10.00 = 10.0$ H=1.80m $V3 = 1.020 \times 10.00 = 10.2$ <hr/> L型擁壁(1)計 = 24.3	m^3	20

作 業 土 工 計 算 書

L型擁壁(1)

NO. 1

床 掘

測 点		距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
NO.	0 + 4.320	—	4.4	—	—	KA. 1-1断面利用
NO.	0 + 9.290	4.970	4.4	4.40	21.9	KA. 1-1
NO.	1 + 0.000	10.890	5.2	4.80	52.3	
NO.	1 + 9.540	10.140	5.2	5.20	52.7	NO. 1断面利用
合 計		26.000			126.9	

作 業 土 工 計 算 書

埋 戻 し (土砂)

測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
NO. 0 + 4.320	—	3.0	—	—	KA. 1-1断面利用
NO. 0 + 9.290	4.970	3.0	3.00	14.9	KA. 1-1
NO. 1 + 0.000	10.890	3.5	3.25	35.4	
NO. 1 + 9.540	10.140	3.5	3.50	35.5	NO. 1断面利用
合 計	26.000			85.8	

L型擁壁(1)

作業土工計算書

NO. 3

埋戻し(耕作土)

測点	距離 (m)	面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立積 (m ³)	摘要
NO. 0 + 4.320	—	0.3	—	—	KA. 1-1断面利用
NO. 0 + 9.290	4.970	0.3	0.30	1.5	KA. 1-1
NO. 1 + 0.000	10.890	0.3	0.30	3.3	
NO. 1 + 9.540	10.140	0.3	0.30	3.0	NO. 1断面利用
合計	26.000			7.8	

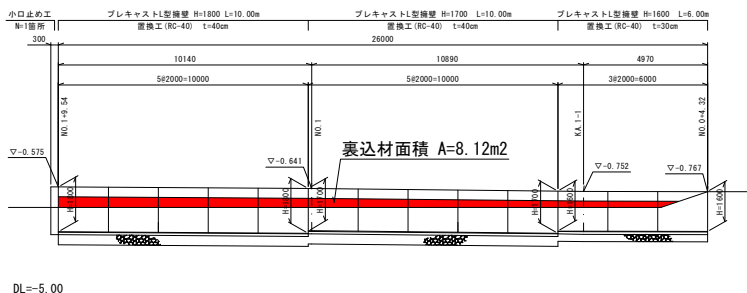
L型擁壁(1) 数量集計表

NO.1
(1式当り)

細別	規格	単位	数量	摘要
フレキャストL型擁壁	H=1.60m L=2.00m	m 個	6 3	参考重量W=1710kg/個
フレキャストL型擁壁	H=1.70m L=2.00m	m 個	10 5	参考重量W=1850kg/個
フレキャストL型擁壁	H=1.80m L=2.00m	m 個	10 5	参考重量W=2080kg/個
敷モルタル	1:3	m ³	0.89	
裏込材	RC-40	m ³	3.25	
基礎コンクリート	18-8-40BB	m ³	4.96	
基礎型枠		m ²	5.20	
小口止め工	18-8-40BB	箇所	1	

L型擁壁(1) 数量計算書

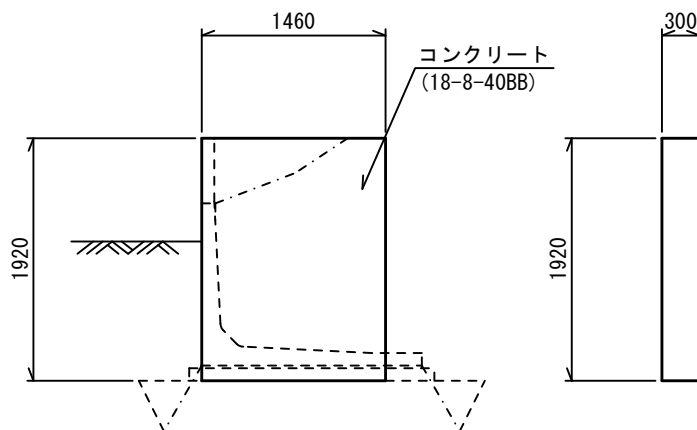
NO. 1
(1式当り)

細別・規格	計 算 式	単 位	数 量
1. プレキャストL型擁壁 (H=1.60m L=2.00m)	参考重量W=1710kg/個 L = = 6.00 N = 6.00 / 2.000 = 3.00	m 個	6 3
2. プレキャストL型擁壁 (H=1.70m L=2.00m)	参考重量W=1850kg/個 L = = 10.00 N = 10.00 / 2.000 = 5.00	m 個	10 5
3. プレキャストL型擁壁 (H=1.80m L=2.00m)	参考重量W=2080kg/個 L = = 10.00 N = 10.00 / 2.000 = 5.00	m 個	10 5
4. 敷モルタル (1:3)	H=1.60m H=1.70m V = (1.650 × 6.000 + 1.700 × 10.000 H=1.80m + 1.750 × 10.000) × 0.020 = 0.888	m ³	0.89
5. 裏込材 (RC-40)	 <p style="text-align: center;">裏込材面積 A=8.12m²</p>	m ³	3.25
6. 基礎コンクリート (18-8-40BB)	H=1.60m H=1.70m V = (1.850 × 6.000 + 1.900 × 10.000 H=1.80m + 1.950 × 10.000) × 0.100 = 4.960	m ³	4.96
7. 基礎型枠	A = 26.000 × 2 × 0.100 = 5.200	m ²	5.20
8. 小口止め工 (18-8-40BB)	N = = 1.0	箇所	1

小口止め工 単位数計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)



名称・規格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = 1.460 \times 1.920 \times 0.300 \times 10.0 = 8.410$	m ³	8.41
型 枠	$A = (1.460 \times 1.920 \times 2 + 1.920 \times 0.300) \times 10.0 = 61.824$	m ²	61.82

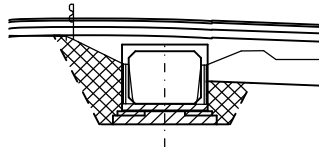
カルバート工数量集計表

NO. 1
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工			式	1	
	床 掘	標準土砂	m ³	80	
	埋 戻 し	最大埋戻幅1m以上4m未満 流用土	m ³	60	
	土砂等運搬	土砂	m ³	20	
プレキャスト カルバート工			式	1	
	プレキャスト ボックス (1)	B1600×H1200	式 m	1 24	

作業土工数量計算書

NO. 1
(1式当り)

