

本 工 事 数 量 集 計 表

高月第三排水区雨水函渠築造工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
排水構造物工 作業土工					
床堀り(掘削)	土砂 二次掘削	別紙数量計算書より 292.3	290	m3	0.45BH
床堀り(掘削)	土砂 上記以外(小規模)	別紙数量計算書より 1.1+0.7+70.9+2.8 75.5	80	m3	0.28BH
床堀り(掘削)	土砂 上記以外(小規模) 一次掘削 夜間	別紙数量計算書より 33.7	30	m3	0.28BH
床堀り(掘削)	土砂 二次掘削 夜間	別紙数量計算書より 87.6	90	m3	0.45BH
床堀り(掘削)	土砂 上記以外(小規模) 夜間	別紙数量計算書より 7.5	8	m3	0.28BH
床堀り(掘削)	土砂 現場制約あり 夜間	別紙数量計算書より 8.8+5.8 14.6	10	m3	人力
埋戻し	土砂(流用土) 現場制約あり 埋戻A	別紙数量計算書より 117.7	120	m3	人力
埋戻し	土砂(流用土) 1.0≦W<4.0 埋戻B	別紙数量計算書より 47.3	50	m3	0.8BH
埋戻し	土砂(流用土) 上記以外(小規模)	別紙数量計算書より 0.7+27.3 28.0	30	m3	0.28BH
埋戻し	RC-30 上記以外(小規模)	別紙数量計算書より 0.2+1.0 1.2	1	m3	0.28BH
間詰めコンクリート	18-8-25BB	別紙数量計算書より 4.7	5	m3	
埋戻し	土砂(流用土) 現場制約あり 埋戻A 夜間	別紙数量計算書より 11.3	10	m3	人力
埋戻し	土砂(流用土) 1.0≦W<4.0 埋戻B 夜間	別紙数量計算書より 44.9	40	m3	0.8BH
埋戻し	土砂(流用土) 上記以外(小規模) 夜間	別紙数量計算書より 13.0	10	m3	0.28BH 情報ボックス
埋戻し	ソイルセメント 夜間	別紙数量計算書より 4.1	4	m3	

本 工 事 数 量 集 計 表

高月第三排水区雨水函渠築造工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
基面整正		別紙数量計算書より 122.0	122	m2	
基面整正	夜間	別紙数量計算書より 48.9	49	m2	
残土処理工					
土砂等運搬	土砂 現場～仮置場 BH0.45m3	別紙数量計算書より 292.3	290	m3	0.45BH 10t
土砂等運搬	土砂 現場～仮置場 BH0.28m3	別紙数量計算書より 1.1+0.7+70.9+2.8 75.5	80	m3	0.28BH 4t
土砂等運搬	土砂 仮置場～現場 BH0.45m3	別紙数量計算書より 117.7+47.3+0.7+27.3 193.0	190	m3	0.45BH 10t
土砂等運搬	土砂 現場～仮置場 夜間 BH0.45m3	別紙数量計算書より 87.6	90	m3	0.45BH 10t
土砂等運搬	土砂 現場～仮置場 夜間 現場制約あり	別紙数量計算書より 14.6	10	m3	人力 2t
土砂等運搬	土砂 現場～仮置場 夜間 BH0.28m3	別紙数量計算書より 33.7	30	m3	0.28BH 4t
土砂等運搬	土砂 現場～仮置場 夜間 BH0.28m3	別紙数量計算書より 7.5	8	m3	0.28BH 4t
土砂等運搬	土砂 仮置場～現場 夜間 BH0.45m3	別紙数量計算書より 11.3+44.9+13.0 69.2	70	m3	0.45BH 10t
土砂等運搬	土砂 仮置場～処分地 BH0.45m3	別紙数量計算書より (292.3+75.5+33.7+87.6+7.5+14.6)-(117.7+47.3+28.0+11.3+44.9+13) 249.0	250	m3	0.45BH 10t
残土等処分	普通残土	別紙数量計算書より 249.0	250	m3	
プレキャストカルバート工	横引き工法 標準 夜間				
部材敷設工		別紙数量計算書より 21.9	22	m	
二次製品ボックス材料費	ボックスベアリング横引き工法用	1.0	1	式	

本 工 事 数 量 集 計 表

高月第三排水区雨水函渠築造工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
基礎工	掘削幅1.95m 夜間	別紙数量計算書より 14.04+4.44	18.5	19	m
基礎工	掘削幅2.50m 夜間	別紙数量計算書より 3.41	3.4	3	m
生コンクリート夜間割増基本料	10m3未満		2.0	2	回
レール設置工	標準 夜間	別紙数量計算書より 17.45	17.5	18	m
レール設置工	幅広 夜間	別紙数量計算書より 4.44	4.4	4	m
底版モルタル工	夜間	別紙数量計算書より 0.5+0.1	0.6	1	m3
ウインチ設置・撤去	夜間		1.0	1	箇所
プレキャストカルバート工	通常施工				
プレキャストボックス	内幅1.1m;内高0.9m	別紙数量計算書より	78.20	78	m
プレキャストボックス	内幅1.1m;内高0.9m 夜間	別紙数量計算書より	2.61	3	m
プレキャスト基礎板設置工			78	78	枚
プレキャスト基礎板設置工	夜間		4	4	枚
プレキャスト基礎板材料費	400×100×2000		1.0	1	式
二次製品ボックス材料費	通常施工		1.0	1	式
点検口設置工					
グレーチング点検口(No.3)	900×900 二分割 T-25 普通目 ホルト固定 受枠含		1.0	1	箇所

本 工 事 数 量 集 計 表

高月第三排水区雨水函渠築造工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
組立1号マンホール(No.4)	Φ600 T-25 長浜市除雪型		1.0	1	箇所
情報ボックス防護工					
情報ボックス防護	夜間		1.0	1	式
管路土留工					
アルミ矢板土留		別紙数量計算書より	78.2	78	m
アルミ矢板賃料	4m分		1.0	1	式
軽量金属支保材賃料	4m 1段分		1.0	1	式
アルミ矢板土留	夜間	別紙数量計算書より 23.01-3.41+3.05	22.7	23	m
アルミ矢板賃料	20m分		1.0	1	式 23.01-3.41
軽量金属支保材賃料	20m 2段分		1.0	1	式
アルミ矢板土留	夜間	別紙数量計算書より 3.41	3.4	3	m
アルミ矢板賃料	3m分		1.0	1	式
軽量金属支保材賃料	3m 2段分		1.0	1	式
側溝工					
自由勾配側溝	側溝規格 B300×H500	別紙図面より	11.1	11	m
自由勾配側溝	側溝規格 B300×H400	別紙図面より	77.0	77	m

本 工 事 数 量 集 計 表

高月第三排水区雨水函渠築造工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
自由勾配側溝	側溝規格 B300×H700	別紙図面より	46.7	47	m
縦断水路 I 型	側溝規格 B300×H700	別紙図面より	1.0	1	式
集水枡・マンホール工					
プレキャスト集水枡	枡規格 400×400×500	別紙図面より	1.0	1	箇所
プレキャスト集水枡	枡規格 400×400×800	別紙図面より	1.0	1	箇所
プレキャスト集水枡	枡規格 600×600×800	別紙図面より	1.0	1	箇所
管渠工					
暗渠排水管	管径200～400mm FRPΦ300	別紙数量計算書より	3.4	3	m
暗渠排水管	管径200～400mm FRPΦ300	別紙数量計算書より	6.7	7	m
構造物撤去工 構造物取壊し工					
コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物 機械施工	別紙数量計算書より	36.2	36	m ³
コンクリート構造物取壊し	無筋構造物 機械施工	別紙数量計算書より	7.2	7	m ³
舗装版切断	アスファルト舗装版 15cm以下	別紙数量計算書より 51.1+2.7+5.7+13.4	72.9	73	m
舗装版切断	アスファルト舗装版 15cm以下 夜間	別紙数量計算書より 43.8+11.3	55.1	55	m
舗装版破碎	アスファルト舗装版 t=5cm	別紙数量計算書より 186.1	186.1	186	m ² 0.45BH
舗装版破碎(小規模)	アスファルト舗装版 t=5cm	別紙数量計算書より 12.9+0.7+1.4+3.5	18.5	19	m ² 0.13BH

本 工 事 数 量 集 計 表

高月第三排水区雨水函渠築造工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
舗装版破碎	アスファルト舗装版 t=10cm 人力施工 夜間	別紙数量計算書より 4.5	4.5	5	m2 人力
舗装版破碎(小規模)	アスファルト舗装版 t=10cm 夜間	別紙数量計算書より 69.1+3.4	72.5	73	m2 0.13BH
運搬処理工					
殻運搬	アスファルト殻 現場から処分地	別紙数量計算書より 186.1*0.05	9.3	9	m3 0.45BH 10t
殻運搬	アスファルト殻 小規模 現場から処分地	別紙数量計算書より 18.5*0.05	0.9	1	m3 0.13BH 2t
殻運搬	アスファルト殻 小規模 現場から仮置場 夜間	別紙数量計算書より 4.5*0.1	0.5	1	m3 人力 2t
殻運搬	アスファルト殻 小規模 現場から仮置場 夜間	別紙数量計算書より 72.5*0.1	7.3	8	m3 0.13BH 2t
殻運搬	アスファルト殻 仮置場から処分地	別紙数量計算書より 0.5+7.3	7.8	8	m3 0.45BH 10t
殻運搬	コンクリート殻(鉄筋)	別紙数量計算書より	36.2	36	m3 機械 10t
殻運搬	コンクリート殻(無筋)	別紙数量計算書より	7.2	7	m3 機械 10t
現場発生品運搬	スクラップ	別紙数量計算書より 0.019+0.558+0.747	1.3	1.3	t
殻処分	アスファルト殻	10.2+7.7	17.9	18	m3
殻処分	コンクリート殻(鉄筋)		36.2	36	m3
殻処分	コンクリート殻(無筋)		7.2	7	m3
スクラップ	ヘビ H1	別紙数量計算書より 0.019+0.558+0.747=1.324	1.3	1.3	t
舗装工 アスファルト舗装工					

本 工 事 数 量 集 計 表

高月第三排水区雨水函渠築造工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
下層路盤	市道 RC-30 t=100mm	ボックス+国道側管+中管+側溝+常水 186.1+0.7+1.4+43.2+3.5	234.9	235	m2 歩道部
上層路盤	市道 M-30 t=120mm	186.1+0.7+1.4+43.2+3.5	234.9	235	m2 歩道部
表層	市道 再生密粒度アスコン(13) t=30mm 平均幅員1.4m以上3.0m以下	186.1	186.1	186	m2
表層	市道 再生密粒度アスコン(13) t=30mm 平均幅員1.4m未満	0.7+1.4+43.2+3.5	48.8	49	m2
下層路盤	市道 RC-30 t=100mm 夜間	別紙数量計算書より 27	27.0	27	m2 歩道部
上層路盤	市道 M-30 t=120mm 夜間	別紙数量計算書より 27	27.0	27	m2 歩道部
表層	市道 再生密粒度アスコン(13) t=30mm 平均幅員1.4m以上3.0m以下 夜間	別紙数量計算書より 27	27.0	27	m2
下層路盤	国道 RC-30 t=200mm 夜間	別紙数量計算書より 45.5	45.5	46	m2 歩道部
上層路盤	国道 M-30 t=150mm 夜間	別紙数量計算書より 45.5	45.5	46	m2 歩道部
上層路盤	国道 M-30 t=120mm 夜間	別紙数量計算書より 45.5	45.5	46	m2 歩道部
基層	国道 再生密粒度アスコン(20) t=50mm 平均幅員1.4m以上3.0m以下 夜間	別紙数量計算書より 50	50.0	50	m2
表層	国道 再生密粒度アスコン(20) t=30mm 平均幅員1.4m以上3.0m以下 夜間	別紙数量計算書より 50	50.0	50	m2
仮設工 路面覆工					
覆工板・覆工板受桁	覆工板(鋼製 補強型) 700m2以下	=69	69.0	69	m2
仮設道設置工					
すべり止め敷鉄板設置撤去	3048*1524*22 30日	=3.048*1.524*2	9.3	9	m2

