

土工数量計算書 (配水管)

土工数量集計表									
			①	②	③	④	⑤	昼間 合計	改め
			配水管	配水管	配水管	不断水	既設管撤去		
			DIP φ 100 DP=1.2m	DIP φ 100 DP=1.2m	DIP φ 100 DP=1.2m	VP φ 100 DP=1.2m	VP φ 100 DP=1.2m		
			車道 39型	車道 39型	車道 39型	車道 39型	車道 39型		
舗装版切断工	t=5cm	m	427.1	10.1	25.8	6.0	454.6	923.6	920
舗装版取壊工 0.20BH	t=10cm以下	m ²	138.8	3.3	8.4	2.3	136.4	289.2	290
機械掘削工	0.20BH	m ³	134.6	4.2	10.7	3.4	170.9	323.8	320
埋戻工(改良土)	0.20BH	m ³				2.6		2.6	3
埋戻工(発生土)	0.20BH	m ³	85.1	3.0	7.7		126.8	222.6	220
残土処分工	発生土	m ³	40.0	0.9	2.1	3.4	30.0	76.4	76
残土処分工	AS	m ³	6.9	0.2	0.4	0.1	6.8	14.4	14
下層路盤工	再生切込碎石 t=19cm	m ²	138.8	3.3	8.4	2.3	136.4	289.2	289
上層路盤工	再生粒調碎石 t=15cm	m ²	138.8	3.3	8.4	2.3	136.4	289.2	289
表層工(車道)	再生密粒度アスコン t=5cm PK3	m ²	138.8	3.3	8.4	2.3	136.4	289.2	289

延長集計表

[illegible]

土工計算書

車道 39型

配水管

DIP φ 100mm DP=0.9m

①

計算条件	管種・管径	DIP φ 100		機械掘削	0.97	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.63	m	発生土
	管呼び径	0.100	m	路盤	0.19	m	下層路盤
	管外径	0.118	m	路盤	0.15	m	上層路盤
	掘削幅	0.65	m	AS	0.05	m	
掘削延長	213.54						213.54 m
舗装版切断工 t=5cm	213.54	×	2		=		427.1 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	213.54	×	0.65		=		138.8 m ²
機械掘削工	(0.65 × 0.97) × 213.54						= 134.6 m ³
埋戻工 (発生土)	(0.65 × 0.63 - 0.118 × π ÷ 4) × 213.54						= 85.1 m ³
残土処分工(発生土)	134.6	-	発生土 85.1	÷	0.9	=	40.0 m ³
残土処分工(AS)	138.8	×	0.05		=		6.9 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	213.54	×	0.65		=		138.8 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	213.54	×	0.65		=		138.8 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	213.54	×	0.65		=		138.8 m ²

土工計算書

車道 39型

配水管

DIP φ 100mm DP=1.2m

②

計算条件	管種・管径	DIP φ 100		機械掘削	1.27	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.93	m	発生土
	管呼び径	0.100	m	路盤	0.19	m	下層路盤
	管外径	0.118	m	路盤	0.15	m	上層路盤
	掘削幅	0.65	m	AS	0.05	m	
掘削延長	5.06						5.06 m
舗装版切断工 t=5cm	5.06	×	2			=	10.1 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	5.06	×	0.65			=	3.3 m ²
機械掘削工	(0.65 × 1.27) × 5.06 =						4.2 m ³
埋戻工 (発生土)	(0.65 × 0.93 - 0.118 × π ÷ 4) × 5.06 =						3.0 m ³
残土処分工(発生土)	4.2	-	発生土 3.0	÷	0.9	=	0.9 m ³
残土処分工(AS)	3.3	×	0.05			=	0.2 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	5.06	×	0.65			=	3.3 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	5.06	×	0.65			=	3.3 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	5.06	×	0.65			=	3.3 m ²