細別・規格	計 算 式	単 位	数 量
1. 床 掘 (標準 土砂)	[プレキャストボックス(1)] $V1 = 3.3 \times 24.00 = 79.2$	m^3	80
2. 埋 戻 し (流用土)	最大埋戻幅1m以上4m未満 [プレキャストボックス(1)] $V1 = 2.3 \times 24.00 = 55.2$	m^3	60
3. 土砂等運搬 (土砂)	$V = 79.2 - 55.2 / 0.9 = 17.9$	m^3	20
[土工図]	<p>・ボックスカルバート(1)</p>  <p style="text-align: center;">床 掘 $A=3.3m^2$ 埋戻し $A=2.3m^2$</p>		

プレキャストボックス(1) 数量集計表

NO.1
(1式当り)

細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
プレキャストボックス	標準 B1600×H1200×L2000	個	10	参考重量W=4875kg/個
プレキャストボックス	標準 B1600×H1200×L2000	個	1	メスフラット
プレキャストボックス	管理孔 B1600×H1200×L2000	個	1	
プレキャスト基礎板	B600×L2000×t100	枚	24	参考重量W=300kg/枚
敷モルタル	1:3	m ³	0.91	
基礎材	RC-40 t=20cm	m ²	55.20	
基礎材	RC-40 t=10cm	m ²	21.60	
縦方向連結材	PC鋼棒 φ13	式	1	
点検孔	φ600×φ750	箇所	1	

プレキャストボックス(1) 数量計算書

NO. 1
(1式当り)

細別・規格	計 算 式	単 位	数 量
1. プレキャストボックス (標準)	B1600×H1200×L2000 参考重量W=4578kg/個 N = = 10.0	個	10
2. プレキャストボックス (標準)	B1600×H1200×L2000 メスフラット N = = 1.0	個	1
3. プレキャストボックス (点検孔)	B1600×H1200×L2000 上穴φ750, ステップ(W303×全奥行150) N=1個 ステップ(W303×全奥行300) N=2個 Sインサート(M12 L=50) N=6個 N = = 1.0	個	1
4. プレキャスト基礎板 (B600×L2000×t100)	参考重量W=285kg/枚 N = 24.000 / 2.000 × 2 = 24.0	枚	24
5. 敷モルタル (1:3)	V = 1.900 × 0.020 × 24.000 = 0.912	m ³	0.91
6. 基礎材 (RC-40 t=20cm)	A = 2.300 × 24.000 = 55.200	m ²	55.20
7. 基礎材 (RC-40 t=10cm)	A = 0.900 × 24.000 = 21.600	m ²	21.60
8. 縦方向連結材 (PC鋼棒φ13)	N = = 1.0	式	1
9. 点検孔 (φ600×φ750)	N = = 1.0	箇所	1

プレキャストボックス(1)		縦方向連結 数量計算書		NO.2 (1式当り)	
細別・規格	計	算	式	単位	数量
1. PC鋼棒 (φ13×1940)	$N = 1 \text{ スパ} \times 4 \text{ 箇所}$	=	4.0	本	4
2. PC鋼棒 (φ13×3940)	$N = 1 \text{ スパ} \times 4 \text{ 箇所}$	=	4.0	本	4
3. PC鋼棒 (φ13×5940)	$N = 3 \text{ スパ} \times 4 \text{ 箇所}$	=	12.0	本	12
4. ナット, ワッシャー (M14)	$N = (2 \times 4 \text{ 箇所} + 1 \times 2 \text{ 箇所}) \times 4 \text{ 箇所}$	=	40.0	組	40
5. アンカープレート (80×80×16)	$N = (2 \times 4 \text{ 箇所} + 1 \times 2 \text{ 箇所}) \times 4 \text{ 箇所}$	=	40.0	枚	40
6. ジョイントゴム (40×13)	$L = (1.750 + 1.350) \times 2 \times 11 \text{ 箇所}$	=	68.200	m	68.2
7. コーナーナット (120×120×13)	$N = 4 \text{ 枚} \times 11 \text{ 箇所}$	=	44.0	枚	44

プレキャストボックス(1)	点 検 孔 数 量 計 算 書			NO. 3 (1箇所当たり)	
細 別 ・ 規 格	計 算 式			単 位	数 量
1. マンホール蓋 (T-25 φ600)	鋳鉄製、ロック付転落防止用梯子付 $N = \quad = \quad 1.0$			組	1
2. 調整金具 (調整高45mmまで)	$N = \quad = \quad 1.0$			組	1
3. 調整リング (φ600×100)	$N = \quad = \quad 1.0$			個	1
4. 斜 壁 (600×750×300)	0号マンホール用 $N = \quad = \quad 1.0$			個	1
5. 差 し 筋 (SD345 D13)	M12ネジ切加工 $W = 0.100 \times 0.995 \text{ kg/m} \times 6 \text{ 本} = \quad 0.6$			kg	0.6

排水構造物工数量集計表

NO. 1
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
作 業 土 工			式	1	
	床 掘	標準 土砂	m ³	6	
	埋 戻 し	最大埋戻幅1m以上4m未満 流用土	m ³	5	
	基 面 整 正		m ²	4	
	土 砂 等 運 搬	土砂	m ³	0.3	
水 路 工			式	1	
	プレハブ水路	H1200×B1600	m	1	
	プレハブ水路 現況摺付	B1600×H1200~900	箇所	1	

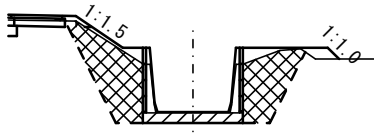
排水構造物工 数量計算書

NO. 1
(1式当り)

種別・細別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
□ 作業土工			
1. 床 掘 (土砂)	標準 V = プレハブ水路 別紙計算書より = 5.6	m ³	6
2. 埋 戻 し (流用土)	最大埋戻幅1m以上4m未満 V = プレハブ水路 別紙計算書より = 4.8	m ³	5
3. 基面整正	・プレハブ水路(H1200×B1600) A4 = 1.860 × 2.0 = 3.7	m ²	4
4. 土砂等運搬 (土砂)	V = 5.6 - 4.8 / 0.9 = 0.3	m ³	0.3

作業土工数量計算書

NO. 1
(1式当り)