本 工 事 数 量 集 計 表

高月第三排水区雨水函渠築造工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
敷鉄板(すべり止め加工品)賃料	3048*1524*22 30日	2	2.0	2	枚
区画線工					
区画線消去	削取り式	別紙数量計算書より	420.7	421	m 夜間施工
溶融式区画線	実線 白色 W=15cm t=1.5mm	別紙数量計算書より	124.2	124	m 夜間施工
溶融式区画線	実線 黄色 W=15cm t=1.5mm	別紙数量計算書より	64.3	64	m 夜間施工
溶融式区画線	セブラ 白色 W=45cm t=1.5mm	別紙数量計算書より	69.4	69	m 夜間施工
溶融式区画線	矢印・記号・文字 t=1.5mm 15cm換算 白色	別紙数量計算書より	24.0	24	m 夜間施工
道路付属物工					
車線分離標設置撤去	Φ80 H=800 固定式(貼付式) 施工規模10本未満	別紙数量計算書より	6.0	6	本 夜間施工
交通管理工					
交通誘導警備員			138	人日	昼間 B
交通誘導警備員			72	人日	夜間 B
交通誘導警備員			24	人日	夜間 A
[共通仮設]					
共通仮設費(積上)					
運搬費					
仮設材運搬費	L=20kmまで 覆工板1000*3000*208	別紙数量計算書より	14.5	14.5	t

本 工 事 数 量 集 計 表

高月第三排水区雨水函渠築造工事

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
仮設材運搬費	L=20kmまで 覆工受桁H-300*300*10*15	別紙数量計算書より 4.3	4.3	t	
仮設材運搬費	L=20kmまで ずれ止め [-200*80*7.5*11 敷鉄板含]	別紙数量計算書より 0.7+1.6 2.3	2.3	t	
仮設材運搬費	L=20kmまで アルミ矢板	別紙数量計算書より 1.8+0.3 2.1	2.1	t	
仮設材運搬費	L=20kmまで 片道分 キリンジャッキ他	別紙数量計算書より 1.186 1.2	1.2	t	

数量計算集計表 (1/7)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
□1200×500～□1200×1400 布設工 (夜間)					
土工	延長	□1200×500	m	24.50	No.1+18.96+～No.1+43.46
	一次掘削	機械 土砂	m ³	33.7	
	二次掘削	機械 土砂	m ³	87.6	
	埋戻 A	w<1.0	m ³	11.3	
	埋戻 B	1.0≤w<4.0	m ³	44.9	
	ソイルセメント		m ³	4.1	
	基面整正		m ²	48.9	
	残土運搬	土砂 現場～仮置場	m ³	121.3	33.7+87.6
	舗装切断工		m	43.8	
	舗装取壊し		m ²	69.1	
	アスファルト殻運搬	現場～仮置場	m ³	14.9	
土留工	アルミ矢板土留め				
	H=2.5m	支保2段 アルミ矢板 12.6kg/枚	m t	23.01 1.8	140枚*12.6kg=1.76t
路面覆工	覆工板設置撤去工	面積	m ²	69	
		重量	t	14.490	
	覆工受桁設置撤去工	H-300×300×10×15	t	4.28	
	ずれ止め設置撤去工	[-200×80×7.5×11	t	0.717	
	碎石基礎工		m ²	18.41	
布設工	2次製品BOX材料	□1200×500	式	1	
	L=2.00m (横引き施工)	横引き工法 標準	m	14.04	掘削幅 1.95m
		横引き工法 幅広	m	4.44	掘削幅 1.95m
		横引き工法 標準	m	3.41	掘削幅 2.50m
		(横引き工法) 小計	m	21.89	
	2次製品BOX材料	□1200×1400	式	1	掘削幅 2.50m
	L=2.00m (通常施工)	①0m<B≤1.25m、0m<H≤1.25m	m	2.61	
	計	m	24.50		
横引き工法	均しコンクリート	B=1.95m t=200	m ³	7.2	3.90 m3/10m
	掘削幅1.95m	// 型枠 均しコン	m ²	7	4.00 m2/10m
	L=18.48 m	基礎碎石 B=1.95m t=200	m ²	36	19.50 m2/10m
		敷モルタル 1:2	m ³	0.5	0.29 m3/10m
	パッキン材		m	37	20.00 m/10m
横引き工法	均しコンクリート	B=2.50m t=200	m ³	1.7	5.00 m3/10m
	掘削幅2.50m	// 型枠 均しコン	m ²	1.4	4.00 m2/10m
	L=3.41 m	基礎碎石 B=2.50m t=200	m ²	8.5	25.00 m2/10m
		敷モルタル 1:2	m ³	0.1	0.29 m3/10m
	パッキン材		m	6.8	20.00 m/10m
	(標準レール)		m	17.45	
	レール	H-100*50*5*7	t	0.325	186 kg/10m
	ベアリング	φ11 360個/m	個	12564	7,200 個/10m
	レール設置金具	等辺山形鋼6*50*50	t	0.116	66.50 kg/10m

数量計算集計表 (2/7)

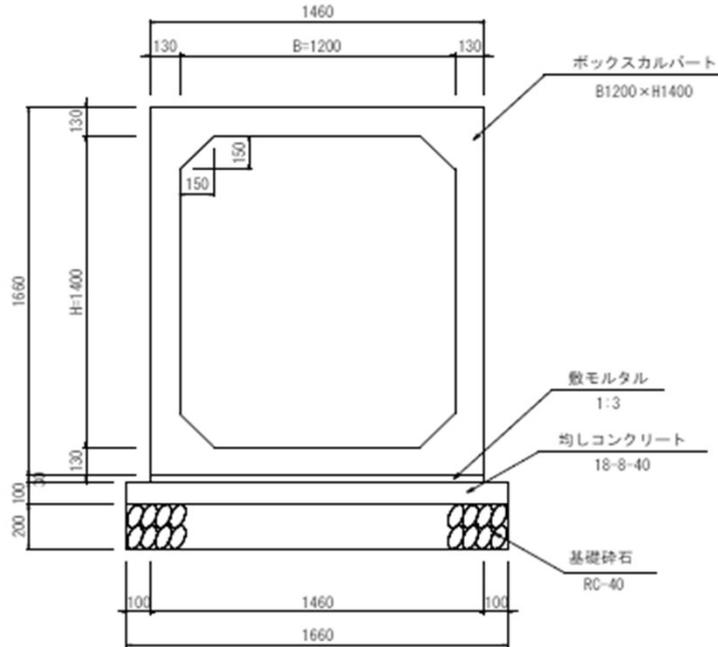
種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
	(幅広レール)		m	4.44	
	レール	H-125*60*6*8	t	0.116	262 kg/10m
	ベアリング	φ11 450個/m	個	3.996	9,000 個/10m
	レール設置金具	等辺山形鋼6*50*50	t	0.03	66.50 kg/10m
通常工法	均しコンクリート	t=100	m ³	0.4	1.66 m ³ /10m
L=2.61 m	// 型枠	均しコン	m ²	1	2.00 m ² /10m
	基礎碎石	t=200	m ²	4.3	16.60 m ² /10m
	敷モルタル	1 : 2	m ³	0.1	0.44 m ³ /10m
基礎工計	敷モルタル		m ³	0.7	
(横引+通常)	均しコンクリート		m ³	9.3	
	// 型枠	小型構造物	m ²	9.4	
	基礎碎石	t=200	m ²	48.8	
□1100×900 布設工 (昼間)					
土工	延 長	□1100×900	m	78.20	No.1+43.46+~No.2+21.66
	一次掘削	機械 土砂	m ³	—	
	二次掘削	機械 土砂	m ³	292.3	
	埋戻 A	w < 1.0	m ³	117.7	
	埋戻 B	1.0 ≤ w < 4.0	m ³	47.3	
	基面整正		m ²	122.0	
	残土運搬	土砂	m ³	292.3	
	舗装切断工		m		
	舗装取壊し	t=5cm	m ²	186.1	
	ガラ処分		m ³	9.3	
土留工	アルミ矢板土留め				
	H=2.0m	支保1段	m	78.20	
		アルミ矢板 10.1kg	t	0.26	26枚*10.1kg=0.263 t ※4m分を転用
布設工	2次製品BOX材料	□1100×900	式	1	
	L=2.00m (通常施工)	①0m<B≤1.25m、0m<H≤1.25m	m	78.20	
通常工法	基礎板	400*100	m	156.40	20.00 m/10m
	基礎碎石	t=200	m ²	122.0	15.60 m ² /10m
		t=130	m ²	43.8	5.60 m ² /10m
	敷モルタル	1 : 3	m ³	1.9	0.24 m ³ /10m

数量計算集計表 (7/7)

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
常水工			箇所	1	
(4) 取付管布設	FRP φ 300		m	6.7	
舗装撤去工	舗装切断工	t =5cm	m	13.4	
	舗装取壊し工	t =5cm	m 2	3.5	
	アスファルト殻		m 3	0.2	
土工	床掘り		m 3	2.8	
	埋戻し工	RC-30	m 3	1.0	
	残土処理		m 3	2.8	
舗装仮復旧工	舗装工	再生密粒度As(13) t-3cm	m 2	3.5	
	路盤工	t-12cmRM-30	m 2	3.5	
	路盤工	t-10cmRC-30	m 2	3.5	
消雪管撤去	現場打ち	φ 125	m	49.77	
		φ 100	m	45.70	
		φ 65	m	2.48	
消雪管復旧工	プレキャスト消雪ブロック	φ 125	m	48.54	
	プレキャスト消雪ブロック	φ 100	m	44.1	
	現場打ち	φ 125	m	0.60	既設消雪と接続
	現場打ち	φ 100	m	1.60	既設消雪と接続
	現場打ち	φ 65	m	1.97	ボールバルブ含
舗装撤去工	舗装切断工	t=5cm	m		別紙数量計算書による
	舗装取壊し工	t=5cm	m 2		
	アスファルト殻	26.4*0.05	m 3		
土工	床掘り		m 3		
	埋戻し工	RC-30	m 3		
	残土処理		m 3		
舗装仮復旧工	表層	再生密粒度As(13) t-3cm	m 2		
	上層路盤	t=12cm M-30	m 2		
	下層路盤	t=10cm RC-30	m 2		
	基礎碎石	t=10cm RC-40	m 2		

数量計算(プレキャストボックス布設工_通常施工)

二次製品 □1200*1400 L= 2.61 m



通常施工基礎工数量表 (BOX B1200×H1400)