土工計算書

車道 39型

配水管

DIP φ 100mm DP=1.2m

③

計算条件	管種・管径	DIP φ 100		機械掘削	1.27	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.93	m	発生土
	管呼び径	0.100	m	路盤	0.19	m	下層路盤
	管外径	0.118	m	路盤	0.15	m	上層路盤
	掘削幅	0.65	m	AS	0.05	m	
掘削延長	12.91						12.91 m
舗装版切断工 t=5cm	12.91	×	2			=	25.8 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	12.91	×	0.65			=	8.4 m ²
機械掘削工	12.91	×	0.65	×	1.27	=	10.7 m ³
埋戻工（発生土）	$\left(0.65 \times 0.93 - 0.118 \times \frac{\pi}{4} \right) \times 12.91$						7.7 m ³
残土処分工(発生土)	10.7	-	発生土 7.7	÷	0.9	=	2.1 m ³
残土処分工(AS)	8.4	×	0.05			=	0.4 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	12.91	×	0.65			=	8.4 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	12.91	×	0.65			=	8.4 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	12.91	×	0.65			=	8.4 m ²

土工計算書
 車道 39型
 不断水バルブ
 VP φ 100mm DP=1.2m

④

計算条件	管種・管径	VP φ 100		機械掘削	1.52	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	1.18	m	粒状改良土
	管呼び径	0.100	m	路盤	0.19	m	下層路盤
	管外径	0.114	m	路盤	0.15	m	上層路盤
	掘削幅	1.50	m	AS	0.05	m	
掘削延長	1.50						1.50 m
舗装版切断工 t=5cm	1.50	×	4			=	6.0 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	1.50	×	1.50			=	2.3 m ²
機械掘削工	(	1.50	×	1.52	-	0.114	2
			×	π	÷	4	)
				×	1.50	=	3.4 m ³
埋戻工 (粒状改良土)	(	1.50	×	1.18	-	0.114	2
			×	π	÷	4	)
				×	1.50	=	2.6 m ³
残土処分工(発生土)							3.4 m ³
残土処分工(AS)	2.3	×	0.05			=	0.1 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	1.50	×	1.50			=	2.3 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	1.50	×	1.50			=	2.3 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	1.50	×	1.50			=	2.3 m ²

土工計算書

車道 39型

既設管撤去

VP φ 100mm DP=1.2m

⑤

計算条件	管種・管径	VP φ 100		機械掘削	1.27	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.93	m	発生土
	管呼び径	0.100	m	路盤	0.19	m	下層路盤
	管外径	0.114	m	路盤	0.15	m	上層路盤
	掘削幅	0.60	m	AS	0.05	m	
掘削延長	211.30	+	16.00				227.30 m
舗装版切断工 t=5cm	227.30	×	2			=	454.6 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	227.30	×	0.60			=	136.4 m ²
機械掘削工	(	0.60	×	1.27	-	0.114	2
			×	π	÷	4	)
				×	227.30	=	170.9 m ³
埋戻工 (発生土)	227.30	×	0.60	×	0.930	=	126.8 m ³
残土処分工(発生土)	170.9	-	発生土 126.8	÷	0.9	=	30.0 m ³
残土処分工(AS)	136.4	×	0.05			=	6.8 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	227.30	×	0.60			=	136.4 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	227.30	×	0.60			=	136.4 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	227.30	×	0.60			=	136.4 m ²

仮設材賃料計算書

(掘削深2.00m以下) アルミ矢板長H=2.00m (掘削深+200mm)

不断水割T字管設置 1日当たり2箇所(土留材は転用)

$$\text{矢板材} \quad W = 0.333 \text{ m} \quad H = 2.000 \text{ m} \quad t = 0.040 \text{ m}$$

$$\text{腹起し材} \quad W = 0.115 \text{ m} \quad H = 2.000 \text{ m} \quad t = 0.080 \text{ m}$$

$$\text{切梁材} \quad L = 1.500 \text{ m} - (0.040 \text{ m} + 0.080 \text{ m}) \times 2 = 1.260 \text{ m}$$

掘削幅 矢板厚 腹起し厚

$$1\text{日施工量} = 2.0 \text{ 箇所/日}$$

$$\begin{aligned} \text{実日数} &= \text{施工箇所数} \div 1\text{日施工量} \\ &= 1.0 \text{ 箇所} \div 2.0 \text{ 箇所/日} = 1 \text{ 日} \end{aligned}$$