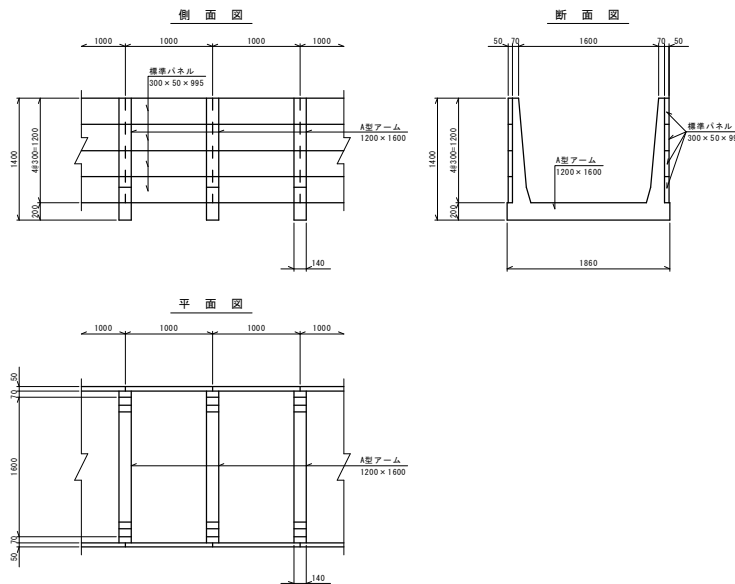
細別・規格	計 算 式	単 位	数 量						
1. 床 掘 (標準土砂)	<p>[プレハブ水路(1200×1600)] L = 2.0 m (現況摺付含む)</p> <p style="margin-left: 40px;">V2 = 2.8 × 2.0</p> <table style="margin-left: 200px; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="border-bottom: 1px solid black; width: 80px;"></td> <td style="text-align: right; width: 60px;">=</td> <td style="text-align: right;">5.6</td> </tr> <tr> <td style="border-top: 1px solid black; border-bottom: 1px solid black; width: 80px;">ΣV =</td> <td style="text-align: right; border-top: 1px solid black; border-bottom: 1px solid black;">=</td> <td style="text-align: right; border-top: 1px solid black; border-bottom: 1px solid black;">5.6</td> </tr> </table>		=	5.6	ΣV =	=	5.6	m ³	
	=	5.6							
ΣV =	=	5.6							
2. 埋 戻 し (流用土)	<p>最大埋戻幅1m以上4m未満</p> <p>[プレハブ水路(1200×1600)] L = 2.0 m (現況摺付含む)</p> <p style="margin-left: 40px;">V2 = 2.4 × 2.0</p> <table style="margin-left: 200px; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="border-bottom: 1px solid black; width: 80px;"></td> <td style="text-align: right; width: 60px;">=</td> <td style="text-align: right;">4.8</td> </tr> <tr> <td style="border-top: 1px solid black; border-bottom: 1px solid black; width: 80px;">ΣV =</td> <td style="text-align: right; border-top: 1px solid black; border-bottom: 1px solid black;">=</td> <td style="text-align: right; border-top: 1px solid black; border-bottom: 1px solid black;">4.8</td> </tr> </table>		=	4.8	ΣV =	=	4.8	m ³	
	=	4.8							
ΣV =	=	4.8							
[土工図]	<p>プレハブ水路(1200×1600)</p>  <p style="margin-left: 100px;">床掘 A=2.8m² 埋戻し A=2.4m²</p>								

プレハブ水路 単位数量計算書

NO. 1

(10m当り)

(H1200×B1600)

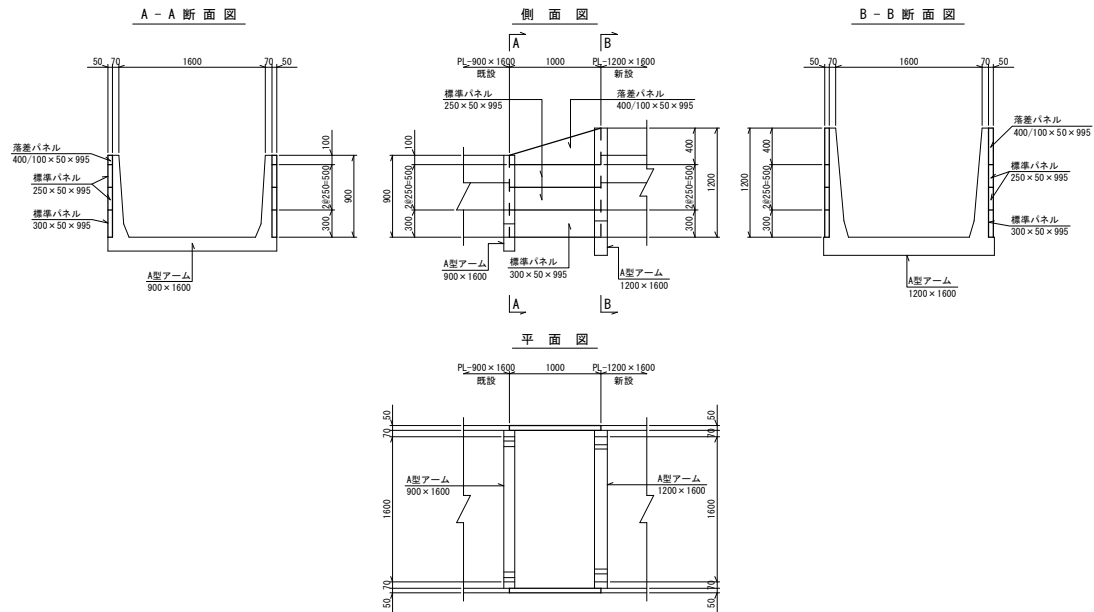


名称・規格	計 算 式		単位	数 量
A型アーム (1200×1600)	$N = 10.0 / 1.000$	$= 10.0$	本	10
標準パネル (300×50×995)	$N = 10.0 / 1.000 \times 4 \text{ 段} \times 2 \text{ 面}$	$= 80.0$	枚	80

プレハブ水路現況摺付 単位数計算書

NO. 1

(10箇所(10m)当り)



名称・規格	計 算 式	単位	数 量
落差パネル (400/100×50×995)	$N = 1 \text{ 断} \times 2 \text{ 面} \times 10.0$	枚	20
標準パネル (250×50×995)	$N = 2 \text{ 断} \times 2 \text{ 面} \times 10.0$	枚	40
標準パネル (300×50×995)	$N = 1 \text{ 断} \times 2 \text{ 面} \times 10.0$	枚	20