10m当り

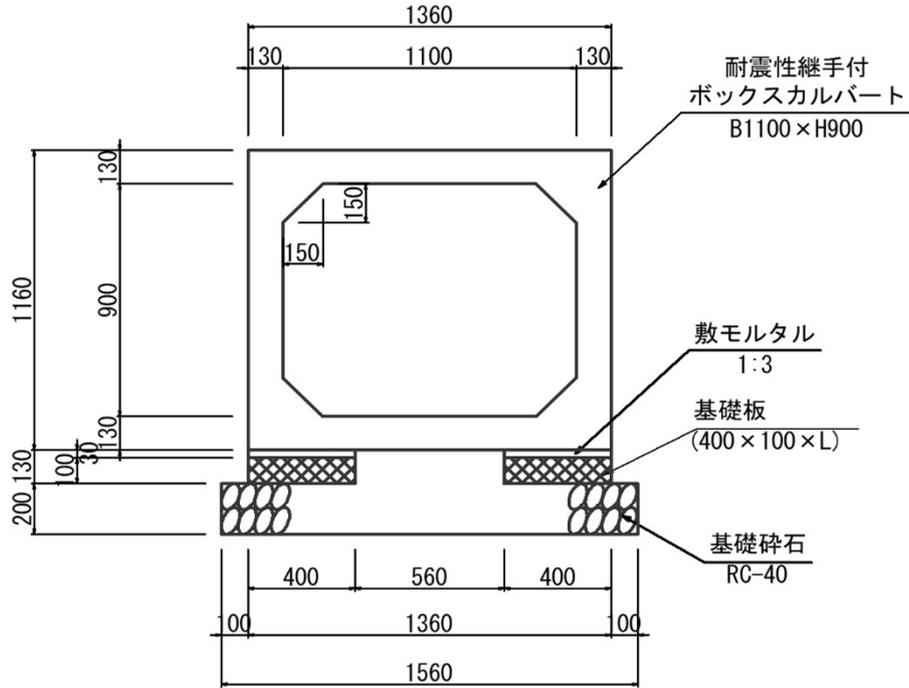
名称	規格	数量	算式
敷モルタル	1:3	0.44 m ²	1.46×0.03×10.00
均しコンクリート	18-8-40	1.66 m ²	1.66×0.10×10.00
均しコンクリート型枠		2.00 m ²	0.10×10.00×2
基礎砕石	RC-40	16.60 m ²	1.66×10.00

1.0式当り

項目	算式	単位	数量
ボックス布設工	2.61	m	2.61
材料	別紙で全体数量計上		
据付	L=2.00m ③0m<B≤1.25m、1.25m<H≤2.5m	m	2.61
基礎工	上表		

数量計算(プレキャストボックス布設工_通常施工)

二次製品 □1100*900 L= 78.20 m



通常施工基礎工数量表 (BOX B1100×H900)

10m当り

名称	規格	数量	算式	備考
敷モルタル	1:3	0.24 m ³	$(0.40 \times 2) \times 0.03 \times 10.00$	
基礎板	400×100×L	20.00 m	10.00×2	
基礎砕石	RC-40	5.60 m ²	0.56×10.00	t=130
		15.60 m ²	1.56×10.00	t=200

1.0式当り

項目		算式	単位	数量
ボックス布設工		78.20	m	78.20
材料		別紙で全体数量計上		
据付	L=2.00m	①0m<B≤1.25m、0m<H≤1.25m	m	78.20
基礎工		上表		

土工・土留工数量計算表

□1200×500 □1100×900

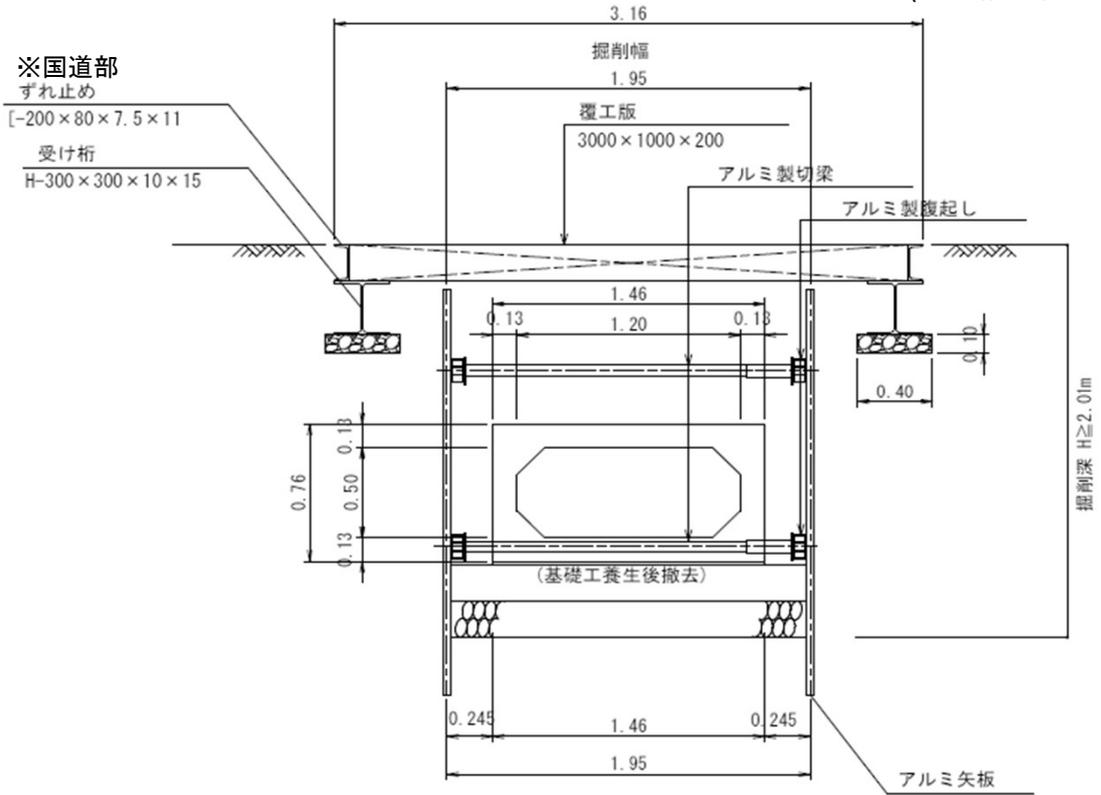
路線番号	測点	区間延長	単位数量								平均単位数量								土工数量								土留工数量																	
			舗装	一次掘削	二次掘削	埋戻しA	埋戻しB	基面整正	ソイルセメント	置換え	舗装	一次掘削	二次掘削	埋戻しA	埋戻しB	基面整正	ソイルセメント	置換え	舗装	一次掘削	二次掘削	埋戻しA	埋戻しB	基面整正	ソイルセメント	アルミ矢板土留め	アルミ矢板土留め	建て込み簡易土留め																
			m	m2	m2	m2	m2	m2	m2	m2	m	m2	m2	m2	m2	m2	m2	m2	m2	m2	m3	m3	m3	m3	m3	m3	H=2.5m	H=2.0m																
3199 □1200×500	NO.1	+18.96	1.04	3.00	1.4	3.4	0.4	1.9	1.95										3.00	1.40	3.45	0.40	1.95	1.95	0.00							1.04												
		+20.00		3.00	1.4	3.5	0.4	2.0	1.95												3.00	1.40	3.50	0.40	1.95	1.95	0.00							1.38										
		+21.38		3.00	1.4	3.5	0.4	1.9	1.95																																			
		+21.38		3.16	1.4	3.5	-	1.9	1.95	0.4												3.16	1.40	3.50		1.90	1.95	0.40		3.5	1.6	3.9	0.0	2.1	2.2	0.4	国道	1.12						
		+22.50		3.16	1.4	3.5	-	1.9	1.95	0.4												3.16	1.40	3.50		1.90	1.95	0.40		4.7	2.1	5.2	0.0	2.8	2.9		コンクリート防護							
		+23.99		3.16	1.4	3.5	-	1.9	1.95	0.4												3.16	1.40	3.50		1.90	1.95	0.40		29.4	13.0	32.6	0.0	17.7	18.2	3.7	国道	9.31						
		+33.30		3.16	1.4	3.5	-	1.9	1.95	0.4																																		
		+33.30		3.00	1.2	3.2	0.4	1.7	1.95																																			
		+36.40		3.00	1.2	3.2	0.4	1.7	1.95																																			
		+37.44		3.00	1.2	3.2	0.4	1.7	1.95																																			
		+37.44		3.30	1.4	3.9	0.8	2.6	2.50																																			
		+40.00		3.30	1.4	3.9	0.8	2.6	2.50																																			
3066 □1200×1400	NO.1	+40.85	0.85	3.30	1.4	3.9	0.8	2.6	2.50																																			
		+40.85		3.30	1.5	4.2	2.3	0.6	1.66																																			
□1100×900	NO.1	+43.46	0.00	3.30	1.5	4.2	2.3	0.6	1.66																																			
		+43.46		2.40		3.7	1.5	0.6	1.56																																			
		IP.8		NO.1	+44.50	15.50	2.40		3.7	1.5	0.6	1.56																																
					+60.00		2.40		3.7	1.5	0.6	1.56																																
		IP.10		NO.1	+60.70	0.70	2.40		3.7	1.5	0.6	1.56																																
					+80.00		2.40		3.7	1.5	0.6	1.56																																
		IP.11		NO.1	+94.10	14.10	2.40		3.7	1.5	0.6	1.56																																
					+0.00		2.40		3.8	1.5	0.6	1.56																																
		IP.12		NO.2	+14.70	14.70	2.40		3.8	1.5	0.6	1.56																																
					+20.00		2.40		3.9	1.5	0.7	1.56																																
					+21.66	1.66	2.40		3.9	1.5	0.7	1.56																																
		合計			120.70									合計								264.7	33.7	379.9	129.0	92.2	170.8	4.1																
内 夜間施工 国道部			16.06									内 夜間施工 国道部								50.0	21.6	54.9	1.6	29.7	31.3	4.1																		
内 夜間施工 市道部			8.44									内 夜間施工 市道部								27.0	12.1	32.7	9.7	15.2	17.5	-																		
内 昼間施工 市道部			78.20									内 昼間施工 市道部								187.7	-	292.3	117.7	47.3	122.0	-	23.01	78.20	0.00															

材 料 計 算 書

路面覆工 (No.1+18.96~No.1+43.46)

L= 24.50 m

(うち、敷鉄板 L=1.49m)

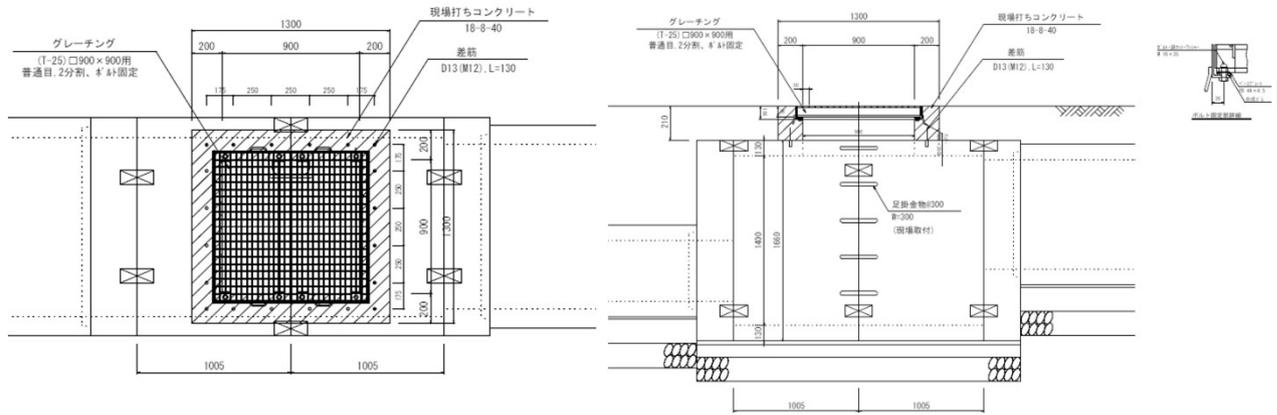


種 別	算 式	数 量
路面覆工		
覆工板設置撤去工	覆工板 3000*1000*200 (24.50 - 1.49) × 3.00 =	69.0 m ²
	69.0 × 210 kg/m ² =	14.490 t
覆工受桁設置撤去工	H-300×300×10×15 (24.5-1.49=23.01) 23.01 × 2 × 93.0 kg/m =	4.280 t
ずれ止め設置撤去工	[-200×80×7.5×11 (国道横断部) (24.5-1.49-8.44=14.57) 14.57 × 2 × 24.6 kg/m =	0.717 t
碎石基礎工	0.40 × 23.01 × 2.00 =	18.41 m ²
【参考数量】	情報ボックス防護工で計上	
敷き鉄板設置撤去工	L= 1.49 m	

