

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) $1.0 \leq W < 4.0$ 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) $1.0 \leq W < 4.0$ 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 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 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 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 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				
部材敷設工	標準 夜間	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
ウィンチ設置・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 ボルト固定 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	
集水柵・マンホール工					
プレキャスト集水柵	柵規格 400×400×500	別紙図面より 1.0	1	箇所	
プレキャスト集水柵	柵規格 400×400×800	別紙図面より 1.0	1	箇所	
プレキャスト集水柵	柵規格 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	m3	
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	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 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	m2	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	m2	0.13BH

本 工 事 数 量 集 計 表

高月第三排水区雨水図渠築造工事

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	B 昼間
交通誘導警備員			72	人日	B 夜間
交通誘導警備員			24	人日	A 夜間
〔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	m	23.01	
		アルミ矢板 12.6kg/枚	t	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	
	砕石基礎工		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	基礎砕石	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	基礎砕石	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)

[illegible]

数量計算集計表 (3/7)

[illegible]

数量計算集計表 (4/7)

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
情報ボックス防護工(夜間)					
	舗装切断工	t=10cm	m	11.3	
	舗装取壊し	機械	m ²	3.4	
	舗装取壊し	人力	m ²	4.5	
	ガラ処分		m ³	1.22	
	床掘り	機械 土砂	m ³	7.5	
	床掘り	人力 土砂	m ³	8.8	
	コンクリート防護 (1)	コンクリート	m ³	3.19	
		型枠	m ²	10.10	
	埋 戻	小規模 流用土	m ³	13.0	
	アルミ矢板土留め	H=2.50	m	3.1	
	支保工	支保2段	m	3.1	
	残土運搬	土砂	m ³	3.3	
	目地材	t=10mm	m ²	1.3	
	仮設鋼材	防護材(全損)	t	1.186	
		H-150×150×7×10-1085	t	0.225	
		H-150×150×7×10-1450			
		L-250×250×25	t	0.572	
		シヤッキ	t	0.244	
		H-200×200×8×12-1450	t	0.145	
	敷鉄板 すべり止め加工	1524×3048×22	t	1.6	2 枚 0.806 t /枚
コンクリート防護 (2)					
	床掘り		m ³	5.78	
	残土処理		m ³	5.78	
	コンクリート防護 (2)	コンクリート	m ³	2.92	
		型枠	m ²	3.92	
	目地材	瀝青質目地材 t=10mm	m ²	6.84	
既設水路撤去					
	(1)既設暗渠	HP φ 250	m	3.35	
	(2)取付管布設	FRP φ 300	m	3.44	
	舗装切断	t=5cm	m	2.68	
	舗装取壊	t=5cm	m ²	0.69	
	アスファルト殻		m ³	0.03	
	床掘り		m ³	1.08	
	埋 戻 工	RC30	m ³	0.22	
	残土処分		m ³	1.08	
	砕石基礎	RC-30 t=10cm	m ²	1.78	
	仮復旧工 表層		m ²	0.69	
		上層路盤工 M-30 t=12cm	m ²	0.69	
		下層路盤工 M-30 t=10cm	m ²	0.69	
	(2)既設側溝	300×300	m	87.92	
	(6)既設側溝	300×150	m	52.1	

[illegible]

[illegible]

数量計算集計表 (7/7)

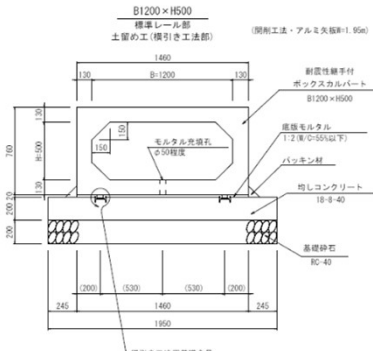
種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
常水工			箇所	1	
(4) 取付管布設	FRP φ 300		m	6.7	
舗装撤去工	舗装切断工	t =5cm	m	13.4	
	舗装取壊し工	t =5cm	m 2	3.5	
	アスファルト殻		m 3	0.2	
土工	床掘り		m 3	2.8	
	埋戻し工	RC-30	m 3	1.0	
	残土処理		m 3	2.8	
舗装仮復旧工	舗装工	再生密粒度As(13) t-3cm	m 2	3.5	
	路盤工	t-12cmRM-30	m 2	3.5	
	路盤工	t-10cmRC-30	m 2	3.5	
消雪管撤去	現場打ち	φ 125	m	49.77	
		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_横引き工法)

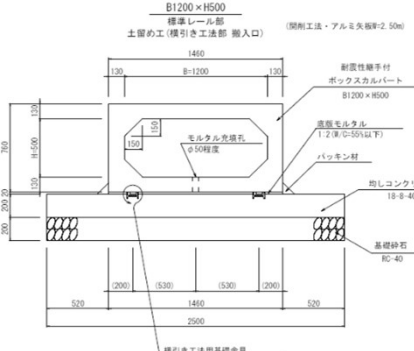
二次製品 □1200*500 L= 21.89 m 横引工法(折角30度未満)

L= 14.04 m (標準レール)

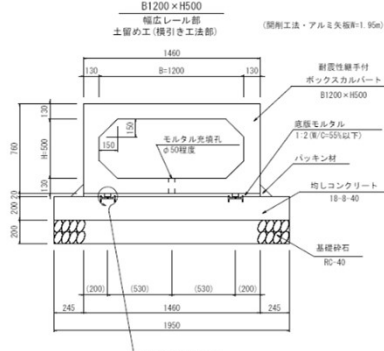
L= 3.41 m (標準レール・搬入口)

$$L = 4.44 \text{ m (幅広レール)}$$


標準ルール



標準レール・搬入口



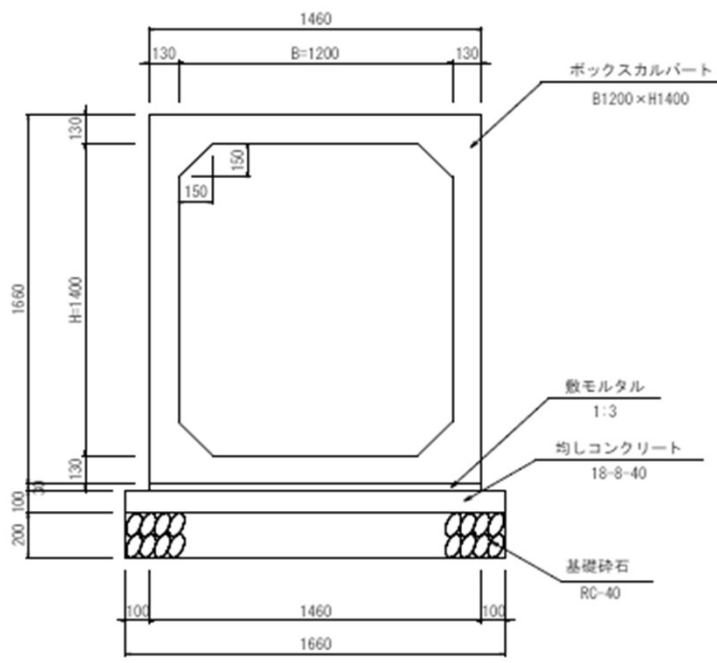
幅広レール

1.0式当り

[illegible]