構造物撤去工数量集計表

NO. 1
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
防護柵撤去工			式	1	
	ガードレール撤去	Gr-C-4E	m	34	
標識撤去工			式	1	
	標識柱・基礎撤去	路側式、単柱式	基	3	
	標識板撤去	警戒・規制標識	基	3	
土木シート撤去工			式	1	
	土木シート撤去	防草シート	m ²	15	
作業土工			式	1	
	床掘	土砂	m ³	20	
	埋戻し	流用土	m ³	30	
構造物取壊し工			式	1	
	コンクリート構造物取壊し	鉄筋	m ³	19	
	舗装版切断	As t=15cm以下	m	24	
	舗装版破砕	As t=15cm以下	m ²	870	
	舗装版破砕	Co 橋面部	m ²	23	
運搬処理工			式	1	
	殻運搬	橋面舗装Co	m ³	2	
	殻運搬	鉄筋Co	m ³	19	
	殻運搬	As	m ³	44	
	殻処分	無筋Co	m ³	2	
	殻処分	鉄筋Co	m ³	19	

構造物撤去工数量集計表

NO. 2
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
	殻 処 分	As	m ³	44	
	現場発生品運搬	鋼材	t	0.58	
	現場発生品運搬	廃プラ	t	0.002	

構造物撤去工 数量計算書

NO. 1
(1式当り)

種別・細別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
□ 防護柵撤去工			
1. ガードレール撤去 (Gr-C-4E)	$L = \text{別紙延長調書より} = 33.7$	m	34
□ 標識撤去工			
1. 標識柱・基礎撤去 (路側式、単柱式)	$N = \text{別紙箇所調書より} = 3$	基	3
2. 標識板撤去 (警戒・規制標識)	$N = \text{標識柱・基礎撤去より} = 3$	基	3
□ 土木シート撤去工			
1. 土木シート撤去	$A = 1.4 \times 10.8 = 15.1$	m ²	15
□ 作業土工			
1. 床掘 (土砂)	[床版橋(1)取壊し] $V1 = 1.2 \times (10.600 + 7.600) = 21.8$	m ³	20
2. 埋戻し (流用土)	[床版橋(1)取壊し] $V1 = 1.5 \times (10.600 + 7.600) = 27.3$	m ³	30
□ 構造物 取壊し工	※ 延長、箇所は別紙、延長・箇所調書より 単位数量は別紙単位数量計算書より		
1. コンクリート構造物 取壊し (鉄筋)	[床版橋(1)取壊し] $N = 1$ 橋 $V1 = 13.82 \text{ m}^3 / 1 \text{ 橋} \times 1 \text{ 橋} = 13.82$ [プレハブ水路取壊し(900×1600)] $L = 26.1$ m $V5 = 1.45 \text{ m}^3 / 10 \text{ m} \times 26.1 \text{ m} = 3.78$ [畦畔ブロック取壊し] $L = 26.1$ m $V7 = 0.40 \text{ m}^3 / 10 \text{ m} \times 26.1 \text{ m} = 1.04$ <hr style="width: 20%; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> $\Sigma V = 18.64$	m ³	19
2. 舗装版切断 (As t=15cm以下)	$L = \text{別紙延長調書より} = 23.9$	m	24

構造物撤去工 数量計算書

NO. 2
(1式当り)

種別・細別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
3. 舗装版破碎 (As t=15cm以下)	[t=5cm] A1 A2 A1 = 377.19 + 495.62	= 872.81 m ²	870
4. 舗装版破碎 (Co 橋面部)	床版橋(1) A = 22.77	= 22.77 m ²	23
□ 運搬処理工			
1. 殻運搬 (橋面舗装Co)	V = 22.77 × 0.08	= 1.82 m ³	2
2. 殻運搬 (鉄筋Co)	V = コンクリート取壊しより	= 18.64 m ³	19
3. 殻運搬 (As)	V = 872.81 × 0.05	= 43.64 m ³	44
4. 殻処分 (無筋Co)	橋面舗装Co V = 1.82	= 1.82 m ³	2
5. 殻処分 (鉄筋Co)	V = 殻運搬より	= 18.64 m ³	19
6. 殻処分 (As)	V = 殻運搬より	= 43.64 m ³	44
9. 現場発生品運搬 (鋼材)	[カートレール(Gr-C-4E)] W1 = 16.0 kg/m × 33.7 m	= 539.2 kg	
	[標識支柱(φ60.5×t2.3×3700)] W4 = 3.30 kg/m × 3.70 m × 3 基	= 36.6 kg	
	[合 計] ΣW = (539.2 + 36.6) / 1000	= 0.576 t	0.58
11. 現場発生品運搬 (廃プラ)	[防草シート0.15kg/m ² (カタログより)] W = 0.15 kg/m ² × 15.1 m ² / 1000	= 0.002 t	0.002

防護柵撤去工 延長調書

NO. 1

名 称	測 点					数 量	摘 要	
	左・右	自		至				
ガードレール撤去 (Gr-C-4E)	左	NO. 2 +	10.20	～	NO. 2 +	11.20	4.2	
	左	NO. 2 +	12.50	～	NO. 2 +	17.90	12.5	
	左	NO. 2 +	13.30	～	NO. 2 +	16.80	4.2	
	左	NO. 2 +	16.70	～	NO. 3 +	2.60	8.2	
	左	NO. 2 +	19.90	～	NO. 3 +	2.60	4.6	
	合計＝						33.7m	

構造物取壊し工 延長調書

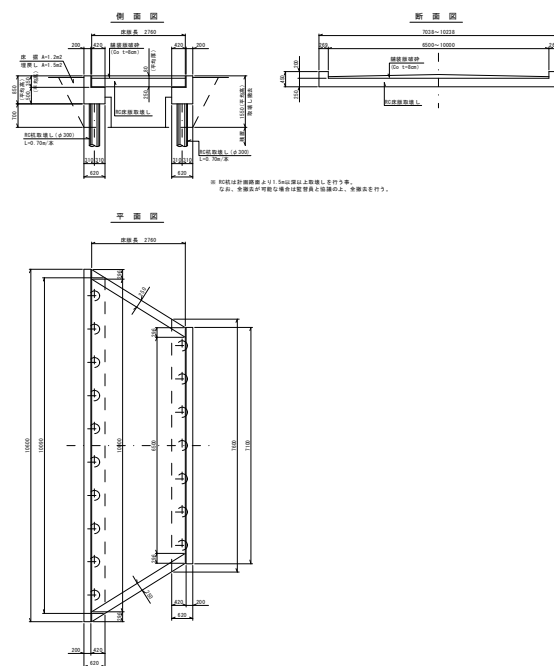
NO. 1

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
床版橋(1)取壊し	左	NO. 2 + 11.10 ~ NO. 2 + 16.20	1	
		合計=	1 橋	
プレハブ水路取壊し (900×1600)	左~右	NO. 2 + 8.80 ~ NO. 3 + 4.86	26.1	
		合計=	26.1m	
畦畔ブロック取壊し	左	NO. 0 + 5.60 ~ NO. 1 + 9.80	25.1	
	左	NO. 2 + 9.40 ~ NO. 2 + 10.00	1.0	
		合計=	26.1m	
舗装版切断 (As t=15cm以下)	横断	NO. 0 - 1.10	9.5	t=5cm
	左	NO. 0 - 1.10 ~ NO. 0 + 1.30	2.4	//
	右	NO. 0 - 1.10 ~ NO. 0 + 1.20	2.3	//
	右	TNO. 1 + 9.30 ~ TNO. 1 + 13.30	4.1	//
	横断	NO. 5 + 7.50	5.6	//
		合計=	23.9m	