※(土木工事標準積算基準書(標準単価・市場単価・参考資料P239))

$$\text{供用日数} = 1 \text{ 日} \times 1.76 = 2 \text{ 日}$$

$$\text{土留賃料日数} = 2 \text{ 日}$$

アルミ矢板賃料 (矢板長H=2.00m)

$$\begin{aligned} \text{使用枚数} &= \text{施工延長} \times \text{日当たり施工箇所(転用)} \div 1\text{枚当たりの幅} \\ &= 1.50 \text{ m} \times 1 \text{ 箇所} \div 0.333 = 5 \text{ 枚 (両側)} \\ &\quad \text{資材は転用} \quad 5 \text{ 枚} \times 2 = 10 \text{ 枚} \end{aligned}$$

2箇所内長い方の延長 (日軽アルミニウム・トカログ) NAS-PB型

$$\begin{aligned} \text{矢板重量} &= \text{使用枚数} \times \text{矢板長} \times \text{矢板質量} \\ &= 10 \times 2.00 \times 0.0057 = 0.114 \text{ t} \end{aligned}$$

$$\text{矢板賃料} = (\text{供用日数} \times \text{矢板賃料} + \text{矢板基本料}) \times \text{矢板延長} \times \text{使用枚数}$$

建設物価 p 819・積算資料 p 297

$$= (2 \text{ 日} \times 19 \text{ 円/本} \cdot \text{日} + 240 \text{ 円/本}) \times 2.00 \text{ m} \times 10 \text{ 枚}$$

$$\bigcirc \text{ 矢板材賃料} = 5,560 \text{ 円}$$

支保材賃料 (軽量金属)・腹起し材厚80mm

$$\begin{aligned} \text{使用本数} &= \text{施工延長} \times \text{腹起し材長} \\ &= 1.50 \text{ m} \div 2.00 = 1 \text{ 本 (両側)} \quad (\text{段数}) \\ &\quad 1 \text{ 本} \times 2 \times 1 = 2 \text{ 本} \times 1 \text{ 箇所} = 2 \text{ 本} \end{aligned}$$

$$\text{腹起し切梁材賃料} = \text{支保工使用本数} \times 1\text{日当り賃料} \times \text{供用日数}$$

建設物価 p 819・積算資料 p 297

$$\text{腹起し賃料} = 2 \text{ 本} \times 33 \text{ 円/本} \cdot \text{日} \times 2 \text{ 日} = 132 \text{ 円}$$

$$\text{切梁賃料} = 2 \text{ 本} \times 110 \text{ 円/本} \cdot \text{日} \times 2 \text{ 日} = 440 \text{ 円}$$

$$\text{水圧ポンプ賃料} = 1 \text{ 台} \times 154 \text{ 円/台} \cdot \text{日} \times 2 \text{ 日} = 308 \text{ 円}$$

$$\text{支保材賃料計} = 132 + 440 + 308 = 880 \text{ 円}$$

$$\text{支保材基本料} = 500 \text{ 円/本} \times 2 + 500 \text{ 円/本} \times 2 + 500 \text{ 円/本} \times 1 = 2,500 \text{ 円}$$

$$\bigcirc \text{ 支保材賃料合計} = 880 + 2,500 = 3,380 \text{ 円}$$

3. 仮設材の運搬費について

(日軽アルミニウム・トカログ) NAS-HC2

$$\text{腹起し材重量} = 2 \text{ 本} \times 0.01506 \text{ t/本} = 0.030 \text{ t}$$

(日軽アルミニウム・トカログ) NAS-120

$$\text{切梁材重量} = 2 \text{ 本} \times 0.0145 \text{ t/本} = 0.029 \text{ t}$$

$$\begin{aligned} \text{運搬重量合計} &= \text{矢板重量} + \text{腹起し材重量} + \text{切梁材重量} \\ &= 0.114 + 0.030 + 0.029 = 0.173 \text{ t} \end{aligned}$$

土留集計表

No.	土留材	規格	施工箇所数	施工延長(m)	矢板質料(円)	支保材質料(円)	質料合計(円)	重量(t)	備考
1	アルミ矢板土留	H=2.0	1	1.5	5,560	3,380	8,940	0.173	
計					5,560	3,380	8,940	0.173	