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

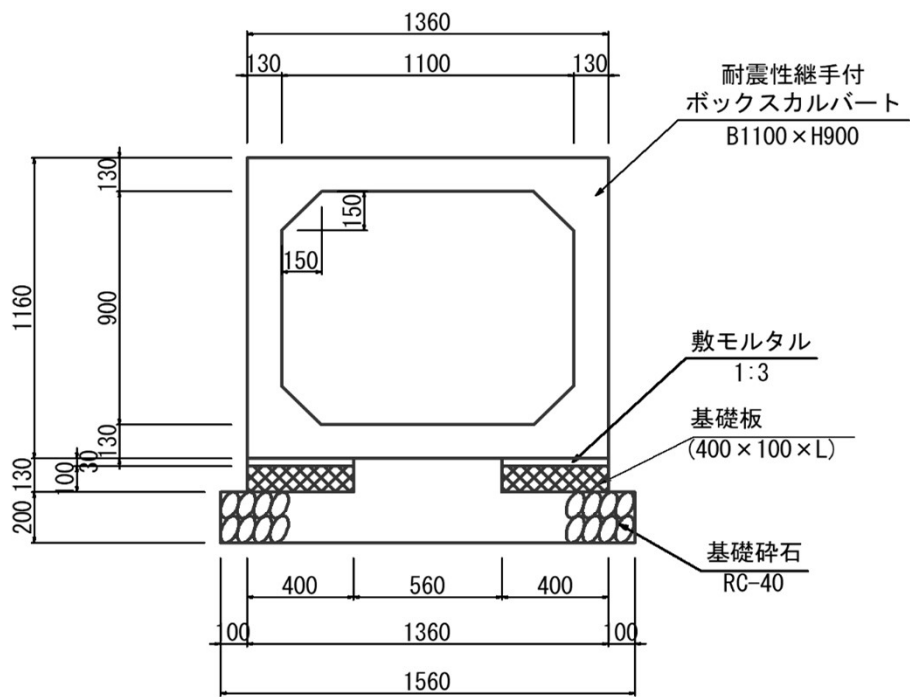
名 称	規 格	数 量	算 式
敷モルタル	1:3	0.44 m ²	1.46×0.03×10.00
均しコンクリート	18-8-40	1.66 m ²	1.66×0.10×10.00
均しコンクリート型枠		2.00 m ²	0.10×10.00×2
基礎砕石	RC-40	16.60 m ²	1.66×10.00

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	
基礎碎石	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

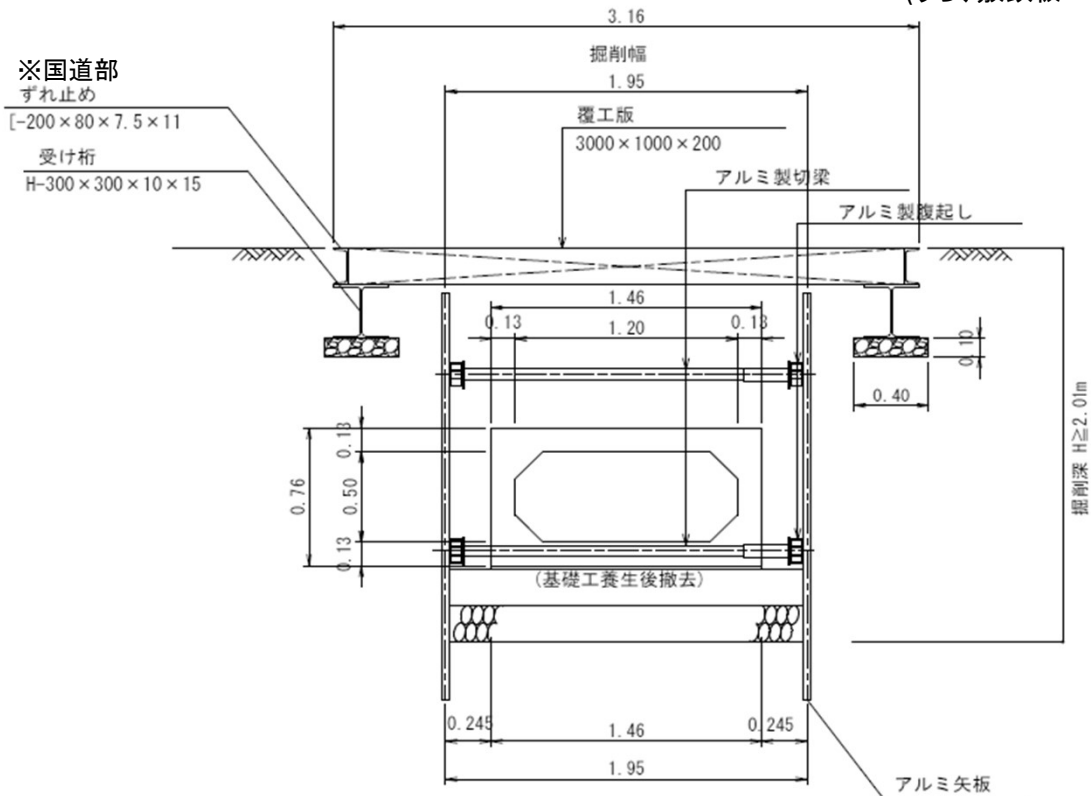
項 目		算 式	単位	数 量
ボックス布設工		78.20	m	78.20
材料		別紙で全体数量計上		
据付	L=2.00m	①0m<B≤1.25m、0m<H≤1.25m	m	78.20
基礎工		上表		

材料計算書

路面覆工 (No.1+18.96~No.1+43.46)