床版橋(1)取壊し 単位数量計算書

NO. 1

(1橋当り)



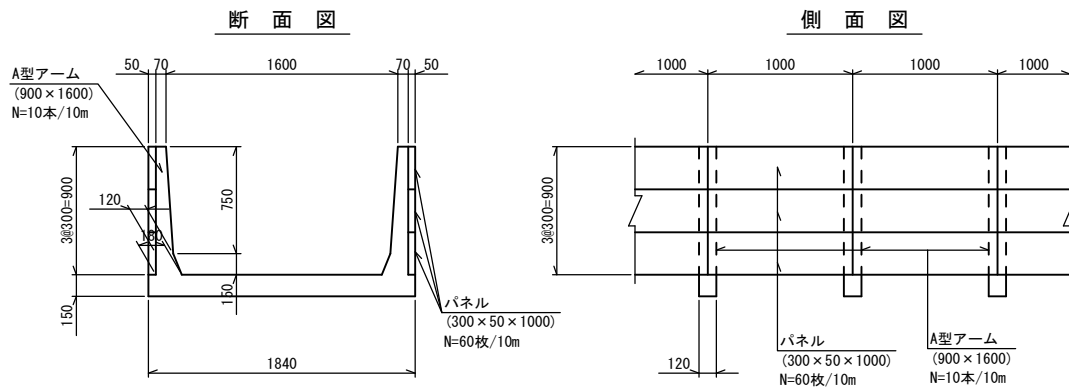
名称・規格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート構造物取壊し (鉄筋)	[床版] $V1 = (10.238 + 7.038) / 2 \times 2.760 \times 0.250 = 5.960$		
	[地覆] $V2 = 0.269 \times 0.200 \times 2.760 \times 2 = 0.297$		
	[パラペット] $V3 = 0.350 \times 0.200 \times (10.600 + 7.100) = 1.239$		
	[左岸躯体] $V4 = \{ 0.200 \times 10.600 + 0.420 \times (10.600 + 10.090) / 2 \} \times 0.500 = 3.232$		
	[右岸躯体] $V5 = \{ 0.200 \times 7.100 + 0.420 \times (7.100 + 7.600) / 2 \} \times 0.500 = 2.254$		
	[RC杭 φ300] $V6 = \pi / 4 \times 0.300^2 \times 0.700 \times (10 + 7) = 0.841$		
	$\Sigma V = 13.823$	m ³	13.82
舗装版破碎 (Co t=8cm)	$A = (10.000 + 6.500) / 2 \times 2.760 = 22.770$	m ²	22.77

プレハブ水路取壊し 単位数計算書

NO. 1

(10m当り)

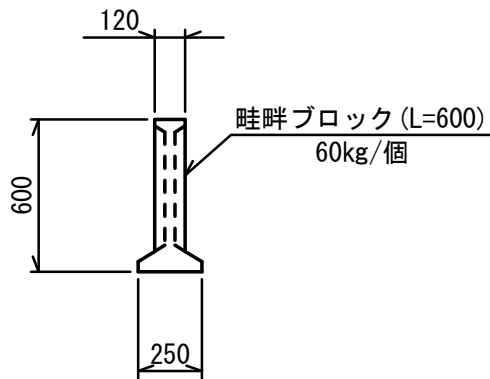
(900×1600)



名称・規格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート構造物取壊し (鉄筋)	[A型アーム] $V1 = \{ (0.070 + 0.120) / 2 \times 0.750$ $\times 2 + (0.120 + 0.150) / 2 \times 0.150$ $\times 2 + 0.150 \times 1.840 \} \times 0.120$ $\times 10 \text{ 本} = 0.551$ [パネル] $V2 = 0.300 \times 0.050 \times 1.000 \times 60 \text{ 枚} = 0.900$ $\Sigma V = 1.451$	m ³	1.45

畦畔ブロック取壊し 単位数計算書

NO. 1
(10m当り)



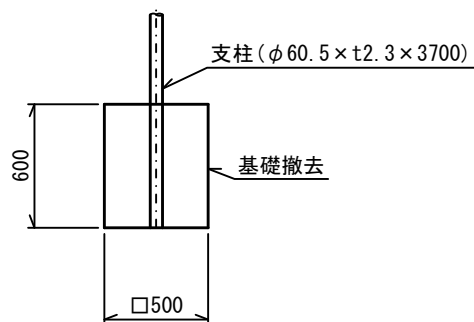
$$V = 60\text{kg/個} \div 2500\text{kg/m}^3 \times (1.00\text{m} / 0.60\text{m}) = 0.04\text{m}^3/\text{m}$$

名称・規格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート構造物取壊し (鉄筋)	$V = 0.04 \times 10.0 = 0.400$	m^3	0.40

警戒・規制標識撤去 単位数計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)



名称・規格	計 算 式	単位	数 量
基礎体積 (無筋Co)	$V = 0.500 \times 0.500 \times 0.600 \times 10.0 = 1.500$	m ³	1.50

舗 装 工 数 量 集 計 表

NO. 1
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
本線舗装工			式	1	
	表 層	再生密粒度As (13) t=5cm	m ²	909	W=3.0m超
	上 層 路 盤	粒度調整碎石 (M-30) t=15cm	m ²	913	
	下 層 路 盤	再生クラッシャーラン (RC-40) t=19cm	m ²	727	
支道舗装工			式	1	
	表 層	再生密粒度As (13) t=5cm	m ²	151	W=3.0m超
	上 層 路 盤	粒度調整碎石 (M-30) t=10cm	m ²	154	
	下 層 路 盤	再生クラッシャーラン (RC-40) t=10cm	m ²	157	
路肩舗装(本線)工			式	1	
	表 層	再生密粒度As (13) t=5cm	m ²	245	
	上 層 路 盤	粒度調整碎石 (M-30) t=15cm	m ²	245	
路肩舗装(支道)工			式	1	
	表 層	再生密粒度As (13) t=5cm	m ²	72	
	上 層 路 盤	粒度調整碎石 (M-30) t=10cm	m ²	72	