日進量:2箇所/日

使用矢板材形状

矢板材	W=0.333m H=2.00m t=0.04m
腹起し材	W=0.115m H=2.00m t=0.08m
切梁材	L= 1.260 m

配水管布設費

配水管布設費

GX形φ100mm

設 置 工	規 格	数 量	単 位
管 布 設 工	φ 100	227.7	m
鑄 鉄 管 切 断 工	φ 100	19	口
接 合 工	直管 φ 100	57	口
接 合 工	異形管 φ 100	21	口
接 合 工	Gリンク φ 100	13	口
接 合 工	Pリンク φ 100	2	口
仕 切 弁 設 置 工	φ 100	9	基
ね じ 式 弁 筐 設 置 工	A形、1号	10	箇所
消 火 栓 設 置 工	単口	1	箇所
排 水 弁 設 置 工	単口	3	箇所
フ ラ ン ジ 継 手 工	φ 75	8	口
レジンコンクリート製ボックス設置工	円形3号	4	個
メ カ ニ カ ル 継 手 工	特殊 管栓帽	2	口
メ カ ニ カ ル 継 手 工	特殊 DIP側	3	口
メ カ ニ カ ル 継 手 工	普通 SP,VP側	3	口
不 断 水 バ ル ブ 設 置 工	VP φ 100	1	基
管 明 示 テ ー プ 工	φ 100	296.4	m
管 明 示 シ ー ト 工		225.1	m
鑄 鉄 管 切 断 工	φ 100	2	口
塩 ビ 管 切 断 工	φ 100	4	口
鋼 管 切 断 工	φ 100	2	口

材 料 調 書 (配水管)

配水管材料表

種別	直管			曲管			両受曲管		乙字管		二受T字管			受挿片落管	F付T字管		フランジ短管		補修弁	ステンレス製補修弁	消火栓	ステンレス製消火栓	消火栓筐	排水弁筐	継輪	
管径	N	切管	計	45°	22° 1/2	11 1/4°	45°	22° 1/2	H300	H450	φ 75× φ 75	φ 100× φ 75	φ 100× φ 100	φ 150× φ 100	φ 75× φ 75	φ 100× φ 75	75*150	75*400	75*200	75*200	単口	単口	500×690	500×690		
GX φ 100	47	10	57	2	1	2	2		2				2			4	3	1	3	1	3	1	1	3	2	
計	47	10	57	2	1	2	2	0	2	0		2	0		4	3	1	3	1	3	1	1	3	2		
種別	両受短管	帽	ソフトシール仕切弁		弁筐	座台	立上管	接合部品	ライナ	Gリンク	Pリンク	管栓帽		異種管継手	不断水バルブ	不断水割T字管	不断水ソフトシール仕切弁	管明示テープ	埋設シート							
管径			受挿し	両受			L=m/本	異形管				DIP用	VP用		VP φ 100	VP φ 100× φ 75	DIP φ 150									
GX φ 100			7	2	10	10	10	21	21	13	2	2		VCロング	1			15巻	225.1							
														2												
														VC												
														1												
計	0		7	2	10	10	10	21	21	13	2	2														
管種・口径	管布設工		切断工	直管	異形管	Gリンク	Pリンク	仕切弁設置	ねじ式弁筐設置	消火栓設置	排水弁設置	フランジ接合	レジンコンクリート製ボックス設置	メカニカル継手		不断水バルブ設置工 VP φ 100	不断水割T字管設置工 VP φ 75× φ 75	不断水ソフトシール仕切弁設置工 DIP φ 150	異種管継手取り外し工	管明示テープ工	管明示シート工	鋳鉄管切断工	硬質塩化ビニル管切断工	鋼管切断工		
									A形、1号					普通	特殊管栓帽											
GX φ 100	227.722		19	57		21	13	2	9	10	1	3	8	4	3	2	1			296.4	225.1					
																	3						2	2	1	
																								1	1	
																								1		
計	227.7		19	57		21	13	2	9	10	1	3	8	4	3	5	1			296.4	225.1	2	4	2		