L= 24.50 m

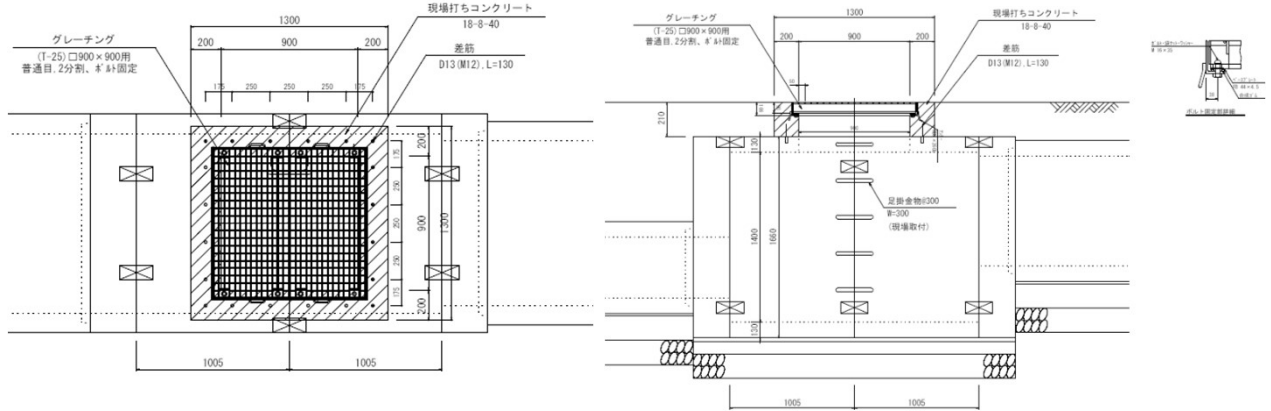
(うち、敷鉄板 $L=1.49\text{m}$)

[illegible]

材料計算書

グレーチング・マンホール設置工

No.3

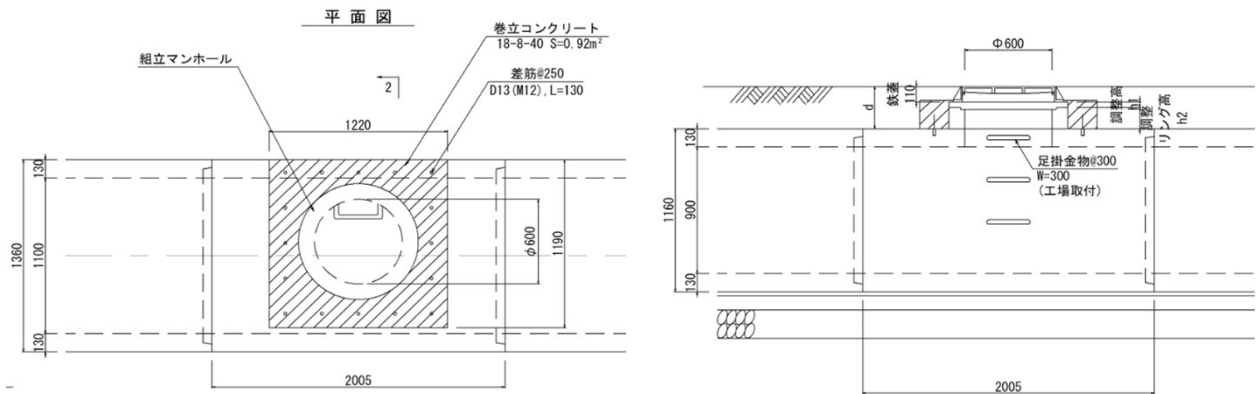


現場打ちコンクリート数量表

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、木付固定、普通目 木付固定、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 φ 600		調整 モルタル h1 (m)	調整金具 (組)	h2:調整リング[φ 600]			足掛金物 (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

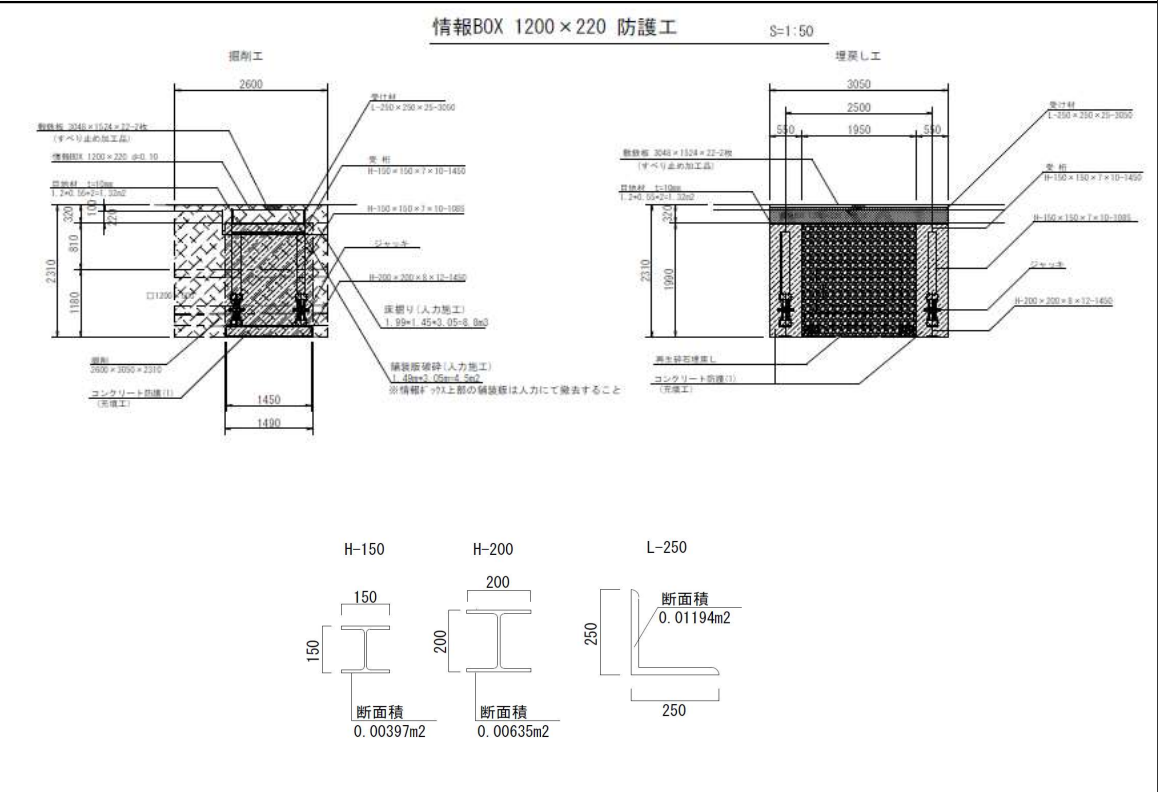
名 称	規 格	数 量	算 式
コンクリート	18-8-40	0.18 m ³	0.92×0.20
型 枠	小型	0.96 m ²	$(1.22 + 1.19) \times 0.20 \times 2$
差筋 (SD345)	D13 (M12), L=130	16 本	

コンクリート取壊 数量集計表

[illegible]