舗 装 工 数 量 計 算 書

NO. 1
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
□ 本線舗装工	※ A1～A3は、舗装工平面図より		
1. 表 層 (W=3.0m超)	再生密粒度アスコン(13) t=5cm 別紙計算書 A1 A2 A3 A = 807.54 + 41.42 + 11.56 + 48.45 = 908.97	m ²	909
3. 上層路盤	粒度調整碎石(M-30) t=15cm 舗装端部 A = 908.97 + 0.050 × (29.38 + 23.70 + 31.57) = 913.20	m ²	913
4. 下層路盤	再生クラッシャーラン(RC-40) t=19cm 舗装端部 A = 908.97 + 0.100 × (29.38 + 23.70 + 31.57) - 190.09 = 727.35	m ²	727
□ 支道舗装工			
1. 表 層	再生密粒度アスコン(13) t=5cm A = 舗装工平面図より = 150.66	m ²	151
2. 上層路盤 (W=3.0m超)	粒度調整碎石(M-30) t=10cm 表層 舗装端部 A = 150.66 + 0.050 × 2 × (12.17 + 20.80) = 153.96	m ²	154
3. 下層路盤	再生クラッシャーラン(RC-40) t=10cm 表層 舗装端部 A = 150.66 + 0.100 × 2 × (12.17 + 20.80) = 157.25	m ²	157
□ 路肩舗装(本線)工	舗装工平面図より		
1. 表 層	再生密粒度アスコン(13) t=5cm A1 A2 A3 A = 131.62 + 104.63 + 9.21 = 245.46	m ²	245
2. 上層路盤	粒度調整碎石(M-30) t=15cm A = 表層より = 245.46	m ²	245

舗 装 工 数 量 計 算 書

NO. 2
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
□ 路肩舗装(支道)工	舗装工平面図より		
1. 表 層	再生密粒度アスコン(13) t=5cm $A = \begin{matrix} A1 & A2 \\ 38.41 & + & 33.50 \end{matrix} = 71.91$	m ²	72
2. 上層路盤	粒度調整碎石(M-30) t=10cm $A = \text{表層より} = 71.91$	m ²	72

舗 装 工 計 算 書

表 層 (平均幅員W=3.0m超)

測 点	距 離 (m)	長 さ (m)	平均長さ (m)	面 積 (m ²)	摘 要
NO. 0 - 1.100	—	6.500	—	—	
NO. 0 + 0.000	1.100	6.500	6.500	7.15	
NO. 0 + 9.290	9.290	6.500	6.500	60.39	KA. 1-1
NO. 1 + 0.000	10.710	7.200	6.850	73.36	
NO. 1 + 19.915	19.915	8.500	7.850	156.33	KE. 1-1
NO. 2 + 16.500	16.585	8.500	8.500	140.97	
NO. 3 + 0.000	3.500	8.500	8.500	29.75	
NO. 3 + 12.063	12.063	8.500	8.500	102.54	KEBC2
NO. 3 + 14.880	2.817	8.110	8.305	23.40	
NO. 3 + 14.880	0.000	7.610	7.860	0.00	同所
NO. 3 + 19.183	4.303	7.000	7.305	31.43	SP. 2
NO. 3 + 19.183	0.000	8.000	7.500	0.00	SP. 2 同所
NO. 4 + 6.302	7.119	6.500	7.250	51.61	EC. 2
NO. 5 + 0.000	13.698	6.000	6.250	85.61	
NO. 5 + 7.500	7.500	6.000	6.000	45.00	
合 計	108.600			807.54	

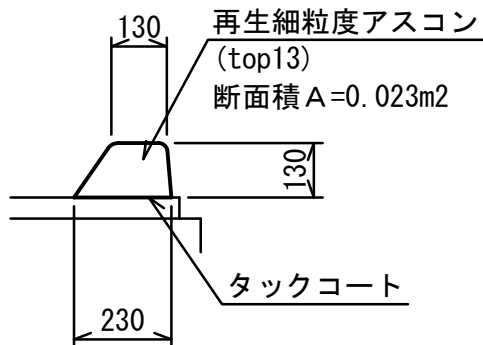
縁石工 数量集計表

NO. 1
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
縁 石 工			式	1	
	ア ス カ ー プ		m	14	

アスカープ 単位数計算書

NO. 1
(10m当り)

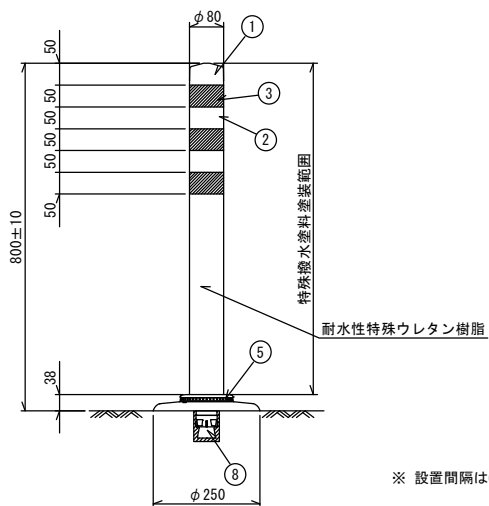


名称・規格	計 算 式	単 位	数 量
再生細粒度アスコン (top13)	締固め密度 2100kg/m ³ $V = 0.023 \times 10.0$	= 0.230 m ³	0.23
タックコート	$A = 0.230 \times 10.0$	= 2.300 m ²	2.30

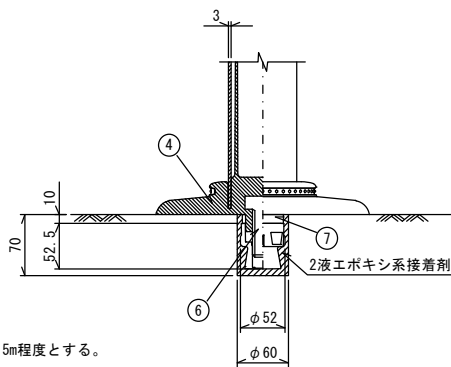
車線分離標 単位数量計算書

NO. 1
(10本当り)

設置図 S=1:10 (A1)
S=1:20 (A3)