材料調書					
GX形 φ 100mm		掘 削 延 長 213.545			
DP=0.9m		管布設延長 210.735			
材 料	規 格	材料延長	数 量	延 長	
直 管	GX管	4.000	46	184.000	
甲 切 管	GX管	2.300	1	2.300	
甲 切 管	GX管	1.730	1	1.730	
甲 切 管	GX管	3.250	1	3.250	
甲 切 管	GX管	1.780	1	1.780	
甲 切 管	GX管	2.540	1	2.540	
甲 切 管	GX管	1.280	1	1.280	
甲 切 管	GX管	1.000	1	1.000	
甲 切 管	GX管	2.120	1	2.120	
乙 切 管 (凸)	GX管	1.000	1	1.000	
乙 切 管 (凸)	GX管	1.000	1	1.000	
乙 切 管 (凸)	GX管	1.800	1	1.800	
乙 切 管 (凸)	GX管	1.200	1	1.200	
曲 管	11 1/4°	0.360	2	0.720	
乙 字 管	H=300	0.730	2	1.460	
F 付 T 字 管	φ 100× φ 75	0.440	3	1.320	
フ ラ ン ジ 短 管	φ 75×150L		3		
補 修 弁	φ 75×200H レバー式		2		
ステンレス製補修弁	φ 75×200H レバー式		1		
地 下 式 消 火 栓	単口		2		
ステンレス製地下式消火栓	単口		1		
消 火 栓 筐	φ 500×690H		1	(蓋含む)	
排 水 弁 筐	φ 500×690H		2	(蓋含む)	
二 受 T 字 管	φ 100× φ 100	0.590	2	1.180	
異 種 管 継 手	VC φ 100	0.011	1	0.011	
異種管継手(ロング型)	VC φ 100	0.081	2	0.162	
ソフトシール仕切弁	受挿し φ 100	0.490	5	2.450	
ソフトシール仕切弁	両受 φ 100	0.180	2	0.360	
仕 切 弁 筐 ・ 座 台	H=510～690mm	浅埋設用 中型	7		
接 合 部 品	異形管		13		
接 合 部 品	ライナ	0.029	18	0.522	
接 合 部 品	Gリンク		7		
接 合 部 品	Pリンク	0.180	2	0.360	
管 栓 帽	DIP用 φ 100		2		

[illegible]

材料調書					
GX形 φ 100mm		掘 削 延 長 12.908			
DP=1.2m②		管布設延長 11.928			
材 料	規 格	材料延長	数 量	延 長	
直 管	GX管	4.000	1	4.000	
甲 切 管	GX管	1.820	1	1.820	
乙 切 管 (凸)	GX管	2.340	1	2.340	
乙 切 管 (凸)	GX管	1.000	2	2.000	
曲 管	22° 1/2	0.380	1	0.380	
曲 管	45°	0.420	1	0.420	
両 受 曲 管	45°	0.160	1	0.160	
継 輪	φ 100	0.200	1	0.200	
ソフトシール仕切弁	受挿し φ 100	0.490	2	0.980	
仕 切 弁 筐 ・ 座 台	H=510～690mm	浅埋設用 中型	2		
F 付 T 字 管	φ 100×φ 75	0.440	1	0.440	
フ ラ ン ジ 短 管	φ 75×400L		1		
補 修 弁	φ 75×200H レバー式		1		
地 下 式 消 火 栓	単口		1		
排 水 弁 筐	φ 500×690H		1	(蓋含む)	
不 断 水 バ ル ブ	VP φ 100		1		
異 種 管 継 手	VC φ 100	0.110	1	0.110	
接 合 部 品	異形管		6		
接 合 部 品	ライナ	0.029	2	0.058	
接 合 部 品	Gリンク		3		

切 管 調 書 GX形 φ 100mm L=4.0m/本							
	甲切管	乙切管	乙切管	乙切管(凸)	残管		切断
1	2.300			0.890	乙	0.810	2
2	1.680			1.680	乙	0.640	2
3	1.730			1.000	乙	1.270	2
4	3.250				乙	0.750	1
5	1.780			1.800	乙	0.420	2
6	2.540			1.200	乙	0.260	2
7	1.280			2.340	乙	0.380	2
8	1.000			1.000	乙	2.000	2
9	2.120			1.000	乙	0.880	2
10	1.820			1.000	乙	1.180	2
計							19

埋設シート算出表

管 径	φ 100mm				計
管布設延長	227.722				
消火栓筐数	4				
	0.664				
材 料 長	225.066				225.066
設 計 値	225.1	0.0	0.0	0.0	225.1

埋設表示テープ算出表

管 径	φ 75mm	φ 100mm			計
直 管		47			
切 管		10			
材 料 長		296.4			296.4
1 本あたり	4.7	5.2			
設 計 値	0	14.82	0	0	15