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

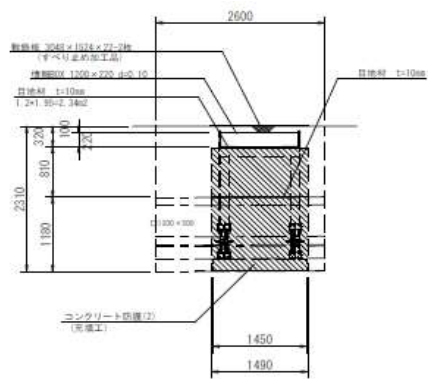
材料計算書

情報ボックス防護工

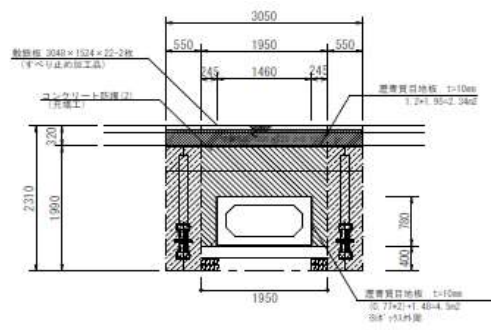
種 別	算 式	数 量
	3.05	m
アルミ矢板土留め	H= 2.50 m	3.05
		m
支保工	支保 2段	3.05
(全損)		
仮設鋼材		
		t
H-150	(1.45 × 2 + 1.085 × 4)× 0.0311	0.225
		t
H-200	1.45 × 2 × 0.0499	0.145
		t
L250	3.05 × 2 × 0.0937	0.572
		t
キリンジャッキ	0.061 × 4	0.244
		t
	計	1.186
	枚	kg
敷鉄板	3048×1524×22 806kg/枚 2 × 806 kg/枚	1612

材 料 計 算 書

コンクリート防護工(2)



南北方向



東西方向

種 別	算 式	数 量
		m3
掘 削 工	1.95 × 1.99 × 1.49	5.78
コンクリート防護工(2)		
断面積	1.95 × 1.99 - 1.46 × 0.78 - 1.95 × 0.40 = 1.962 m2	
		m3
コンクリート	1.962 × 1.49	2.92
		m2
型枠工	1.962 × 2	3.92
目地材	1.49 × (0.77 × 2 + 1.48) =4.5	m2
t=10mm	1.2 × 1.95 =2.34	6.84
	枚	kg
敷鉄板	3048×1524×22 806kg/枚 2 × 806 kg/枚	1612
		m3
残土処理		5.78

数量計算書

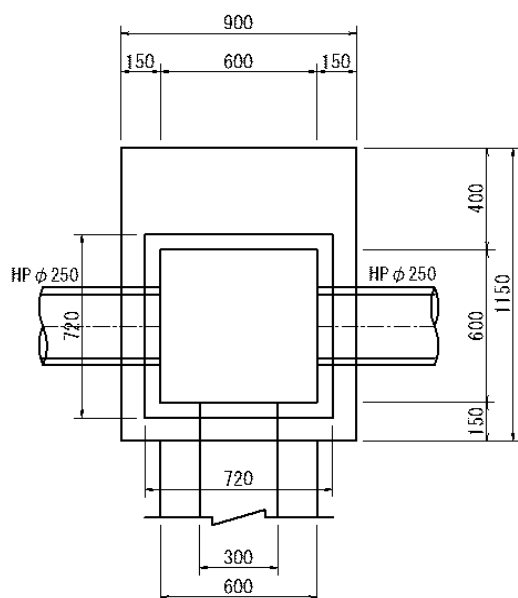
算式根拠となる構造図

一式 当たり

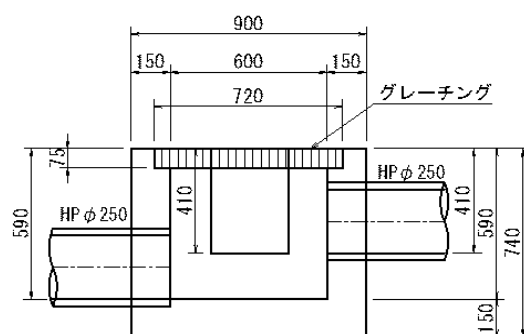
(1) 既設柵撤去工

N=1ヶ所

平面图



断面図

[illegible]

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)	$V = ((0.516 \times 0.768) - (0.153 \times 0.153 \times \pi)) \times 3.35$	m3	1.08
残土処分(土砂)	同上	m3	1.08
舗装取り壊し	$A = 0.516 \times 1.34$	m2	0.69
アスファルト殻	$V = 0.69 \times 0.05$	m3	0.03
コンクリート撤去(有筋) HP φ 250取壊	$V = \pi / 4 \times (0.306^2 - 0.25^2) \times 3.35$	m3	0.08
コンクリート殻(鉄筋)	同上	m3	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)	$A = 0.516 \times 1.34$	m2	0.69
上層路盤 (M-30 t=12cm)	$A = 0.516 \times 1.34$	m2	0.69
下層路盤 (M-30 t=10cm)	$A = 0.516 \times 1.34$	m2	0.69
埋戻土(RC-30)	$V = ((0.516 \times 0.468) - (0.158 \times 0.158 \times \pi)) \times 1.34$	m3	0.22
砕石基礎	$A = 0.516 \times 3.44$	m2	1.78

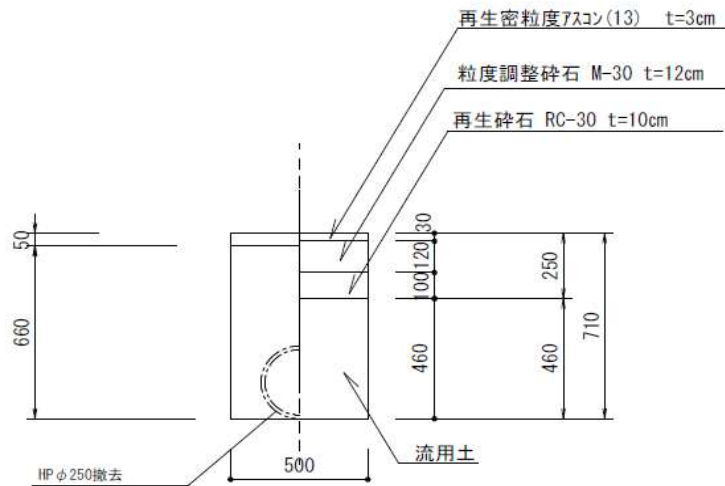
数量計算書

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)	$V = ((0.5 \times 0.66) - (0.153 \times 0.153 \times \pi)) \times 2.83$	m3	0.73
残土処分(土砂)	$V = 0.73 - 0.65$	m3	0.08
舗装取り壊し	$A = 0.50 \times 2.83$	m2	1.42
アスファルト殻	$V = 1.42 \times 0.05$	m3	0.07
コンクリート撤去(有筋) HP φ 250取壊	$V = \pi / 4 \times (0.306^2 - 0.25^2) \times 5.68$	m3	0.14
コンクリート殻(鉄筋)	同上	m3	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)	$A = 0.50 \times 2.83$	m2	1.42
上層路盤 (M-30 t=12cm)	$A = 0.50 \times 2.83$	m2	1.42
下層路盤 (M-30 t=10cm)	$A = 0.50 \times 2.83$	m2	1.42
埋戻土(流用土)	$V = 0.50 \times 0.46 \times 2.83$	m3	0.65