ベース部詳細図 S=1:5 (A1)
S=1:10 (A3)



名称・規格	計 算 式	単 位	数 量
車線分離標 (H=800 可変式)	ラバーポール PC-80PKR (G) W-DS同等品 N = = 10.0	本	10
2液エポキシ系接着剤 (ロートポントT-3同等品)	2kg/セット 使用量 270g/本 N = 0.270 kg × 10.0 本 / 2 kg = 1.350	セット	1.35

農水管移設工(1) 数量計算書

NO. 1
(1式当り)

種別・細別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
□ 水管部			
1. 配管用ステンレス 鋼鋼管 (200A Sch20S 溶接管 SUS304)			
①⑤短管	N = 500L =	2 本	2
② 短管	N = 730L =	1 本	1
③ 1F付短管	N = 2000L (水道用7.5Kフランジ付) =	1 本	1
④ 短管	N = 640L =	1 本	1
⑥⑦曲管	N = 45° =	2 個	2
⑧⑨曲管	N = 90° =	2 個	2
2. 空気弁	ステンレス製 急速式 φ25 N =	1 基	1
3. フランジ接合材 (φ75, 4本/組)	N =	1 組	1
4. フランジパッキン (φ75)	N =	1 枚	1
5. ステンレス鋼管布設 (200A)	L = 0.500*2+0.730+2.00+0.640+0.252*2+0.406*2 =	5.69 m	5.7
6. 溶 接 (200A)	N =	9 箇所	9
7. 空気弁設置 (φ25)	N =	1 基	1
8. フランジ継手 (φ75)	N =	1 口	1
9. 添架材			
1) 台座コンクリート (18-8-25BB)	V = 0.500 × 0.100 × 1.500 =	0.075 m ³	0.08

農水管移設工(1) 数量計算書

NO.2
(1式当り)

種別・細別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
2)型 枠	$A = (0.500 + 1.500) \times 2 \times 0.100 = 0.400$	m ²	0.40
3)サドル金具 (φ200用)	ステンレス製 SUS304 N = = 2	個	2
4)コンクリートアンカー (M16×100)	N = 2 × 2 = 4	個	4
□ 土工部			
1. 塩ビ管布設延長 (φ200)	L = 別紙管材表より = 22.746	m	22.7
2. 塩ビ管接合 (φ200)	$N = (\begin{matrix} \text{曲管}45^\circ & \text{曲管}22^\circ 1/2 & \text{短管} & \text{VSジョイント片落} \\ 3 & + 1 & + 2 & + 1 \\ \text{VSジョイント} & & \text{メカチーズ} & \\ + 2 &) \times 2 + 1 \times 3 & & \end{matrix} = 21$	箇所	21
3. 塩ビ管 (VP φ200×4000 直管)	$N = (10.0 - 0.25) / 4.000 \times 22.746 / 10.0 = 5.544$	本	6
4. 曲管 (φ200×45°)	離脱防止機能付 N = = 3	個	3
5. 曲管 (φ200×22° 1/2)	離脱防止機能付 N = = 1	個	1
6. 短管 (φ200 SUS×VP)	離脱防止機能付 N = = 2	個	2
7. メカチーズ (φ200×φ200)	離脱防止機能付 N = = 1	個	1
8. VSジョイント片落 (φ200×φ150)	離脱防止機能付 N = = 1	個	1
9. VSジョイントショート (φ200)	離脱防止機能付 N = = 2	個	2
10. 土工タイプ① (h=1000)	L = 2.9 + 5.7 + 11.1 = 19.7	m	19.7

農水管移設工(1) 数量計算書

NO.3
(1式当り)

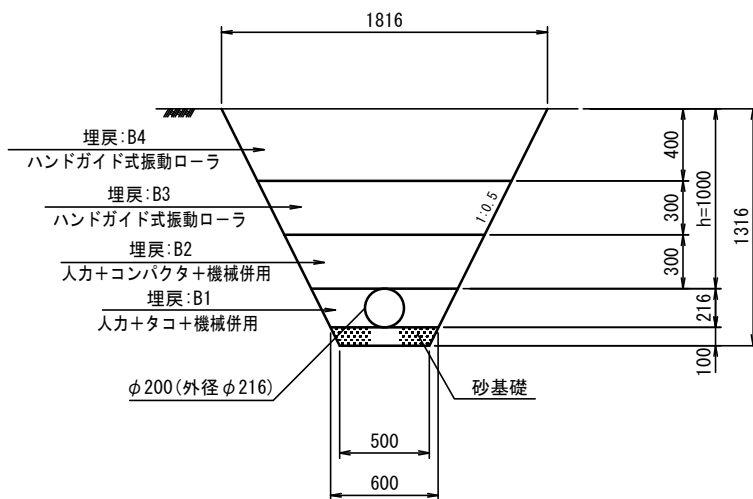
種別・細別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
11. 土工タイプ② (h=2100)	L = = 4.2	m	4.2
12. 軽量鋼矢板 建込工 (矢板長2.5m)	L = = 4.2	m	4.2
13. 土留支保工 (W=0.9m 2段)	L = = 4.2	m	4.2
□ 撤去工			
1. 塩ビ管撤去 (VP φ 200)	L = = 13.6	m	13.6
2. 塩ビ管撤去 (VP φ 150)	L = = 11.1	m	11.1
3. 鋼管撤去 (φ 200)	L = = 6.3	m	6.3
4. 空気弁撤去 (単口空気弁 φ 25)	N = = 1	個	1
5. 現場発生品運搬 (廃プラ)	[塩ビ管(VP φ 200)] W1 = 10.129 kg/m × 13.6 m = 137.8 kg [塩ビ管(VP φ 150)] W2 = 6.701 kg/m × 11.1 m = 74.4 kg [合 計] ΣW = (137.8 + 74.4) / 1000 = 0.212 t		0.21
6. 現場発生品運搬 (鋼材)	[鋼管(φ 200)] W1 = 33.100 kg/m × 6.3 m = 208.5 kg [空気弁(単口空気弁 φ 25)] W2 = 19.000 kg/個 × 1.0 個 = 19.0 kg [合 計] ΣW = (208.5 + 19.0) / 1000 = 0.228 t		0.23
□ 仮設置工			
※設置・撤去			
1. VSキャップ (φ 200)	N = = 2	個	2
2. VSキャップ (φ 150)	N = = 1	個	1

土工(タイプ①) 単位数計算書

NO. 1

(10m当り)

土被りh=1000



(1.0m当り数量)