巻/20m

書 調 管 去 撤

撤去管費

VP ϕ 50mm $\cdot$ ϕ 100mm

[illegible]

土工数量計算書（給水管）

土工数量集計表						
			①	②	合計	改め
			給水管	給水管		
			φ 20～φ 50	φ 20～φ 50		
			車道 39型	砂利道		
舗装版切断工	t=5cm	m	128.0		128.0	130
舗装版取壊工 0.20BH	t=10cm以下	m ²	38.4		38.4	38
機械掘削工	0.20BH	m ³	32.6	44.8	77.4	80
掘削工	人力	m ³	1.8		1.8	2
埋戻工(改良土)	0.20BH	m ³	9.8	12.7	22.5	23
埋戻工(発生土)	0.20BH	m ³	9.6	16.9	26.5	27
埋戻工(発生土)	人力	m ³	1.8	0.0	1.8	2
残土処分工	発生土	m ³	21.9	26.0	47.9	48
残土処分工	AS	m ³	1.9		1.9	2
下層路盤工	再生切込碎石 t=19cm	m ²	38.4		38.4	38
下層路盤工	再生切込碎石 t=20cm	m ²		49.8	49.8	50
上層路盤工	再生粒調碎石 t=15cm	m ²	38.4		38.4	38
上層路盤工	再生粒調碎石 t=10cm	m ²		49.8	49.8	50
表層工(車道)	再生密粒度アスコン t=5cm PK3	m ²	38.4		38.4	38

延長集計表

[illegible]

土工計算書

車道 39型

給水管

HIVP φ 20～φ 50mm DP=0.9m

人力掘削・埋め戻し(1箇所あたり) 乙止 (0.5*1.0*0.9=0.45m³)

丙止 (0.5*1.0*0.3=0.15m³)

①

計算条件	管種・管径	HIVP φ 20～φ 50		機械掘削	0.85	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.26	m	粒状改良土
	管呼び径	0.050	m	機械埋戻	0.25	m	発生土
	管外径	0.060	m	路盤	0.19	m	下層路盤
	掘削幅	0.60	m	路盤	0.15	m	上層路盤
				AS	0.05	m	
掘削延長	64.00						64.0 m
舗装版切断工 t=5cm	64.00	×	2	=		128.0	m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	64.00	×	0.60	=		38.4	m ²
機械掘削工	64.00	×	0.60	×	0.85	=	32.6 m ³
人力掘削工	乙 0.45	×	箇所 3	+	丙 0.15	×	箇所 3
	=						1.8 m ³
埋戻工 (改良土)	(0.60 × 0.26 - 0.060 2						
	× π ÷ 4) × 64.00 =						9.8 m ³
埋戻工 (発生土)	64.00	×	0.60	×	0.25	=	9.6 m ³
人力埋戻工 (発生土)							1.8 m ³
残土処分工(発生土)	32.6	-	発生土 9.6	÷	0.9	=	21.9 m ³
残土処分工(AS)	38.40	×	0.05	=		1.9	m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	64.00	×	0.60	=		38.4	m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	64.00	×	0.60	=		38.4	m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	64.00	×	0.60	=		38.4	m ²

土工計算書

未舗装

給水管

HIVP ϕ 20 $\sim$ ϕ 50mm DP=0.9m

人力掘削・埋め戻し(1箇所あたり) 乙止 ($0.5*1.0*0.9=0.45\text{m}^3$)

丙止 ($0.5*1.0*0.3=0.15\text{m}^3$)

②

計算条件	管種・管径	HIVP φ 20～φ 50			機械掘削	0.90	m	
	舗装版厚	0.05	m		機械埋戻	0.26	m	粒状改良土
	管呼び径	0.050	m		機械埋戻	0.34	m	発生土
	管外径	0.060	m		路盤	0.20	m	下層路盤
	掘削幅	0.60	m		路盤	0.10	m	上層路盤
掘削延長	83.00							83.0 m
機械掘削工	83.00 × 0.60 × 0.90 =							44.8 m ³
人力掘削工	乙 箇所 丙 箇所 0.45 × 0 + 0.15 × 0 =							0.0 m ³
埋戻工（改良土）	(0.60 × 0.26 - 0.060 ² × π ÷ 4) × 83.00 =							12.7 m ³
埋戻工（発生土）	83.00 × 0.60 × 0.34 =							16.9 m ³
人力埋戻工（発生土）								0.0 m ³
残土処分工(発生土)	44.8 - 発生土 16.9 ÷ 0.9 =							26.0 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=20cm RC-40	83.00 × 0.60 =							49.8 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=10cm RM-40	83.00 × 0.60 =							49.8 m ²