材料計算書

グレーチング・マンホール設置工

No.3

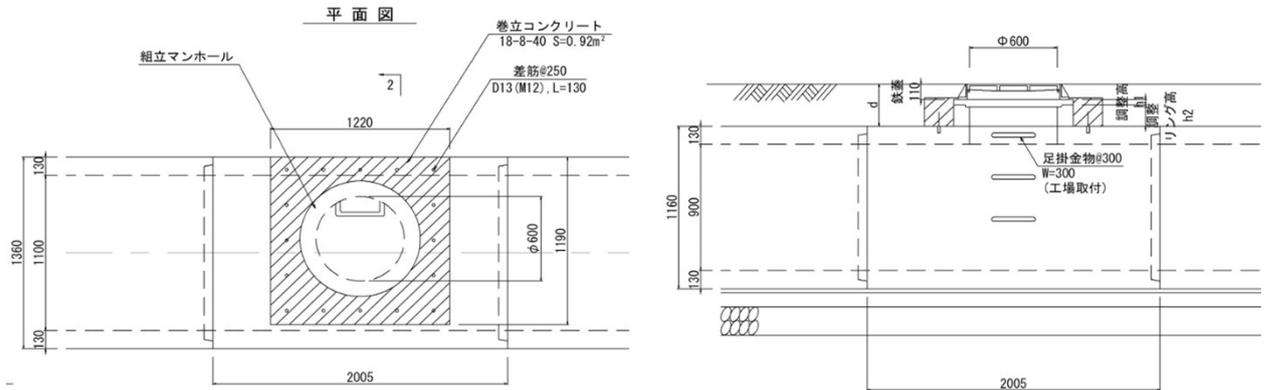


現場打ちコンクリート数量表

一箇所当り

名称	規格	数量	算式
コンクリート	18-8-40	0.18 m ³	$(1.30 \times 1.30 - 0.90 \times 0.90) \times 0.21$
型枠	小型	1.85 m ²	$(1.30 + 0.90) \times 0.21 \times 4$
差筋(SD345)	D13 (M12), L=130	20 本	
グレーチング	□900×900用 T-25 2分割、木枠固定、普通目 木枠固定、すべり止めタイプ	1 組	受枠のUアンカーはボックスの差筋に干渉しない位置に取付のこと
足掛金物	W=300	5 本	(BOXに現場取付)

No.4



マンホール設置工 材料表

(1式当り)

マンホール設置工 No.	BOX No.	鉄蓋 φ600		調整 モルタル h1 (m)	調整金具 (組)	h2:調整リング[φ600]			足掛金物 W300 (個)
		種別	(組)			H=50 (個)	H=100 (個)	H=150 (個)	
4	105	T-25	1	0.04	1	2	-	-	3

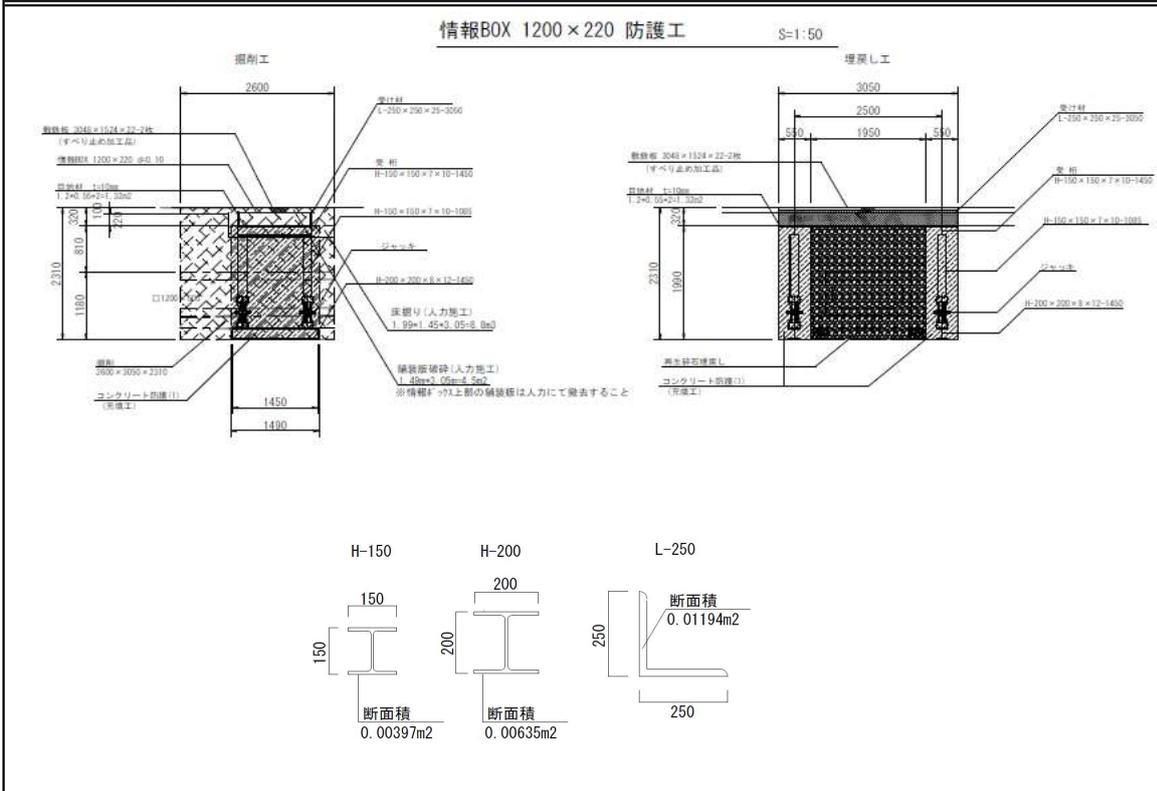
巻立コンクリート数量表

一箇所当り

名称	規格	数量	算式
コンクリート	18-8-40	0.18 m ³	0.92×0.20
型枠	小型	0.96 m ²	$(1.22 + 1.19) \times 0.20 \times 2$
差筋(SD345)	D13 (M12), L=130	16 本	

材料計算書

情報ボックス防護工



種 別	式	数 量
		m
舗装切断	$(2.60 + 3.05) \times 2$	11.30
舗装取り壊し 機械	$(2.60 \times 3.05) - (1.49 \times 3.05)$	3.39
舗装取り壊し 人力	1.49×3.05	4.54
	情報ボックス防護コンクリート	m ³
アスファルト殻	$7.93 \times 0.20 - 1.20 \times 3.05 \times 0.10$	1.22
掘削 機械	$2.60 \times (2.310 - 0.20) \times 3.05 - 1.20 \times$	m ³
	全体	m ³
	$3.05 \times (0.220 - 0.10) = 16.29 - 8.8 = 7.49$	7.49
掘削 人力	$1.99 \times 1.450 \times 3.05 = 8.8$	8.8 m ³
コンクリート防護工(1)	$0.55 \times 1.49 \times 1.980 \times 2 = 3.25$	m ³
コンクリート	$3.25 - 0.00397 \times (1.450 \times 2 + 1.085 \times$	m ³
	H-150	m ³
	H-200	m ³
	L250	m ³
	$4) - 0.00635 \times 1.450 \times 2 - 0.01194 \times$	m ³
	0.55×2	3.19
型枠	$1.98 \times (0.550 \times 2 + 1.45) \times 2$	10.10
埋戻し (流用土)	$16.29 - 3.25$	13.04
残土処理	$16.29 - 13.04$	3.25
目地材 t=10mm	$1.2 \times 0.55 \times 2$	1.32

材 料 計 算 書

情報ボックス防護工

種 別	算 式	数 量
	3.05	m
アルミ矢板土留め	H= 2.50 m	3.05
		m
支保工	支保 2段	3.05
(全損) 仮設鋼材		
		t
H-150	$(1.45 \times 2 + 1.085 \times 4) \times 0.0311$	0.225
		t
H-200	$1.45 \times 2 \times 0.0499$	0.145
		t
L250	$3.05 \times 2 \times 0.0937$	0.572
		t
キリンジャッキ	0.061×4	0.244
		t
	計	1.186
	枚	kg
敷鉄板	$3048 \times 1524 \times 22$ 806kg/枚 2 × 806 kg/枚	1612

数量計算書

算式根拠となる構造図

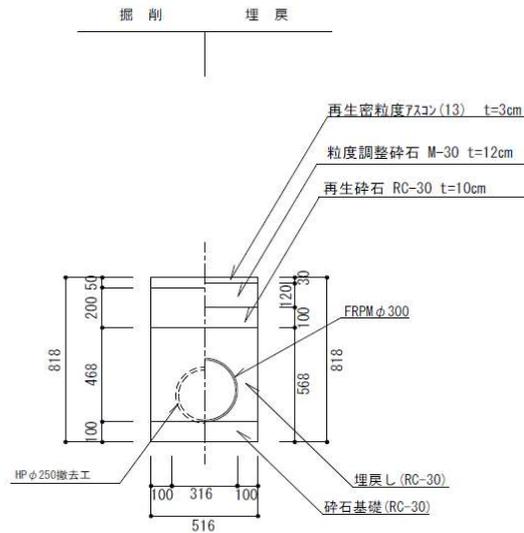
一式 当たり

(1)既設暗渠HP φ 250撤去

撤去 L= 3.35 m

(1)取付管FRP φ 300布設

設置 L= 3.44 m



名 称	計 算 式	単 位	数 量
掘削(土砂)	$V = ((0.516 \times 0.768) - (0.153 \times 0.153 \times \pi)) \times 3.35$	m ³	1.08
残土処分(土砂)	同上	m ³	1.08
舗装取り壊し	$A = 0.516 \times 1.34$	m ²	0.69
アスファルト殻	$V = 0.69 \times 0.05$	m ³	0.03
コンクリート撤去(有筋) HP φ 250取壊	$V = \pi / 4 \times (0.306^2 - 0.25^2) \times 3.35$	m ³	0.08
コンクリート殻(鉄筋)	同上	m ³	0.08
舗装切断工(t=5cm)	$L = 1.34 \times 2$	m	2.68
仮舗装 (密粒度As t=3cm)	$A = 0.516 \times 1.34$	m ²	0.69
上層路盤 (M-30 t=12cm)	$A = 0.516 \times 1.34$	m ²	0.69
下層路盤 (M-30 t=10cm)	$A = 0.516 \times 1.34$	m ²	0.69
埋戻土(RC-30)	$V = ((0.516 \times 0.468) - (0.158 \times 0.158 \times \pi)) \times 1.34$	m ³	0.22
砕石基礎	$A = 0.516 \times 3.44$	m ²	1.78

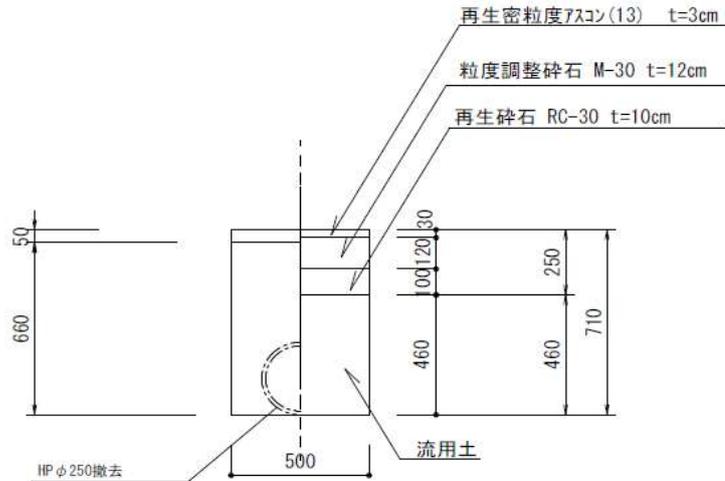
数量計算書

算式根拠となる構造図

一式 当たり

(2)既設暗渠HP φ 250撤去

L=5.68m



名称	計算式	単位	数量
掘削(土砂)	$V = ((0.5 \times 0.66) - (0.153 \times 0.153 \times \pi)) \times 2.83$	m ³	0.73
残土処分(土砂)	$V = 0.73 - 0.65$	m ³	0.08
舗装取り壊し	$A = 0.50 \times 2.83$	m ²	1.42
アスファルト殻	$V = 1.42 \times 0.05$	m ³	0.07
コンクリート撤去(有筋) HP φ 250取壊	$V = \pi / 4 \times (0.306^2 - 0.25^2) \times 5.68$	m ³	0.14
コンクリート殻(鉄筋)	同上	m ³	0.14
舗装切断工(t=5cm)	$L = 2.83 \times 2$	m	5.66
仮舗装 (密粒度As t=3cm)	$A = 0.50 \times 2.83$	m ²	1.42
上層路盤 (M-30 t=12cm)	$A = 0.50 \times 2.83$	m ²	1.42
下層路盤 (M-30 t=10cm)	$A = 0.50 \times 2.83$	m ²	1.42
埋戻土(流用土)	$V = 0.50 \times 0.46 \times 2.83$	m ³	0.65