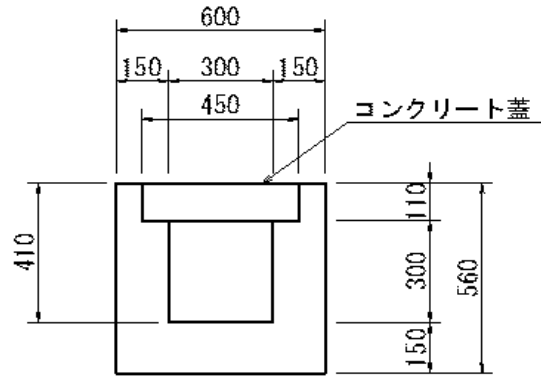
数量計算書

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)	$V = (0.60 \times 0.56 - 0.30 \times 0.30 - 0.45 \times 0.11) \times 87.92$	m3	17.28
コンクリート殻(無筋)	同上	m3	17.28
コンクリート取壊し(鉄筋)	$V = 0.45 \times 0.11 \times 87.92$	m3	4.35
コンクリート(鉄筋)	同上	m3	4.35

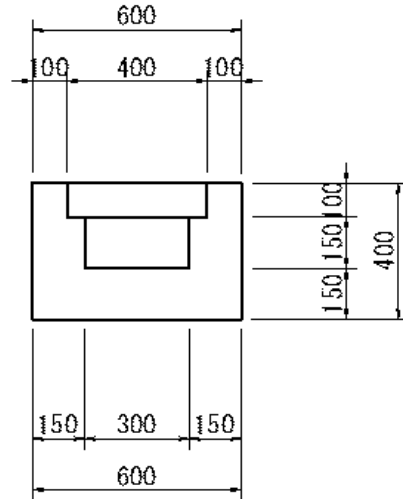
数量計算書

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)	$V = (0.60 \times 0.40 - 0.30 \times 0.15 - 0.40 \times 0.10) \times 52.10$	m3	8.08
コンクリート殻(無筋)	同上	m3	8.08
コンクリート取壊し(鉄筋)	$V = 0.40 \times 0.10 \times 52.10$	m3	2.08
コンクリート(鉄筋)	同上	m3	2.08

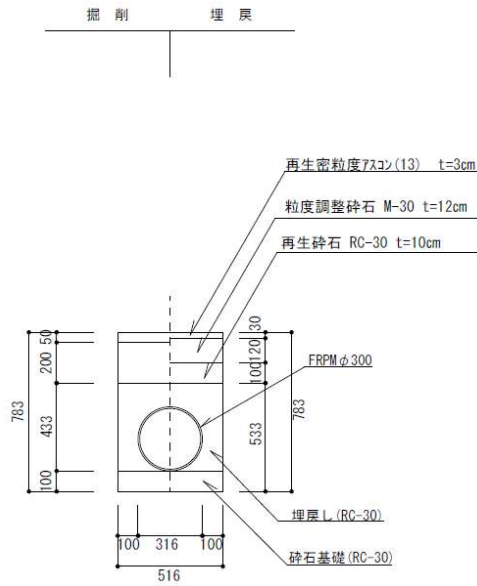
数量計算書

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

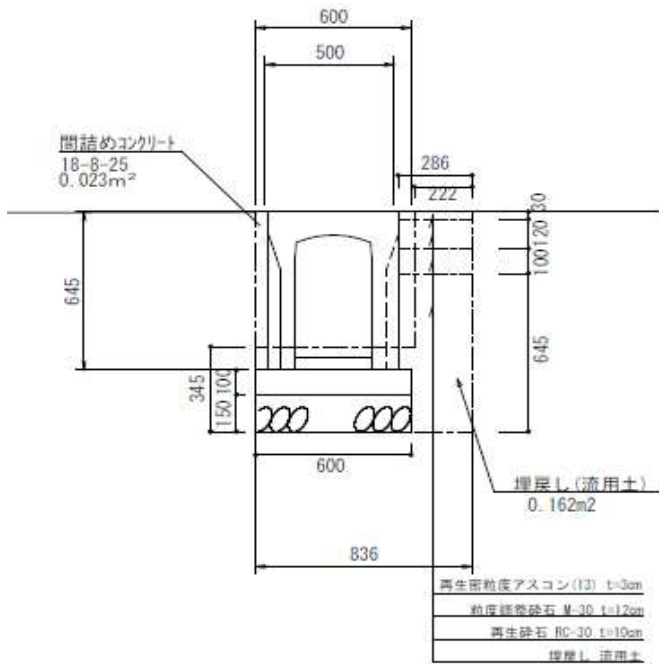
自由勾配側溝材料集計表

工 種		単位		(2) 自由勾配側溝 (300×400×2000)	(1) 自由勾配側溝 (300×500×2000)	(3) 自由勾配側溝 (300×700×2000)	縦断水路Ⅰ型 電柱避け (300×700 45°)
			延長				
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
	基礎碎石	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	
<div></div>			
名 称	計 算 式	単位	数 量
土工 掘削	$V= (0.345 \times 0.60 + 0.845 \times 0.222) \times 10.00$	m3	3.95
埋戻し	$V= 0.162 \times 10.00$	m3	1.62
間詰めコンクリート 18-8-25BB	$V= 0.023 \times 10.00$	m3	0.23
残土処分	$V= 3.95 - 1.62$	m3	2.33
管渠工 基礎砕石 t=150mm	$A= 0.60 \times 10.00$	m2	6.00
基礎コンクリートt=100mm	$V= 0.60 \times 0.1 \times 10.00$	m3	0.60
インバートコンクリート	$V= (0.14 + 0.152) \times 1/2 \times 0.30 \times 10.00$	m3	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)	$A= 0.286 \times 10.00$	m2	2.86
上層路盤 (M-30 t=12cm)	$A= 0.286 \times 10.00$	m2	2.86
下層路盤 (M-30 t=10cm)	$A= 0.286 \times 10.00$	m2	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	
<div><p>間詰めコンクリート 18-8-25 0.027m²</p><p>埋戻し(流用土) 0.172m²</p><p>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></div>			
名 称	計 算 式	単位	数 量
土工 掘削	V= (0.325×0.60+0.745×0.291)×10.00	m3	4.12
埋戻し	V= 0.172×10.00	m3	1.72
間詰めコンクリート 18-8-25BB	V= 0.027×10.0	m3	0.27
残土処分	V= 4.12-1.72	m3	2.40
管渠工 基礎砕石 t=150mm	A= 0.60×10.00	m2	6.00
基礎コンクリートt=100mm	V= 0.60×0.1×10.00	m3	0.60
インパートコンクリート	V= (0.052+0.131)×1/2×0.30×10.00	m3	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= 0.321×10.00	m2	3.21
上層路盤 (M-30 t=12cm)	A= 0.321×10.00	m2	3.21
下層路盤 (M-30 t=10cm)	A= 0.31×10.00	m2	3.21