給水管布設費

給水管布設費

設 置 工	規 格	数 量	単 位
硬質塩化ビニル管布設工	φ 13	2.0	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 20	109	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 25	13	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 30	5.8	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 40	0	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 50	46.8	m
サドル分水栓建込工	HIVP φ 50×φ 20	3	箇所
サドル分水栓建込工	HIVP φ 50×φ 25	1	箇所
サドル分水栓建込工	DIP φ 100×φ 20	17	箇所
サドル分水栓建込工	DIP φ 100×φ 25	5	箇所
サドル分水栓建込工	DIP φ 100×φ 30	1	箇所
サドル分水栓建込工	DIP φ 100×φ 40	0	箇所
サドル分水栓建込工	DIP φ 100×φ 50	1	箇所
コ ア 取 付 工	φ 20～φ 50	24	箇所
止 水 栓 取 付 工	φ 20	5	箇所
止 水 栓 取 付 工	φ 50	2	箇所
量 水 器 取 付 工	φ 13	2	箇所
量 水 器 取 付 工	φ 20	3	箇所
給 水 管 洗 管 工	φ 13	3	箇所
給 水 管 洗 管 工	φ 20	15	箇所
給 水 管 洗 管 工	φ 25	3	箇所
給 水 管 洗 管 工	φ 30	1	箇所
管 明 示 シ ー ト 工		161.6	m

材 料 調 書（給水管）

改良方法	既設接続	乙止めまで	メーターまで	SVまで	
	22	0	5	0	

布設延長 (HIVP+フレキシブル継手延長)	φ 13	φ 20	φ 25	φ 30
	2.00	109.00	13.00	5.80
	φ 40	φ 50		
	0.00	46.80		

給水材料集計表

材料名	規格	数量	単位
H I V P	φ 13	1	4m/本
			2.0
	φ 20	25	99.0
	φ 25	3	10.0
	φ 30	2	5
	φ 40	0	0
	φ 50	12	46
			ケ
H I ソ ケ ッ ト	φ 13	2	
	φ 20	16	
	φ 25	0	
	φ 30	0	
	φ 40	0	
	φ 50	11	
			ケ
H I エ ル ボ	φ 13	4	
	φ 20	39	
	φ 25	0	
	φ 30	0	
	φ 40	0	
	φ 50	4	

給水材料集計表

材料名	規格	数量	単位
H I キ ャ ッ プ	φ 13	0	ケ
	φ 20	20	
	φ 25	6	
	φ 30	1	
	φ 40	0	
	φ 50	1	
H I 異 径 ソ ケ ッ ト	φ 20×φ 13	2	ケ
	φ 25×φ 13	0	
	φ 30×φ 25	0	
	φ 50×φ 40	0	
ガイドナット付メーターユニ オ	φ 13	4	ケ
	φ 20	6	
	φ 25	0	
	φ 30	0	
	φ 40	0	
	φ 50	0	
フ レ キ シ ブ ル 管	φ 20	20	0.5m/本 0.8m/本
	φ 25	6	
	φ 30	1	
	φ 40	0	
	φ 50	1	
乙 止 水 栓	φ 20	5	ケ
	φ 25	0	
乙 止 水 栓 筐	PVC製 φ 100×H500～700mm	5	ケ
	铸铁製 φ 100×H500～700mm	0	