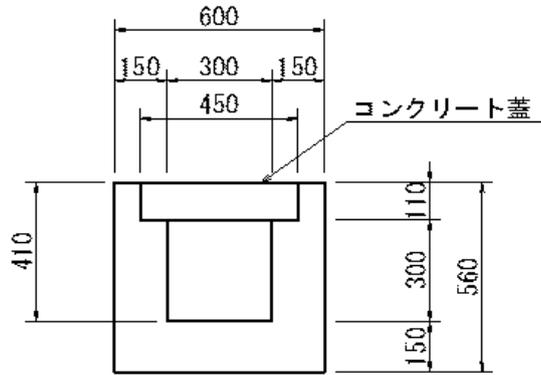
数量計算書

算式根拠となる構造図

一式 当たり

(2) 既設側溝300×300撤去工

L= 87.92 m



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し(無筋)	$V = (0.60 \times 0.56 - 0.30 \times 0.30 - 0.45 \times 0.11) \times 87.92$	m ³	17.28
コンクリート殻(無筋)	同上	m ³	17.28
コンクリート取壊し(鉄筋)	$V = 0.45 \times 0.11 \times 87.92$	m ³	4.35
コンクリート(鉄筋)	同上	m ³	4.35

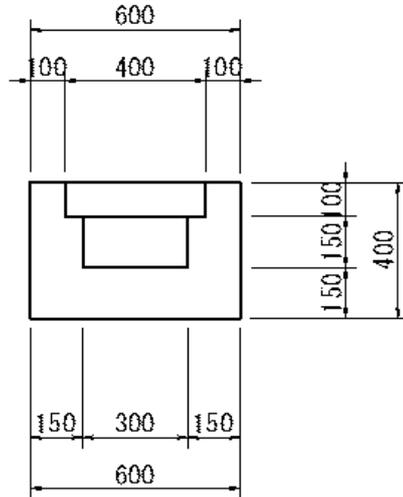
数量計算書

算式根拠となる構造図

一式 当たり

(6) 既設側溝300×150撤去工

L=52.10m



名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート取壊し(無筋)	$V = (0.60 \times 0.40 - 0.30 \times 0.15 - 0.40 \times 0.10) \times 52.10$	m ³	8.08
コンクリート殻(無筋)	同上	m ³	8.08
コンクリート取壊し(鉄筋)	$V = 0.40 \times 0.10 \times 52.10$	m ³	2.08
コンクリート(鉄筋)	同上	m ³	2.08

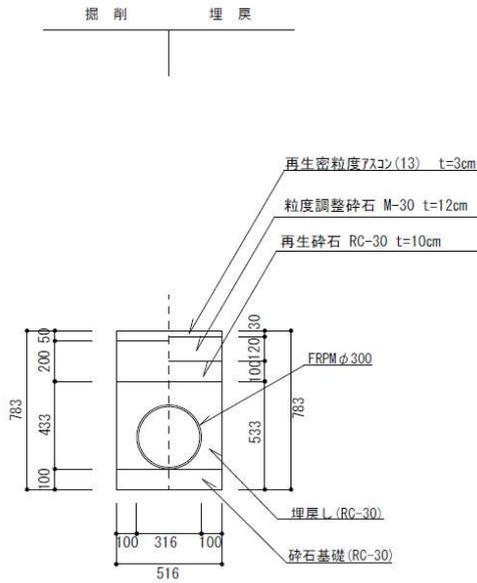
数量計算書

算式根拠となる構造図

一式 当たり

(4)取付管FRP φ 300 常水工

L=6.70m



名 称	計 算 式	単 位	数 量
掘削(土砂)	$V= 0.733 \times 0.561 \times 6.7$	m ³	2.76
残土処分(土砂)	同上	m ³	2.76
舗装取り壊し	$A= 0.516 \times 6.7$	m ²	3.46
アスファルト殻	$V= 3.46 \times 0.05$	m ³	0.17
舗装切断工(t=5cm)	$L= 6.7 \times 2$	m	13.40
仮舗装 (密粒度As t=3cm)	$A= 0.516 \times 6.7$	m ²	3.46
上層路盤 (M-30 t=12cm)	$A= 0.516 \times 6.7$	m ²	3.46
下層路盤 (M-30 t=10cm)	$A= 0.516 \times 6.7$	m ²	3.46
埋戻土(RC-30)	$V= (0.516 + 0.433 - \pi / 4 \times 0.316^2) \times 6.7$	m ³	0.97
碎石基礎	$A= 0.516 \times 6.7$	m ²	3.46
FRP φ 300	$L= 6.70$	m	6.70

自由勾配側溝集計表

自由勾配側溝材料集計表

工 種	単位	延長	(2)自由勾配側溝	(1)自由勾配側溝	(3)自由勾配側溝	縦断水路 I 型 電柱避け (300×700 45°)
			(300×400×2000)	(300×500×2000)	(300×700×2000)	
自由勾配側溝	300×400	m	77.00	77.000		
	300×500	m	11.13	11.130		
	300×700	m	51.06		46.660	4.400

自由勾配側溝土工集計表

工 種			単位	集計	(1)自由勾配側溝 (300×500)		(2)自由勾配側溝 (300×400)		(3)自由勾配側溝 (300×700)		縦断水路 I 型 (300×700)	
					数量 単位数量	11.13 m	数量 単位数量	77 m	数量 単位数量	46.66 m	数量 単位数量	4.4 m
舗装撤去工	舗装切断工	As t-5cm	m	51.10		0.0		0.0	1.000	46.7	1.000	4.4
	舗装取壊し工	As t-5cm	m ²	12.90		0.0		0.0	0.253	11.8	0.253	1.1
	残殻処分工	As	m ³	0.70		0.0		0.0	0.013	0.6	0.013	0.1
土工	掘削工		m ³	70.90	0.395	4.4	0.412	31.7	0.681	31.8	0.681	3.0
	埋戻し工	流用土	m ³	27.30	0.162	1.8	0.172	13.2	0.241	11.2	0.241	1.1
	間詰めコンクリート	18-8-25BB	m ³	4.70	0.023	0.3	0.027	2.1	0.045	2.1	0.045	0.2
	残土処理		m ³	43.50	0.233	2.6	0.240	18.5	0.440	20.5	0.440	1.9
基礎工	コンクリート		m ³	8.40	0.060	0.7	0.060	4.6	0.060	2.8	0.060	0.3
	基礎砕石	RC-40	m ²	83.50	0.600	6.7	0.600	46.2	0.600	28.0	0.600	2.6
インバート工	コンクリート		m ³	4.50	0.044	0.5	0.027	2.1	0.036	1.7	0.036	0.2
舗装仮復旧工	舗装工	再生密粒度As(13)t-3cm	m ²	43.20	0.286	3.2	0.321	24.7	0.300	14.0	0.300	1.3
	上層路盤	t-12cmM-30	m ²	43.20	0.286	3.2	0.321	24.7	0.300	14.0	0.300	1.3
	下層路盤	t-10cmRC-30	m ²	43.20	0.286	3.2	0.321	24.7	0.300	14.0	0.300	1.3

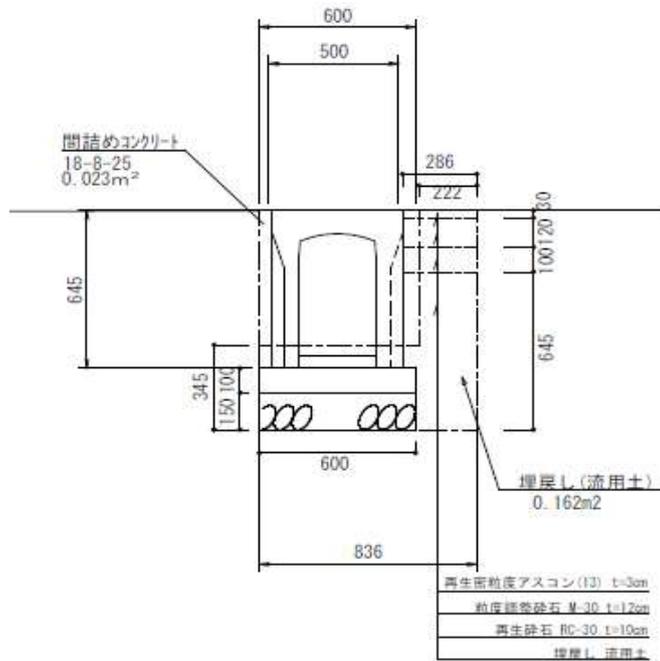
数量計算書

算式根拠となる構造図

10.00m 当たり

(1)自由勾配側溝B300 300×500

L= 11.13 m



名称	計算式	単位	数量
土工 掘削	$V = (0.345 \times 0.60 + 0.845 \times 0.222) \times 10.00$	m ³	3.95
埋戻し	$V = 0.162 \times 10.00$	m ³	1.62
間詰めコンクリート 18-8-25BB	$V = 0.023 \times 10.00$	m ³	0.23
残土処分	$V = 3.95 - 1.62$	m ³	2.33
管渠工 基礎砕石 t=150mm	$A = 0.60 \times 10.00$	m ²	6.00
基礎コンクリート t=100mm	$V = 0.60 \times 0.1 \times 10.00$	m ³	0.60
インパートコンクリート	$V = (0.14 + 0.152) \times 1/2 \times 0.30 \times 10.00$	m ³	0.44
自由勾配側溝 300×500	$N = 5.00$	個	5.00
仮舗装 (密粒度As t=3cm)	$A = 0.286 \times 10.00$	m ²	2.86
上層路盤 (M-30 t=12cm)	$A = 0.286 \times 10.00$	m ²	2.86
下層路盤 (M-30 t=10cm)	$A = 0.286 \times 10.00$	m ²	2.86