数量計算書

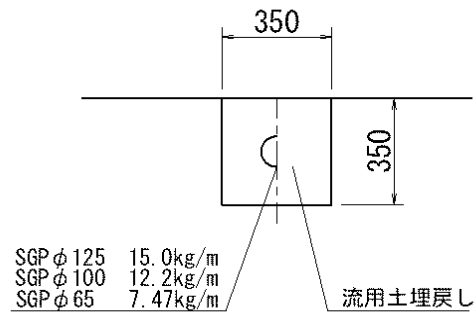
算 式 根 拠 と な る 構 造 図		10.00m	当 たり
(3)自由勾配側溝B300 (300×700)		L=	51.06 m
名 称	計 算 式	単位	数 量
土工 掘削	$V = (0.695 \times 0.60 + 0.253 \times 1.045) \times 10.00$	m3	6.81
埋戻し	$V = 0.241 \times 10.00$	m3	2.41
間詰めコンクリート 18-8-25BB	$V = 0.045 \times 10.0$	m3	0.45
残土処分	$V = 6.81 - 2.41$	m3	4.40
舗装切断工	$L = 10.00 \times 1$	m	10.00
舗装取り壊し	$A = 0.253 \times 10.00$	m2	2.53
アスファルト殻	$V = 0.253 \times 0.05 \times 10.0$	m3	0.13
管渠工 基礎砕石 t=150mm	$A = 0.60 \times 10.00$	m2	6.00
基礎コンクリートt=100mm	$V = 0.60 \times 0.1 \times 10.00$	m3	0.60
インバートコンクリート	$V = (0.135 + 0.105) \times 1/2 \times 0.30 \times 10.00$	m3	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)	$A = 0.30 \times 10.00$	m2	3.00
上層路盤 (M-30 t=12cm)	$A = 0.30 \times 10.00$	m2	3.00
下層路盤 (M-30 t=10cm)	$A = 0.30 \times 10.00$	m2	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 φ 125撤去工 L= 49.77 m
 消雪管 φ 100撤去工 L= 45.70 m
 消雪管 φ 65撤去工 L= 2.48 m

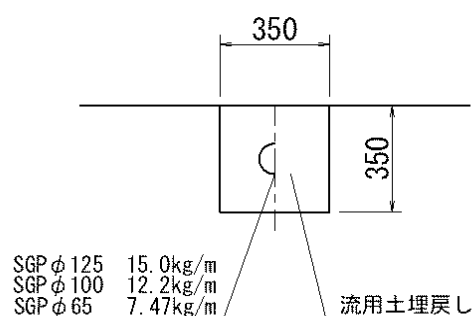


名 称	計 算 式	単位	数 量
φ 125 コンクリート取壊し(無筋)	$V = (0.35 \times 0.35 - \pi/4 \times 0.1398^2) \times 49.77$	m3	5.33
コンクリート殻(無筋)	V= 同上	m3	5.33
鋼管撤去(SGP φ 125)	$W = 49.77 \times 0.0150$	t	0.747
埋戻工(流用土)	$V = 0.35 \times 0.35 \times 49.77$	m3	6.10
φ 100 コンクリート取壊し(無筋)	$V = (0.35 \times 0.35 - \pi/4 \times 0.104^2) \times 45.70$	m3	5.21
コンクリート殻(無筋)	V= 同上	m3	5.21
鋼管撤去(SGP φ 100)	$W = 45.70 \times 0.0122$	t	0.558
埋戻工(流用土)	$V = 0.35 \times 0.35 \times 45.70$	m3	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)	$W = 2.48 \times 0.00747$	t	0.019
埋戻工(流用土)	$V = 0.35 \times 0.35 \times 2.48$	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 $24.50 \times 2 - 2.60 \times 2$	m 43.8	
舗装取壊し 夜間	t=10cm t=5cm 情報ボックス防護 $50.00 + 27.00 - \text{機械 } 3.39 - \text{人力 } 4.54$	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	$50.00 - 3.39 - 4.54$ $42.07 \times 0.1 + (27.00 + 186.1) \times 0.05$	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	$50.00 - 1.49 \times 3.05$	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		白色	延長	延長	m	
外側線		幅 15 cm	34.6	+ 25.5	60.1	
溶融式区画線 実線		黄色	延長		m	
中央線		幅 15 cm	32.1		32.1	
溶融式区画線 セブラ		白色	延長	延長	m	
停止線		幅 45 cm	3.5	+ 3.5	7.0	
溶融式区画線 セブラ		白色	延長	本数	m	
横断歩道		幅 45 cm	3.0	× 8	24.0	
溶融式区画線 セブラ		白色	延長		m	
ゼブラゾーン		幅 45 cm	8.0		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		白色	延長	延長	m	
外側線		幅 15 cm	29.3	+ 34.8	64.1	
溶融式区画線 実線		黄色	延長		m	
中央線		幅 15 cm	32.2		32.2	
溶融式区画線 セブラ		白色	延長	延長	m	
停止線		幅 45 cm	3.2	+ 3.2	6.4	
溶融式区画線 セブラ		白色	延長	本数	m	
横断歩道		幅 45 cm	3.0	× 8	24.0	
溶融式区画線 矢印・記号・文字		白色	延長	本数	m	
減速マーク		幅 30 cm	1.0	× 12	24.0	15cm換算
車線分離標設置・撤去		φ	高さ		本	
Φ80 H= 800		車線分離標	80 mm	800 mm	6 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		延長	延長	m	
削取り式		209.2	+ 211.5	420.7	
溶融式区画線 実線	白色	延長		m	
W=15cm t=1.5mm 白色	幅 15 cm	60.1	+ 64.1	124.2	
溶融式区画線 実線	黄色	延長	延長	m	
W=15cm t=1.5mm 黄色	幅 15 cm	32.1	+ 32.2	64.3	
溶融式区画線 セブラ	白色	延長		m	
W=45cm t=1.5mm 白色	幅 45 cm	7.0	+ 24.0	+ 8.0	+ 6.4
				+ 24.0	69.4
溶融式区画線 矢印・記号・文字	白色	延長		m	
W=30cm t=1.5mm 白色	幅 30 cm	1.0	+ 12	24.0	15cm換算
車線分離標設置・撤去	φ	高さ		本	
Φ80 H= 800	車線分離標	80 mm	800 mm	6 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)	別紙数量計算書より	3.1	3	0.28BH
	夜間			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)	別紙数量計算書より	0.9	1	0.28BH
	夜間			m3	
土砂等運搬	現場～仮置場		32.8	30	0.28BH
	土砂 0.28BH			m3	4t
土砂等運搬	現場～仮置場		3.1	3	0.28BH
	土砂 0.28BH 夜間			m3	4t
土砂等運搬	仮置場～処分地	32.8+3.1	35.9	40	0.45BH
	土砂 0.45BH			m3	10t
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	26.3+*0.05=1.3	1.3	1	0.13BH
	小規模			m3	2t
殻運搬	アスファルト殻 現場～仮置場	2.2*0.05=0.11	0.1	0.1	0.13BH
	小規模 夜間			m3	2t
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
				m3	10t
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	64.8	65	
		2.1+62.7=64.8		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	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	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	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	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 夜間 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			床掘			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(再生密粒度アスコン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 ※横断面図より																						
	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 ※横断面図より																						
	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	m2	7.0	
生コンクリート <small>無筋・鉄筋:30-8-25(20)BB</small>	図面より	m3	1.07	
目地板 瀝青質 t=10	図面より	m2	0.22	
一式当り				
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	m2	7.0	
生コンクリート <small>無筋・鉄筋:30-8-25(20)BB</small>	図面より	m3	1.18	
目地板 瀝青質 t=10	図面より	m2	0.22	
一式当り				
送水管据付	HIVP Φ65	m	1.97	
TS継手工	ホールハーフ® 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	m2	7.0	
生コンクリート <small>無筋・鉄筋:30-8-25(20)BB</small>	図面より	m3	1.12	
目地板 瀝青質 t=10	図面より	m2	0.22	
一式当り				
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