工 種	数量
掘 削	1.52
砂基礎 S1	0.06
	-
埋戻 B1	0.12
埋戻 B2	0.29
埋戻 B3	0.38
埋戻 B4	0.65
基面整正	0.50

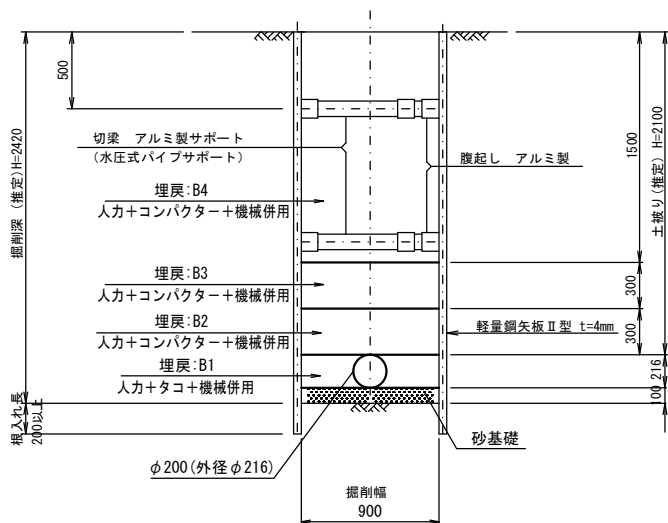
名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
掘 削	$V = 1.52 \times 10.0 = 15.200$	m ³	15.2
砂基礎 S1	$V = 0.06 \times 10.0 = 0.600$	m ³	0.6
埋 戻 B1	人力+タコ+機械併用 $V = 0.12 \times 10.0 = 1.200$	m ³	
埋 戻 B2	人力+コンパクタ+機械併用 $V = 0.29 \times 10.0 = 2.900$	m ³	
埋 戻 B3	ハンドガイド式振動ローラ $V = 0.38 \times 10.0 = 3.800$	m ³	
埋 戻 B4	ハンドガイド式振動ローラ $V = 0.65 \times 10.0 = 6.500$	m ³	
	$\Sigma = 14.400$		14.4
基面正整	$A = 0.50 \times 10.0 = 5.000$	m ²	5.0

土工(タイプ②) 単位数計算書

NO. 1

(10m当り)

土被りh=2100



(1.0m当り数量)

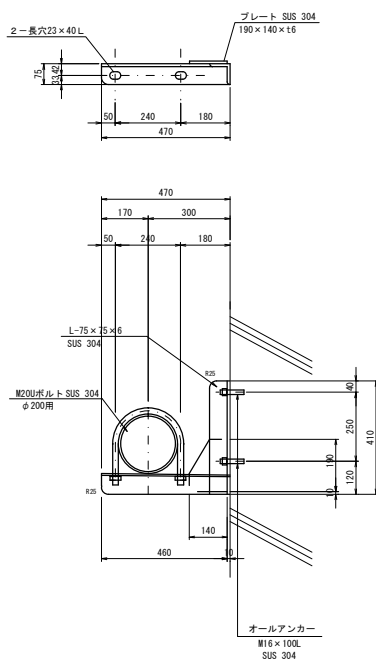
工 種	数量
掘 削	2.18
砂基礎 S1	0.09
	-
埋戻 B1	0.16
埋戻 B2	0.27
埋戻 B3	0.27
埋戻 B4	1.35
基面 整 正	0.90

名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
掘 削	$V = 2.18 \times 10.0 = 21.800$	m ³	21.8
砂基礎 S1	$V = 0.09 \times 10.0 = 0.900$	m ³	0.9
埋 戻 B1	人力+タコ+機械併用 $V = 0.16 \times 10.0 = 1.600$	m ³	
埋 戻 B2	人力+コンパクタ+機械併用 $V = 0.27 \times 10.0 = 2.700$	m ³	
埋 戻 B3	ハンドガイド式振動ローラ $V = 0.27 \times 10.0 = 2.700$	m ³	
埋 戻 B4	ハンドガイド式振動ローラ $V = 1.35 \times 10.0 = 13.500$	m ³	
	$\Sigma = 20.500$		20.5
基面正整	$A = 0.90 \times 10.0 = 9.000$	m ²	9.0
軽量鋼矢板 H=2500 2段	$= 10.000$	m	10.0

配管支持金具 単位数量計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)



名称・規格	計 算 式	単位	数 量
等辺山形鋼 (L-75×75×6 L=410 SUS304)	$N = 10.0$ $W = 0.41 \times 6.92 \text{ kg/m} \times 10.0 = 28.4$	個 kg	10 28
等辺山形鋼 (L-75×75×6 L=460 SUS304)	$N = 10.0$ $W = 0.46 \times 6.92 \text{ kg/m} \times 10.0 = 31.8$	個 kg	10 32
プレート (190×140×6 SUS304)	$N = 10.0$ $W = 0.19 \times 0.14 \times 47.6 \text{ kg/m}^2 \times 10.0 = 12.7$	枚 kg	10 13
Uボルト (200A用 M20 SUS304)	$N = 10.0$	本	10
オールアンカー (M16×100 SUS304)	$N = 2 \times 10.0$	本	20
ナット・ワッシャー (M20 SUS304)	$N = 2 \times 10.0$	組	20

仮 設 工 数 量 計 算 書

NO. 1
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
□ 仮設ヤード工			
1. 敷鉄板設置 (22×1524×3048)	A = 仮設工平面図より = 118	m ²	118
	N = 118 / (1.524 × 3.048) = 25	枚	25
	W = 25 × 802 kg/枚 / 1000 = 20.1	t	20.1
2. 敷鉄板撤去 (22×1524×3048)	A = 敷鉄板設置より = 118	m ²	118
□ 仮設締切工			
	上流 下流		
	L = 1.74 + 1.74 = 3.48	m	
1. 土のう積 (小口並べ)	A = 0.900 × 2 × 3.48 = 6.264	m ²	6
2. 中 詰 土 (搬入土)	V = 0.71 m ² × 3.48 m = 2.5	m ³	3
3. 土のう積撤去 (小口並べ)	A = 土のう積より = 6.264	m ²	6
4. 掘 削 (土砂)	中詰土撤去 道路土工へ流用 V = 中詰土より = 2.5	m ³	3

令和8年度 町道上加路戸横断線道路改良工事

数 量 計 算 書

(単 費)

道路土工数量計算書

NO. 1

(単費)

(1式当り)

種別・細別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
1. 防草コンクリート			
1-1 張りコンクリート	A = 計画平面図より = 17.0	m ²	17