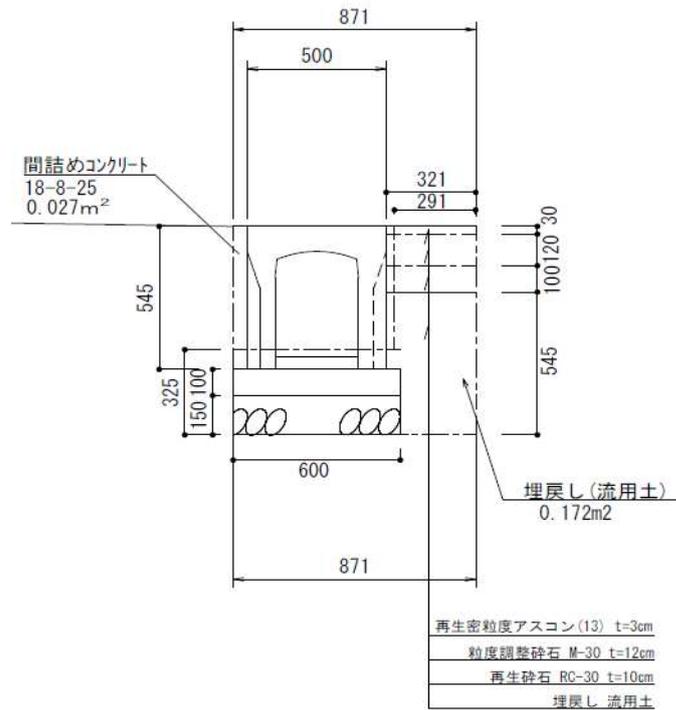
数量計算書

算式根拠となる構造図

10.00m 当たり

(1)自由勾配側溝B300 300×400

L= 77.00 m



名称	計算式	単位	数量
土工 掘削	$V = (0.325 \times 0.60 + 0.745 \times 0.291) \times 10.00$	m ³	4.12
埋戻し	$V = 0.172 \times 10.00$	m ³	1.72
間詰めコンクリート 18-8-25BB	$V = 0.027 \times 10.0$	m ³	0.27
残土処分	$V = 4.12 - 1.72$	m ³	2.40
管渠工 基礎砕石 t=150mm	$A = 0.60 \times 10.00$	m ²	6.00
基礎コンクリート t=100mm	$V = 0.60 \times 0.1 \times 10.00$	m ³	0.60
インパートコンクリート	$V = (0.052 + 0.131) \times 1/2 \times 0.30 \times 10.00$	m ³	0.27
自由勾配側溝 300×400	$N = 5.00$	個	5.00
仮舗装 (密粒度As t=3cm)	$A = 0.321 \times 10.00$	m ²	3.21
上層路盤 (M-30 t=12cm)	$A = 0.321 \times 10.00$	m ²	3.21
下層路盤 (M-30 t=10cm)	$A = 0.31 \times 10.00$	m ²	3.21

数量計算書

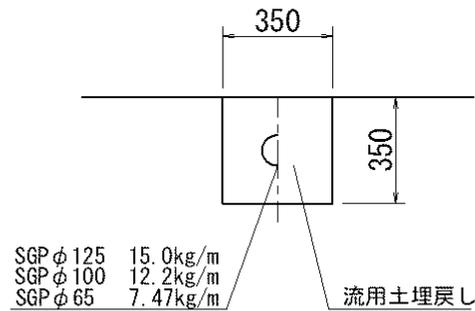
算式根拠となる構造図		10.00m 当たり	
(3)自由勾配側溝B300 (300×700)		L= 51.06 m	
<p style="text-align: right;">埋戻し(流用土) 0.241m²</p> <p style="text-align: right;">間詰めコンクリート 18-8-25 0.045m²</p> <p style="text-align: right;">再生密粒度アスコン(13) t=3cm 粒度調整砕石 M-30 t=12cm 再生砕石 RC-30 t=10cm 埋戻し 流用土</p>			
名 称	計 算 式	単 位	数 量
土工 掘削	$V = (0.695 \times 0.60 + 0.253 \times 1.045) \times 10.00$	m ³	6.81
埋戻し	$V = 0.241 \times 10.00$	m ³	2.41
間詰めコンクリート 18-8-25BB	$V = 0.045 \times 10.0$	m ³	0.45
残土処分	$V = 6.81 - 2.41$	m ³	4.40
舗装切断工	$L = 10.00 \times 1$	m	10.00
舗装取り壊し	$A = 0.253 \times 10.00$	m ²	2.53
アスファルト殻	$V = 0.253 \times 0.05 \times 10.0$	m ³	0.13
管渠工 基礎砕石 t=150mm	$A = 0.60 \times 10.00$	m ²	6.00
基礎コンクリート t=100mm	$V = 0.60 \times 0.1 \times 10.00$	m ³	0.60
インパットコンクリート	$V = (0.135 + 0.105) \times 1/2 \times 0.30 \times 10.00$	m ³	0.36
自由勾配側溝 300×700	$N = 5.00$	個	5.00
仮舗装 (密粒度As t=3cm)	$A = 0.30 \times 10.00$	m ²	3.00
上層路盤 (M-30 t=12cm)	$A = 0.30 \times 10.00$	m ²	3.00
下層路盤 (M-30 t=10cm)	$A = 0.30 \times 10.00$	m ²	3.00

数量計算書

算式根拠となる構造図

一式 当たり

消雪管 φ125撤去工 L= 49.77 m
 消雪管 φ100撤去工 L= 45.70 m
 消雪管 φ65撤去工 L= 2.48 m

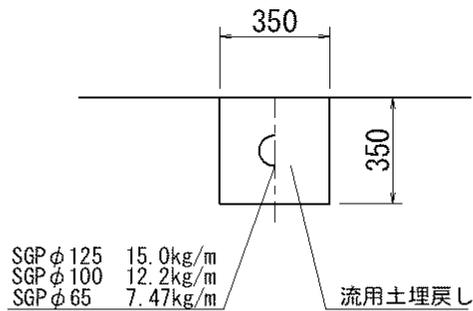


名 称	計 算 式	単 位	数 量
φ125 コンクリート取壊し(無筋)	$V = (0.35 \times 0.35 - \pi/4 \times 0.1398^2) \times 49.77$	m ³	5.33
コンクリート殻(無筋)	V= 同上	m ³	5.33
鋼管撤去(SGP φ125)	W= 49.77 × 0.0150	t	0.747
埋戻工(流用土)	V= 0.35 × 0.35 × 49.77	m ³	6.10
φ100 コンクリート取壊し(無筋)	$V = (0.35 \times 0.35 - \pi/4 \times 0.104^2) \times 45.70$	m ³	5.21
コンクリート殻(無筋)	V= 同上	m ³	5.21
鋼管撤去(SGP φ100)	W= 45.70 × 0.0122	t	0.558
埋戻工(流用土)	V= 0.35 × 0.35 × 45.70	m ³	5.60

数量計算書

算式根拠となる構造図

一式 当たり



名 称	計 算 式	単 位	数 量
φ 65 コンクリート取壊し(無筋)	$V = (0.35 \times 0.35 - \pi/4 \times 0.070^2) \times 2.48$	m3	0.29
コンクリート殻(無筋)	V= 同上	m3	0.29
鋼管撤去(SGP φ 65)	W= 2.48 × 0.00747	t	0.019
埋戻工(流用土)	V= 0.35 × 0.35 × 2.48	m3	0.30
<数量集計>			
コンクリート取壊し(無筋)	5.33 + 5.21 + 0.29	m3	10.83
コンクリート殻(無筋)		m3	10.83
鋼管撤去(SGP)	0.747 + 0.558 + 0.019	t	1.324
埋戻工(流用土)	6.10 + 5.60 + 0.30	m3	12.00

舗装撤去復旧計算書

種 別	算 式	数 量	摘 要
仮復旧工			
舗装切断工 t=100 夜間	情報ボックス防護 24.50 × 2 - 2.60 × 2	m 43.8	
舗装取壊し 夜間	t=10cm t=5cm 情報ボックス防護 50.00 + 27.00 - 機械 3.39 - 人力 4.54	m2 69.1	
舗装切断工 昼間	77.50	m 77.5	
舗装取壊し 昼間	t=5cm 186.10	m2 186.1	
ガラ処分	50.00 - 3.39 - 4.54 42.07 × 0.1 + (27.00 + 186.1) × 0.05	m3 14.9	
市道 夜間	27.00	m2 27.0	
RC-30 t= 10 cm		m2	
下層路盤 クラッシャーラン		27.0	
M-30 t= 12 cm		m2	
上層路盤 粒調碎石		27.0	
t= 3 cm		m2	
表層 密粒度AS		27.0	
市道 昼間	186.1	m2 186.1	
RC-30 t= 10 cm		m2	
下層路盤 クラッシャーラン		186.1	
M-30 t= 12 cm		m2	
上層路盤 粒調碎石		186.1	
t= 3 cm		m2	
表層 密粒度AS		186.1	
国道 夜間	50.00	m2 50.0	
RC-30 t= 20 cm		m2	
下層路盤 クラッシャーラン	50.00 - 1.49 × 3.05	45.5	
M-30 t= 15 cm		m2	
上層路盤 粒調碎石		45.5	
M-30 t= 12 cm		m2	
仮復旧碎石基礎		45.5	
t= 5 cm		m2	
基層 密粒度AS20		50.0	
t= 3 cm		m2	
表層 密粒度AS20		50.0	

区画線計算書

種 別	算 式	数 量	摘 要
区画線削除及び復旧			
国道8号区画線撤去設置(本線)			
溶融式区画線 実線 外側線	白色 幅 15 cm 延長 34.6 + 延長 25.5	m 60.1	
溶融式区画線 実線 中央線	黄色 幅 15 cm 延長 32.1	m 32.1	
溶融式区画線 セブラ 停止線	白色 幅 45 cm 延長 3.5 + 延長 3.5	m 7.0	
溶融式区画線 セブラ 横断歩道	白色 幅 45 cm 延長 3.0 × 本数 8	m 24.0	
溶融式区画線 セブラ ゼブラゾーン	白色 幅 45 cm 延長 8.0	m 8.0	
区画線消去(削取り式)	$60.1+32.1+(7.0*3)+(3.0*8*3)+(8.0*3)$	m 209.2	
国道8号区画線設置撤去(仮設)			
溶融式区画線 実線 外側線	白色 幅 15 cm 延長 29.3 + 延長 34.8	m 64.1	
溶融式区画線 実線 中央線	黄色 幅 15 cm 延長 32.2	m 32.2	
溶融式区画線 セブラ 停止線	白色 幅 45 cm 延長 3.2 + 延長 3.2	m 6.4	
溶融式区画線 セブラ 横断歩道	白色 幅 45 cm 延長 3.0 × 本数 8	m 24.0	
溶融式区画線 矢印・記号・文字 減速マーク	白色 幅 30 cm 延長 1.0 × 本数 12	m 24.0	15cm換算
車線分離標設置・撤去 Φ80 H= 800	φ 高さ 車線分離標 80 mm 800 mm 6 本	本 6	
区画線消去(削取り式)	$64.1+32.2+(6.4*3)+(3.0*8*3)+(1.0*12*2)$	m 211.5	

区画線集計表			
区画線消去 削取り式		延長 209.2 + 延長 211.5	m 420.7
溶融式区画線 実線 W=15cm t=1.5mm 白色	白色 幅 15 cm	延長 60.1 + 延長 64.1	m 124.2
溶融式区画線 実線 W=15cm t=1.5mm 黄色	黄色 幅 15 cm	延長 32.1 + 延長 32.2	m 64.3
溶融式区画線 セブラ W=45cm t=1.5mm 白色	白色 幅 45 cm	7.0 + 延長 24.0 + 8.0 + 6.4 + 24.0	m 69.4
溶融式区画線 矢印・記号・文字 W=30cm t=1.5mm 白色	白色 幅 30 cm	延長 1.0 + 12	m 24.0
車線分離標設置・撤去 Φ80 H= 800	φ 高さ 車線分離標 80 mm 800 mm	6 本	本 6

数量集計表

工事名: 高月第3排水区雨水函渠築造工事(機械設備)