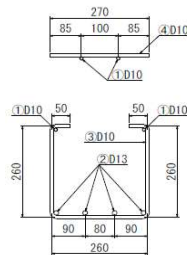
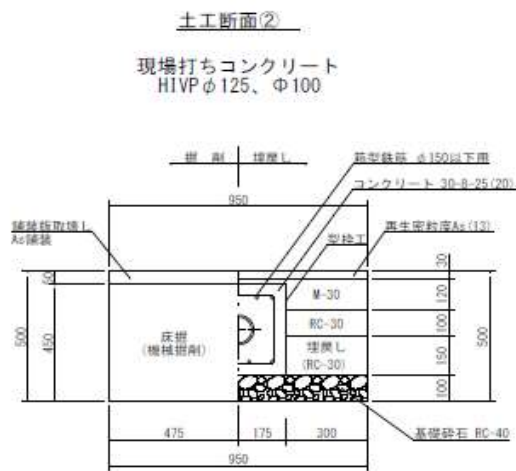
名称	規格	単位	数量	備考
プレキャスト消雪ブロック	HIVP125-5.5m	個	7	
プレキャスト消雪ブロック	HIVP125-4.4m	個	1	
プレキャスト消雪ブロック	HIVP125-3.0m	個	1	
プレキャスト消雪ブロック	HIVP100-5.5m	個	8	
プレキャスト消雪ブロック	HIVP125 同芯T型	個	1	
プレキャスト消雪ブロック	HIVP125 同芯L型	個	1	
目地材	プレキャスト消雪ブロック用	枚	18	
据付補助材	鋼板 t=6mm 無規格 914×1,829	t	0.204	

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



番号	鉄筋	本数	長さ	単位重量 (kg/m)	重量	適量
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 5.50m当り						
		65	75	100	125	150
全体断面積 A	m ²	0.123	0.123	0.123	0.123	0.123
パイプ断面積 B	m ²	0.0045	0.0062	0.0102	0.0154	0.0214
実断面積 C	m ²	0.1180	0.1163	0.1123	0.1071	0.1011
コンクリート体積 D	m ³	0.649	0.640	0.618	0.589	0.556
※10m当り						
コンクリート体積	m ³	1.18	1.16	1.12	1.07	1.01
型枠	m ²	2枚 × 0.35m × 10m = 7.0				
目地材	m ²	1.23m ² /5.5m 1.23/5.5 × 10 = 0.22				
基礎砕石 (RC-40)	m ³	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

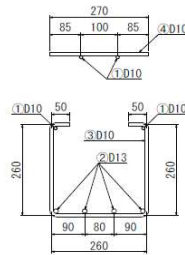
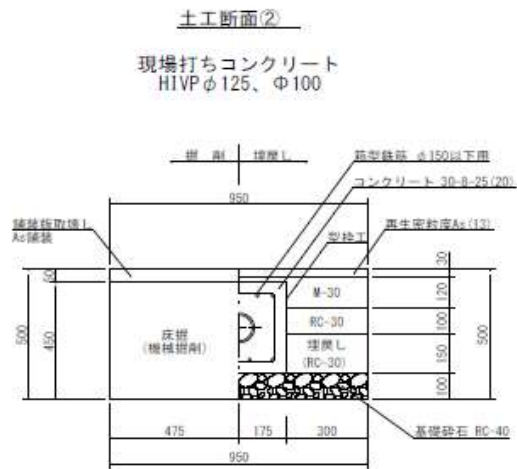
名称	計算式	単位	数量
コンクリート	V= 上記表より	m ³	1.07
型枠工	A= 上記表より	m ²	7.0
基礎砕石工	A= 0.95 × 10	m ²	9.5
鉄筋工	D10 W= 上記表より	t	0.049
鉄筋工	D13 W= 上記表より	t	0.039
目地板	A= 上記表より	m ²	0.22
(HVP φ125) 硬質塩化ビニル管	L= 10.0	m	10.0

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



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 = 26.885kg)						(注) 鉄筋は、SD295Aの使用を基本とする。
※10m当り						
D10	26.885kg × (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 5.50m当り						
	65	75	100	125	150	換 算
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	0.0244	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	0.556	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 /55m 1.23/55 × 10 = 0.22					
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

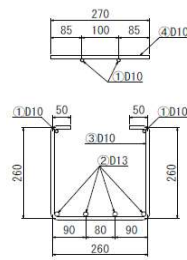
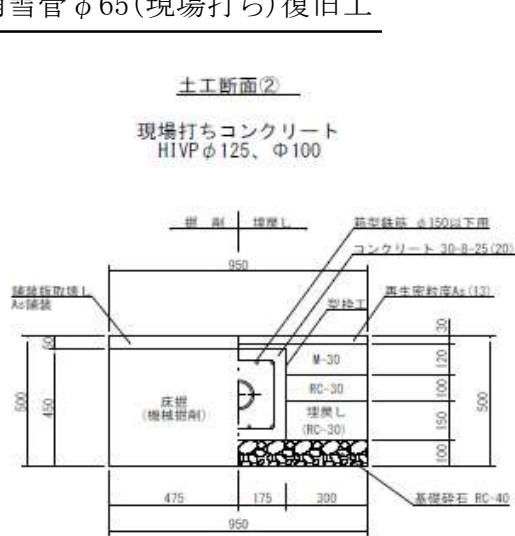
名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	V= 上記表より	m ³	1.12
型枠工	A= 上記表より	m ²	7.0
基礎砕石工	A= 0.95 × 10.0	m ²	9.5
鉄筋工	D10 W= 上記表より	t	0.049
	D13 W= 上記表より	t	0.039
目地板	A= 上記表より	m ²	0.22
(H1VP φ125) 硬質塩化ビニル管	L= 10.0	m	10.0