給水材料集計表

材料名	規格	数量	単位
青銅製ソフトシール仕切弁	φ 30	0	ケ
	φ 40	0	
	φ 50	2	
S V 筐	公道用	2	ケ
	私道用	0	
	敷地用	0	
R C 座 台	中型	2	ケ
メーターボックス	φ 13	2	ケ
	φ 20	3	
	φ 25	0	
	φ 30	0	
	φ 40	0	
	φ 50	0	
丙 止 水 栓	φ 13	2	ケ
	φ 20	3	
	φ 25	0	
	φ 30	0	
	φ 40	0	
	φ 50	0	
サドル分水栓	HVP φ 50×20	3	ケ
	HVP φ 50×25	1	
	DIP φ 100×20	17	
	DIP φ 100×25	5	
	DIP φ 100×30	1	
	DIP φ 100×40	0	
	DIP φ 100×50	1	
径 違 ソ ケ ッ ト	φ 65×φ 50	1	ケ
消 火 栓 ア ダ プ タ ー	φ 65	1	ケ
ハット型仕切弁筐(座台含む)		1	ケ
HI ハ ´ ル フ ´ ソ ケ ッ ト	φ 50	1	ケ
HI ベ ン ド 45 °	φ 50	1	ケ
HI エ ル ボ 45 °	φ 20	4	ケ
管 明 示 シ ー ト	幅15cm	161.6	m

給水管材料一覧

名称	M 口径	改良方法	サドル分水栓		HIVP (車道)		HIVP (未舗装)		HIVP(民)		HIVP(全体)		ソケット		エルボ90°		キャップ		異径ソケット		メーター ユニオン		フレキシブル 継手		乙止水栓		乙管 (PVC製)		メーターボッ クス		丙止水栓		青銅製ソフト シール仕切弁		SV管		座台	径違ソケット φ65×φ50		消火栓 アダプター		ハット型 仕切弁管		HI パルプソケット		HIベンド 45°		HIエルボ 45°	
図面上名称			本管×給水	個数	口径	m			口径	m	口径	m	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	×口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	個数	個数	個数	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数					
HIVP延長(車道)	φ20～ φ50	64.0																																															
HIVP延長(未舗装)	φ20～ φ50	83.0																																															
HIVP延長(民地)	φ20～ φ50	15.0	50×20	3																																													
フレキシブル継手 延長(車道)	φ20～ φ50	14.6	50×25	1				13	2.0	13	2.0	13	2	13	4					13	4					13	2	13	2												13	0	13	0	13	0			
土工延長		176.6	100×20	17	20	49.0	20	37.0	20	13.0	20	99.0	20	16	20	39	20	20	20×13	2	20	6	20	20	20	5	20	5	20	3	20	3			私							20	0	20	0	20	4		
既設接続	22		100×25	5	25	9.0	25	1.0	25	0.0	25	10.0	25	0	25	0	25	6			25	0	25	6	25	0	25	0	25	0	25	0			公	2	2					25	0	25	0	25	0		
乙止めまで改良	0		100×30	1	30	5.0	30	0.0	30	0.0	30	5.0	30	0	30	0	30	1			30	0	30	1	30	0	30	0	30	0	30	0	30	0	敷							30	0	30	0	30	0		
メーターまで改良	5		100×40	0	40	0.0	40	0.0	40	0.0	40	0.0	40	0	40	0	40	0			40	0	40	0	40	0	40	0	40	0	40	0	40	0								40	0	40	0	40	0		
SVまで改良	0		100×50	1	50	1.0	50	45.0	50	0.0	50	46.0	50	11	50	4	50	1			50	0	50	1	50	0	50	0	50	0	50	0	50	2								50	1	50	1	50	0		
給水管洗管工	13	3箇所																																															
給水管洗管工	20	15箇所																																															
給水管洗管工	25	3箇所																																															
給水管洗管工	30	1箇所																																															
給水管洗管工	40	0箇所																																															
給水管洗管工	50	0箇所	計	28	計	64.0	計	83.0	計	15.0	計	162.0	計	29	計	47	計	28	計	2	計	10	計	28	計	5	計	5	計	5	計	5	計	2	計	2	2	計	1	計	1	計	1	計	1	計	4		

アスファルト切断濁水算出調書

舗装切断厚	濁水処理量 (m ³ /100m)	切断延長 (m)	濁水量 (m ³)	備 考
3cm	0.078		0.0000	
4cm	0.104		0.0000	
5cm	0.130	1051.6	1.3670	
6cm	0.152		0.0000	
7cm	0.174		0.0000	
10cm	0.240		0.0000	
11cm	0.262		0.0000	
15cm	0.350		0.0000	
20cm	0.460		0.0000	
25cm	0.570		0.0000	
26cm	0.592		0.0000	
30cm	0.680		0.0000	
計		1051.6	1.3670	
改め			1.37	