工種・細目	規格		設計数量	単位	備考
据付工			1	式	
消融雪設備据付		1	1	式	
作業土工		1	1	式	
床掘り	土砂 上記以外(小規模)	別紙数量計算書より	32.8	30	0.28BH
				m3	
床掘り	土砂 上記以外(小規模) 夜間	別紙数量計算書より	3.1	3	0.28BH
				m3	
基礎碎石	RC-40 t=10cm	別紙数量計算書より	76.3	76	
				m2	
基礎碎石	RC-40 t=10cm 夜間	別紙数量計算書より	8.8	9	
				m2	
埋戻し	RC-30 上記以外(小規模)	別紙数量計算書より	8.8	9	0.28BH
				m3	
埋戻し	RC-30 上記以外(小規模) 夜間	別紙数量計算書より	0.9	1	0.28BH
				m3	
土砂等運搬	現場～仮置場 土砂 0.28BH		32.8	30	0.28BH 4t
				m3	
土砂等運搬	現場～仮置場 土砂 0.28BH 夜間		3.1	3	0.28BH 4t
				m3	
土砂等運搬	仮置場～処分地 土砂 0.45BH	32.8+3.1	35.9	40	0.45BH 10t
				m3	
残土等処分	普通残土		35.9	40	
				m3	
撤去工					
殻運搬	アスファルト殻 現場～仮置場 小規模	$26.3 \times 0.05 = 1.3$	1.3	1	0.13BH 2t
				m3	
殻運搬	アスファルト殻 現場～仮置場 小規模 夜間	$2.2 \times 0.05 = 0.11$	0.1	0.1	0.13BH 2t
				m3	
殻運搬	アスファルト殻 仮置場～処分地	$1.3 + 0.1$	1.4	1	0.45BH 10t
				m3	
殻処分	アスファルト殻		1.4	1	
				m3	
舗装版切断	アスファルト舗装版 15cm以下	別紙数量計算書より $2.1 + 62.7 = 64.8$	64.8	65	
				m	

数量集計表

工事名: 高月第3排水区雨水函渠築造工事(機械設備)

工種・細目	規格		設計数量	単位	備考
舗装版切断	アスファルト舗装版 15cm以下 夜間	別紙数量計算書より 7.3	7.3	7	m
舗装版破砕	アスファルト舗装版 t=5cm	別紙数量計算書より	26.3	26	m3
舗装版破砕	アスファルト舗装版 t=5cm 夜間	別紙数量計算書より	2.2	2	m3
散水管路据付工					
据付(硬質塩化ビニル管)	送水管据付① 鋼管 Φ125 夜間	別紙図面より	0.6	1	m
据付(硬質塩化ビニル管)	送水管据付② HVP Φ65	別紙図面より	2.0	2	m
据付(硬質塩化ビニル管)	送水管据付③ HVP Φ100	別紙図面より	1.6	2	m
据付(硬質塩化ビニル管)	RR継手(Φ100～Φ125)		1	1	式
据付(硬質塩化ビニル管)	RR継手(Φ100～Φ125) 夜間		1	1	式
据付(硬質塩化ビニル管)	TS継手(Φ50～Φ75)		1	1	式
現場打コンクリート	送水管接続① HVP Φ125 夜間	別紙図面より	0.6	1	m
生コンクリート夜間割増基本料	10m3未満		1	1	回
現場打コンクリート	送水管接続② HVP Φ65	別紙図面より	2.0	2	m
現場打コンクリート	送水管接続③ HVP Φ100	別紙図面より	1.6	2	m
消雪管材料費			1	1	式
据付(プレキャスト消雪ブロック)	Φ125	別紙図面より $1.37+0.5+38.57=40.44$	40.44	40	m
据付(プレキャスト消雪ブロック)	Φ125 夜間	別紙図面より $3.51+5.09$	8.60	9	m
据付(プレキャスト消雪ブロック)	Φ100	別紙図面より 44.08	44.08	44	m
プレキャスト消雪ブロック材料費			1	1	式

数量集計表

工事名: 高月第3排水区雨水函渠築造工事(機械設備)

工種・細目	規格		設計数量	単位	備考
舗装工					
下層路盤(車道・路肩部)	RC-30 t=100mm	別紙数量計算書より	59.7	60	m2 歩道部
下層路盤(車道・路肩部)	RC-30 t=100mm 夜間	別紙数量計算書より	6.5	7	m2 歩道部
上層路盤(車道・路肩部)	M-30 t=120mm	別紙数量計算書より	65.8	66	m2 歩道部
上層路盤(車道・路肩部)	M-30 t=120mm 夜間	別紙数量計算書より	7.1	7	m2 歩道部
表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン(13) t=30mm 1.4m未満	別紙数量計算書より	26.3	26	m2
表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン(13) t=30mm 1.4m未満 夜間	別紙数量計算書より	2.1	2	m2
仮設工					
交通管理工					
交通誘導警備員				12	人日 B
交通誘導警備員				3	人日 B
交通誘導警備員				1	人日 夜間 A

数量計算書

消雪土工 ※夜間施工の※+1.00～4.00区間は、ボックスカルバート土工と重複するため、舗装版破砕及び表層は計上しない

測点	区間距離	舗装版破砕 t=5cm			床礫			上層路盤(M-30)			下層路盤(RC-30)			埋戻し(RC-30)			基礎砕石(RC-40)			表層(再生密粒度7スコン13)			
		幅員	平均幅員	平積	断面	平均断面	立積	幅員	平均幅員	平積	幅員	平均幅員	平積	断面	平均断面	立積	幅員	平均幅員	平積	幅員	平均幅員	平積	
夜間施工	消雪起点～No.1-33.30区間 ※土工断面①、②より																						
	+ 0.00		0.95		0.4			0.60			0.60			0.1			0.95			0.95			
	+ 0.60	0.60	0.95	0.95	0.6	0.4	0.40	0.2	0.60	0.60	0.4	0.60	0.60	0.4	0.1	0.10	0.1	0.95	0.95	0.6	0.95	0.95	0.6
	+ 0.60	0.00	0.95	0.95	0.0	0.4	0.40	0.0	0.78	0.69	0.0	0.70	0.65	0.0	0.1	0.10	0.0	0.95	0.95	0.0	0.80	0.88	0.0
	+ 1.00	0.40	0.95	0.95	0.4	0.4	0.40	0.2	0.78	0.78	0.3	0.70	0.70	0.3	0.1	0.10	0.0	0.95	0.95	0.4	0.80	0.80	0.3
	+ 1.00	0.00	0.00	0.48	0.0	0.4	0.40	0.0	0.78	0.78	0.0	0.70	0.70	0.0	0.1	0.10	0.0	0.95	0.95	0.0	0.80	0.80	0.0
	+ 4.00	3.00	0.00	0.00	0.0	0.4	0.40	1.2	0.78	0.78	2.3	0.70	0.70	2.1	0.1	0.10	0.3	0.95	0.95	2.9	0.80	0.80	0.0
	+ 4.00	0.00	0.95	0.48	0.0	0.4	0.40	0.0	0.78	0.78	0.0	0.70	0.70	0.0	0.1	0.10	0.0	0.95	0.95	0.0	0.80	0.80	0.0
	+ 4.11	0.11	0.95	0.95	0.1	0.4	0.40	0.0	0.78	0.78	0.1	0.70	0.70	0.1	0.1	0.10	0.0	0.95	0.95	0.1	0.80	0.80	0.1
	No.1+33.30～38.39区間 ※横断面より																						
	No.1 + 33.30		0.22			0.3			0.78			0.70			0.1			0.95			0.22		
	+ 38.39	5.09	0.22	0.22	1.1	0.3	0.30	1.5	0.78	0.78	4.0	0.70	0.70	3.6	0.1	0.10	0.5	0.95	0.95	4.8	0.22	0.22	1.1
舗装版切断	1.1*2+5.1 7.3m																						
夜間合計	9.20			2.2			3.1			7.1			6.5			0.9			8.8			2.1	
昼間施工	No.1+38.39～No.2+21.00区間 ※横断面より																						
	No.1 + 37.94		0.22		0.3			0.78			0.70			0.1			0.95			0.22			
	+ 40.00	1.61	0.22	0.22	0.4	0.4	0.35	0.6	0.78	0.78	1.3	0.70	0.70	1.1	0.1	0.10	0.2	0.95	0.95	1.5	0.22	0.22	0.4
	+ 40.85	0.85	0.00	0.11	0.1	0.4	0.40	0.3	0.78	0.78	0.7	0.70	0.70	0.6	0.1	0.10	0.1	0.95	0.95	0.8	0.00	0.11	0.1
	+ 43.46	2.61	0.00	0.00	0.0	0.4	0.40	1.0	0.78	0.78	2.0	0.70	0.70	1.8	0.1	0.10	0.3	0.95	0.95	2.5	0.00	0.00	0.0
	+ 60.00	16.54	0.22	0.11	1.8	0.3	0.35	5.8	0.70	0.74	12.2	0.70	0.70	11.6	0.1	0.10	1.7	0.74	0.85	14.1	0.22	0.11	1.8
	+ 80.00	20.00	0.40	0.31	6.2	0.4	0.35	7.0	0.78	0.74	14.8	0.65	0.68	13.6	0.1	0.10	2.0	0.92	0.83	16.6	0.40	0.31	6.2
	No.2 + 0.00	20.00	0.40	0.40	8.0	0.4	0.40	8.0	0.78	0.78	15.6	0.70	0.68	13.6	0.1	0.10	2.0	0.95	0.94	18.8	0.40	0.40	8.0
	+ 20.00	20.00	0.28	0.34	6.8	0.4	0.40	8.0	0.78	0.78	15.6	0.70	0.70	14.0	0.1	0.10	2.0	0.80	0.88	17.6	0.28	0.34	6.8
	+ 22.66	2.66	0.28	0.28	0.7	0.4	0.40	1.1	0.78	0.78	2.1	0.70	0.70	1.9	0.1	0.10	0.3	0.80	0.80	2.1	0.28	0.28	0.7
	排泥部 ※土工断面②より																						
	+ 0.00		0.95			0.4			0.60			0.60			0.1			0.95			0.95		
2.47	2.47	0.95	0.95	2.3	0.4	0.40	1.0	0.60	0.60	1.5	0.60	0.60	1.5	0.1	0.10	0.2	0.95	0.95	2.3	0.95	0.95	2.3	
舗装版切断	1+37.94～1+40 L=2.1m																						
舗装版切断	1+60～2+22.66 L=62.7m																						
昼間合計	86.74			26.3			32.8			65.8			59.7			8.8			76.3			26.3	

送水管接続①(125A)		数量計算書		
10.0 m当たり				
工 種	算 式	単 位	数 量	摘 要
鉄筋 D10	図面より	t	0.049	
鉄筋 D13	図面より	t	0.039	
型枠 一般構造物	図面より	m ²	7.0	
生コンクリート <small>無筋・鉄筋:30-8-25(20)BB</small>	図面より	m ³	1.07	
目地板 瀝青質 t=10 一式当り	図面より	m ²	0.22	
送水管据付	ステンレス自在偏芯管 Φ125 0~30°	m	0.6	
RR継手工	ストラフ*カップ*リンク*125A	口	4.0	
送水管接続②(65A)		数量計算書		
10.0 m当たり				
工 種	算 式	単 位	数 量	摘 要
鉄筋 D10	図面より	t	0.049	
鉄筋 D13	図面より	t	0.039	
型枠 一般構造物	図面より	m ²	7.0	
生コンクリート <small>無筋・鉄筋:30-8-25(20)BB</small>	図面より	m ³	1.18	
目地板 瀝青質 t=10 一式当り	図面より	m ²	0.22	
送水管据付	HIVP Φ65	m	1.97	
TS継手工	ボールバルブ*接続	口	4.0	65A*4
送水管接続③(100A)		数量計算書		
10.0 m当たり				
工 種	算 式	単 位	数 量	摘 要
鉄筋 D10	図面より	t	0.049	
鉄筋 D13	図面より	t	0.039	
型枠 一般構造物	図面より	m ²	7.0	
生コンクリート <small>無筋・鉄筋:30-8-25(20)BB</small>	図面より	m ³	1.12	
目地板 瀝青質 t=10 一式当り	図面より	m ²	0.22	
送水管据付	HIVP Φ100	m	1.60	
RR継手工	ストラフ*カップ*リンク*100A	口	2.0	100A