数量計算書

算式根拠となる構造図

10.00m 当たり

消雪管φ65(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
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
全体断面積 A	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
実断面積 C	0.1180	0.1163	0.1123	0.1071	0.1011
コンクリート体積 D	0.649	0.640	0.618	0.589	0.536
※10m当り					
コンクリート体積	1.18	1.16	1.12	1.07	1.01
型枠	2枚 × 0.35m × 10m = 7.0				
目地材	1.23m2/55m	1.23/55 × 10 = 0.22			t = 10cm
基礎砕石 (RC-40)	0.95 × 10 = 9.5				

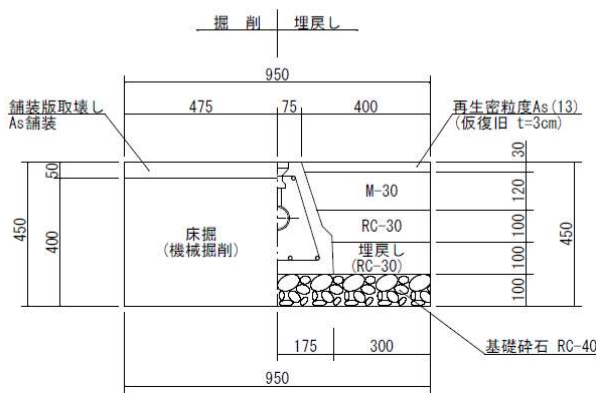
散水消雪施設設計施工・維持管理マニュアル(平成20年8月)参照

名称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	V= 上記表より	m3	1.18
型枠工	A= 上記表より	m2	7.0
基礎砕石工	A= 0.95 × 10.0	m2	9.500
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	m2	0.22
(HIVP φ100) 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																							
<div>土工断面②</div> <div>現場打ちコンクリート HIVPφ125、φ100</div>		<div>土工断面②</div> <div>1m当 たり</div> <table><tr><td>舗装切断 As</td><td>2.00 m</td></tr><tr><td>舗装版破砕 As</td><td>0.95 m</td></tr><tr><td>床掘(掘削)</td><td>0.4 m2</td></tr><tr><td>埋戻し(管基礎砂)</td><td>—</td></tr><tr><td>埋戻し(管防護砂)</td><td>—</td></tr><tr><td>埋戻し(RC-30)</td><td>0.1 m2</td></tr><tr><td>下層路盤 RC-30</td><td>0.60 m</td></tr><tr><td>上層路盤 M-30</td><td>0.60 m</td></tr><tr><td>表層 再生密粒度As (13)</td><td>0.95 m</td></tr><tr><td>基礎砕石 RC-40</td><td>0.95 m</td></tr></table>		舗装切断 As	2.00 m	舗装版破砕 As	0.95 m	床掘(掘削)	0.4 m2	埋戻し(管基礎砂)	—	埋戻し(管防護砂)	—	埋戻し(RC-30)	0.1 m2	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	基礎砕石 RC-40	0.95 m
舗装切断 As	2.00 m																						
舗装版破砕 As	0.95 m																						
床掘(掘削)	0.4 m2																						
埋戻し(管基礎砂)	—																						
埋戻し(管防護砂)	—																						
埋戻し(RC-30)	0.1 m2																						
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																						
基礎砕石 RC-40	0.95 m																						
名 称	計 算 式	単位	数 量																				
掘削(土砂)	V= 0.4×10.0	m3	4.00																				
残土処分(土砂)	V= 4.0-1.0	m3	3.00																				
舗装取り壊し	A= 0.95×10.0	m2	9.50																				
アスファルト殻	V= 9.50×0.05	m3	0.48																				
舗装切断工(t=5cm)	L= 2×10.0	m	20.00																				
仮舗装 (密粒度As t=5cm)	A= 0.95×10.0	m2	9.50																				
上層路盤 (M-30 t=12cm)	A= 0.6×10.0	m2	6.00																				
下層路盤 (M-30 t=10cm)	A= 0.6×10.0	m2	6.00																				
埋戻土(RC-30)	V= 0.1×10.0	m3	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 φ 125 φ 100 φ 65																										
土工断面①																										
消雪ブロック HIVP φ 125、φ 100																										
																										
		<table><tr><th>土工断面①</th><th>1m当 たり</th></tr><tr><td>舗装切断 As</td><td>2.00 m</td></tr><tr><td>舗装版破砕 As</td><td>0.95 m</td></tr><tr><td>床掘(掘削)</td><td>0.4 m2</td></tr><tr><td>埋戻し(管基礎砂)</td><td>—</td></tr><tr><td>埋戻し(管防護砂)</td><td>—</td></tr><tr><td>埋戻し(RC-30)</td><td>0.1 m2</td></tr><tr><td>下層路盤 RC-30</td><td>0.70 m</td></tr><tr><td>上層路盤 M-30</td><td>0.78 m</td></tr><tr><td>表層 再生密粒度As(13)</td><td>0.80 m</td></tr><tr><td>基礎砕石 RC-40</td><td>0.95 m</td></tr></table>			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 m2	埋戻し(管基礎砂)	—	埋戻し(管防護砂)	—	埋戻し(RC-30)	0.1 m2	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
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 m2																									
埋戻し(管基礎砂)	—																									
埋戻し(管防護砂)	—																									
埋戻し(RC-30)	0.1 m2																									
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= 0.40×10.0	m3	4.00																							
残土処分(土砂)	V= 4.0-1.0	m3	3.00																							
舗装取り壊し	A= 0.95×10.0	m2	9.50																							
アスファルト殻	V= 9.50×0.05	m3	0.48																							
舗装切断工(t=5cm)	L= 2*10.0	m	20.00																							
仮舗装 (密粒度As t=5cm)	A= 0.80×10.0	m2	8.00																							
上層路盤 (M-30 t=12cm)	A= 0.78×10.0	m2	7.80																							
下層路盤 (M-30 t=10cm)	A= 0.7×10.0	m2	7.00																							
埋戻土(RC-30)	V= 0.1×10.0	m3	1.00																							