消雪資材集計表

消雪管材料費

一式当り

名称	規格	単位	数量	備考
耐衝撃性硬質ポリ塩化ビニル管	Φ125 HIVP	本	1	
耐衝撃性硬質ポリ塩化ビニル管	Φ100 HIVP	本	1	
耐衝撃性硬質ポリ塩化ビニル管	Φ65 HIVP	本	1	
カップリング	段落ち 125A-100A	個	1	
カップリング	段落ち 125A-65A	個	1	
ストラブカップリング	125A	個	2	
ストラブカップリング	100A	個	1	
ボールバルブ	ハンドル・弁筐含	個	1	
ステンレス自在偏芯管	Φ125 0-30°	本	1	

消雪ブロック材料費

一式当り

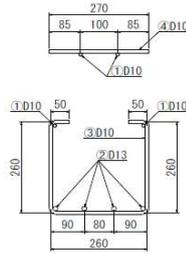
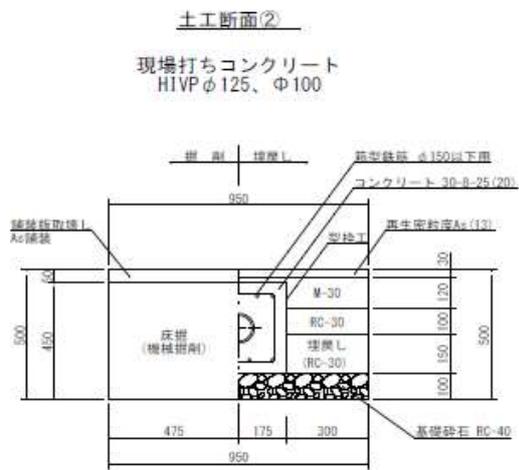
名称	規格	単位	数量	備考
プレキャスト消雪ブロック	HIVP125-5.5m	個	7	
プレキャスト消雪ブロック	HIVP125-4.4m	個	1	
プレキャスト消雪ブロック	HIVP125-3.0m	個	1	
プレキャスト消雪ブロック	HIVP100-5.5m	個	8	
プレキャスト消雪ブロック	HIVP125 同芯T型	個	1	
プレキャスト消雪ブロック	HIVP125 同芯L型	個	1	
目地材	プレキャスト消雪ブロック用	枚	18	
据付補助材	鋼板 t=6mm 無規格 914×1,829	t	0.204	

数量計算書

算式根拠となる構造図

10.00m 当たり

消雪管φ125(現場打ち)復旧工



鉄筋表

番号	鉄筋	本数	長さ	単位重量 (kg/m)	重量	適変
①	D10	4	5390	0.560	12.074	
②	D13	4	5390	0.995	21.452	
③	D10	23	880	0.560	11.334	
④	D10	23	270	0.560	3.478	
合計重量					48.388kg (D13 = 21.452kg D10 = 26.886kg)	
(注) 鉄筋は、SD295Aの使用を基本とする。						
※10m当り						
D10					26.886kg × (10m ÷ 5.5m) ÷ 1000 = 0.049 t	
D13					21.452kg × (10m ÷ 5.5m) ÷ 1000 = 0.039 t	

コンクリート等数量表

	65	75	100	125	150	摘要
全体断面積 A	0.123	0.123	0.123	0.123	0.123	0.35×0.35
ハブ断面積 B	0.0045	0.0062	0.0102	0.0154	0.0214	πd ² / 4
実断面積 C	0.1180	0.1163	0.1123	0.1071	0.1011	A - B
コンクリート体積 D	0.649	0.640	0.618	0.589	0.556	C × 5.50
※10m当り						
コンクリート体積	1.18	1.16	1.12	1.07	1.01	D ÷ 5.5 × 10
型枠	2枚 × 0.35m × 10m = 7.0					
目地材	1.23m ² / 5.5m 1.23 / 5.5 × 10 = 0.22					t = 10cm
基礎砕石 (RC-40)	0.95 × 10 = 9.5					

散水消雪施設設計施工・維持管理マニュアル(平成20年8月)参照

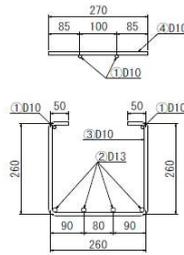
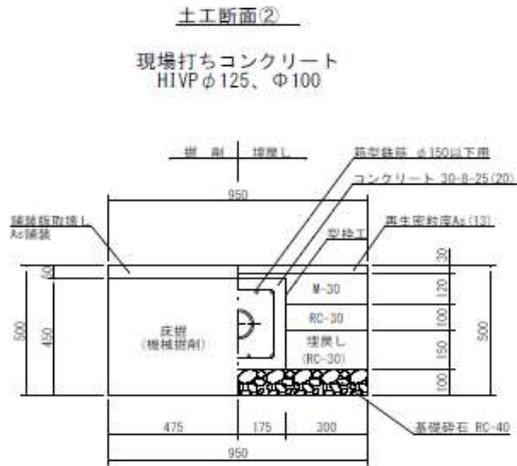
名称	計算式	単位	数量
コンクリート	V= 上記表より	m ³	1.07
型枠工	A= 上記表より	m ²	7.0
基礎砕石工	A= 0.95 × 10	m ²	9.5
鉄筋工	D10 W= 上記表より	t	0.049
鉄筋工	D13 W= 上記表より	t	0.039
目地板	A= 上記表より	m ²	0.22
(HIVP φ125) 硬質塩化ビニル管	L= 10.0	m	10.0

数量計算書

算式根拠となる構造図

10.00m 当たり

消雪管 φ100(現場打ち)復旧工



鉄筋表

番号	鉄筋	本数	長さ	単位重量 (kg/m)	重量	適要
①	D10	4	5390	0.560	12.074	
②	D13	4	5390	0.995	21.452	
③	D10	23	880	0.560	11.334	
④	D10	23	270	0.560	3.478	
合計重量					48.388kg (D13 = 21.452kg D10 = 26.886kg)	
(注) 鉄筋は、SD295Aの使用を基本とする。						
※10m当り						
D10	26.886kg × (10m / 5.5m) / 1000 = 0.049 t					
D13	21.452kg × (10m / 5.5m) / 1000 = 0.039 t					

コンクリート等数量表

	65	75	100	125	150	換 要
全体断面積 A	0.123	0.123	0.123	0.123	0.123	0.35 × 0.35
パイ断面積 B	0.0045	0.0062	0.0102	0.0154	0.0214	πφ ² /4
実断面積 C	0.1180	0.1163	0.1123	0.1071	0.1011	A - B
コンクリート体積 D	0.649	0.640	0.618	0.589	0.566	C × 5.50
※10m当り						
コンクリート体積	1.18	1.16	1.12	1.07	1.01	D ÷ 5.5 × 10
型枠	2枚 × 0.35m × 10m = 7.0					
目地材	1.23m ² /55m 1.23/55 × 10 = 0.22					t=10cm
基礎砕石 (RC-40)	0.95 × 10 = 9.5					

散水消雪施設設計施工・維持管理マニュアル(平成20年8月)参照

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	V= 上記表より	m ³	1.12
型枠工	A= 上記表より	m ²	7.0
基礎砕石工	A= 0.95 × 10.0	m ²	9.5
鉄筋工	D10 W= 上記表より	t	0.049
	D13 W= 上記表より	t	0.039
目地板	A= 上記表より	m ²	0.22
(HIVP φ125) 硬質塩化ビニル管	L= 10.0	m	10.0

数量計算書

算式根拠となる構造図

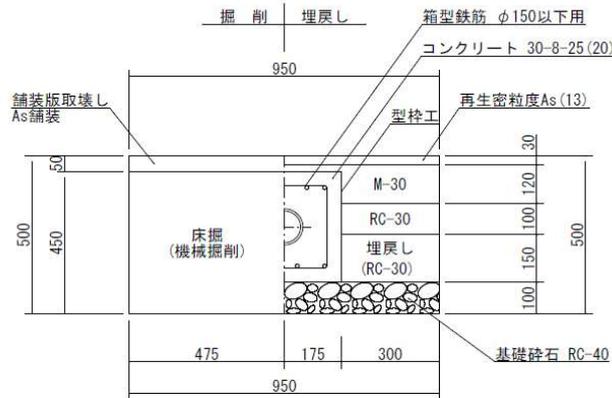
10.00m 当たり

消雪管(現場打ち)復旧工

土工 φ125 φ100 φ65

土工断面②

現場打ちコンクリート
HIVPφ125、φ100



土工断面②		1m当たり
舗装切断 As		2.00 m
舗装版破砕 As		0.95 m
床掘(掘削)		0.4 m ²
埋戻し(管基礎砂)		—
埋戻し(管防護砂)		—
埋戻し(RC-30)		0.1 m ²
下層路盤 RC-30		0.60 m
上層路盤 M-30		0.60 m
表層 再生密粒度As (13)		0.95 m
基礎碎石 RC-40		0.95 m

名称	計算式	単位	数量
掘削(土砂)	$V = 0.4 \times 10.0$	m ³	4.00
残土処分(土砂)	$V = 4.0 - 1.0$	m ³	3.00
舗装取り壊し	$A = 0.95 \times 10.0$	m ²	9.50
アスファルト殻	$V = 9.50 \times 0.05$	m ³	0.48
舗装切断工(t=5cm)	$L = 2 \times 10.0$	m	20.00
仮舗装 (密粒度As t=5cm)	$A = 0.95 \times 10.0$	m ²	9.50
上層路盤 (M-30 t=12cm)	$A = 0.6 \times 10.0$	m ²	6.00
下層路盤 (M-30 t=10cm)	$A = 0.6 \times 10.0$	m ²	6.00
埋戻土(RC-30)	$V = 0.1 \times 10.0$	m ³	1.00

数量計算書

算式根拠となる構造図

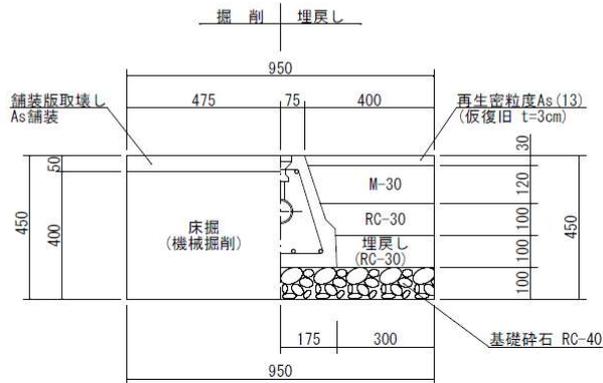
10.00m 当たり

消雪管(二次製品)復旧工

土工 φ125 φ100 φ65

土工断面①

消雪ブロック
HIVPφ125、φ100



土工断面①		1m当たり
舗装切断 As		2.00 m
舗装版破砕 As		0.95 m
床掘(掘削)		0.4 m ²
埋戻し(管基礎砂)		-
埋戻し(管防護砂)		-
埋戻し(RC-30)		0.1 m ²
下層路盤 RC-30		0.70 m
上層路盤 M-30		0.78 m
表層 再生密粒度As(13)		0.80 m
基礎砕石 RC-40		0.95 m

名称	計算式	単位	数量
掘削(土砂)	$V = 0.40 \times 10.0$	m ³	4.00
残土処分(土砂)	$V = 4.0 - 1.0$	m ³	3.00
舗装取り壊し	$A = 0.95 \times 10.0$	m ²	9.50
アスファルト殻	$V = 9.50 \times 0.05$	m ³	0.48
舗装切断工(t=5cm)	$L = 2 \times 10.0$	m	20.00
仮舗装 (密粒度As t=5cm)	$A = 0.80 \times 10.0$	m ²	8.00
上層路盤 (M-30 t=12cm)	$A = 0.78 \times 10.0$	m ²	7.80
下層路盤 (M-30 t=10cm)	$A = 0.7 \times 10.0$	m ²	7.00
埋戻土(RC-30)	$V = 0.1 \times 10.0$	m ³	1.00