

土工数量計算書 (配水管)

土工数量集計表													
			①	②	③	④	⑤	⑥	⑦	⑧	⑨	昼間 合計	改め
			配水管	配水管	配水管	分水栓 キャップ	分水栓 キャップ	既設管撤去	仮設管撤去	仮設管撤去	仮設管撤去		
			DIP φ 100 DP=0.85m	DIP φ 100 DP=1.3m	DIP φ 100 DP=1.3m	φ 50 DP=1.3m	φ 50 DP=1.3m	DIP φ 100 DP=1.2m	PP φ 50	PP φ 50	DIP φ 100 DP=0.9m		
			車道 39型	車道 39型	車道 65型 (幹19)	車道 39型	車道 65型 (幹19)	車道 39型	車道 39型	車道 65型 (幹19)	車道 39型		
舗装版切断工	t=5cm	m	69.2	182.3				13.2			59.2	323.9	320
舗装版切断工	t=7cm	m				4.0	4.0			0.0		8.0	10
舗装版切断工	t=10cm	m			8.7							8.7	10
舗装版取壊工 0.20BH	t=10cm以下	m ²	44.2	8.2	2.6	1.0	1.0	3.6	116.1	0.2	17.4	194.3	194
機械掘削工	0.20BH	m ³	40.6	116.8	3.4	1.2	1.2	4.5	38.4	0.1	5.8	212.0	210
埋戻工(改良土)	0.20BH	m ³				0.2	0.2					0.4	0.4
埋戻工(発生土)	0.20BH	m ³	24.9	4.8	2.0	0.7	0.2	3.3	0.0	0.0	0.0	35.8	40
残土処分工	発生土	m ³	13.0	111.5	1.2	0.4	1.0	0.8	38.4	0.1	5.8	172.2	172
残土処分工	AS	m ³	2.2	0.4	0.3	0.1	0.1	0.2	5.8	0.01	0.9	10.0	10
下層路盤工	再生切込碎石 t=19cm	m ²	44.2	85.3			1.0	3.6	116.1		17.4	267.6	268
下層路盤工	再生切込碎石 t=20cm	m ²			2.6	1.0				0.2		3.8	4
上層路盤工	再生粒調碎石 t=15cm	m ²	44.2	85.3			1.0	3.6	116.1		17.4	267.6	268
上層路盤工	再生粒調碎石 t=18cm	m ²			2.6	1.0				0.2		3.8	4
表層工(車道)	再生密粒度アスコン t=5cm PK3	m ²	44.2	85.3		1.0		3.6	116.1		17.4	267.6	268
表層工(車道)	再生密粒度アスコン t=7cm PK3	m ²			2.6		1.0			0.2		3.8	4
路床工	粒状改良土 t=20cm	m ²			2.6		1.0					3.6	4

延長集計表

[illegible]

土工計算書

車道 39型

配水管

DIP φ 100mm DP=0.85m

①

計算条件	管種・管径	DIP φ 100			機械掘削	0.92	m	
	舗装版厚	0.05	m		機械埋戻	0.58	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	67.94							67.94 m
舗装版切断工 t=5cm	67.94	×	1	+	0.65	×	2	= 69.2 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	67.94	×	0.65					= 44.2 m ²
機械掘削工	67.94	×	0.65	×	0.92			= 40.6 m ³
埋戻工（発生土）	$\left(0.65 \times 0.58 - \frac{0.118^2}{4} \right) \times \pi \times 67.94$							= 24.9 m ³
残土処分工(発生土)	40.6	-	発生土 24.9	÷	0.9			= 13.0 m ³
残土処分工(AS)	44.2	×	0.05					= 2.2 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	67.94	×	0.65					= 44.2 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	67.94	×	0.65					= 44.2 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	67.94	×	0.65					= 44.2 m ²

土工計算書

車道 39型

配水管

DIP φ 100mm DP=1.3m

②

計算条件	管種・管径	DIP φ 100			機械掘削	1.37	m	
	舗装版厚	0.05	m		機械埋戻	1.03	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	131.15							131.15 m
舗装版切断工 t=5cm	131.15	×	2	—	80.00	×	1	= 182.3 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	131.15	×	0.65					= 8.2 m ²
機械掘削工	131.15	×	0.65	×	1.37			= 116.8 m ³
埋戻工（発生土）	$\left(0.65 \times 1.0 - \frac{0.118^2}{4} \right) \times 131.15$							= 4.8 m ³
残土処分工(発生土)	116.8	—	発生土 4.8	÷	0.9			= 111.5 m ³
残土処分工(AS)	8.2	×	0.05					= 0.4 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	131.15	×	0.65					= 85.3 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	131.15	×	0.65					= 85.3 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	131.15	×	0.65					= 85.3 m ²

土工計算書
 車道 65型(幹19)
 配水管
 DIP φ 100mm DP=1.3m

③

計算条件	管種・管径	DIP φ 100		機械掘削	1.32	m	
	舗装版厚	0.10	m	機械埋戻	0.77	m	発生土
	管呼び径	0.100	m	路盤	0.20	m	下層路盤
	管外径	0.118	m	路盤	0.18	m	上層路盤
	掘削幅	0.65	m	AS	0.07	m	
				路床	0.20	m	粒状改良土
掘削延長	4.00						4.00 m
舗装版切断工 t=5cm	4.00	×	2	+	0.65	×	1 = 8.7 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	4.00	×	0.65				= 2.6 m ²
機械掘削工	$\left(0.65 \times 1.32 - 0.118 \times \frac{\pi}{4} \right) \times 4.00$						= 3.4 m ³
埋戻工（発生土）	$\left(0.65 \times 0.77 - 0.118 \times \frac{\pi}{4} \right) \times 4.00$						= 2.0 m ³
残土処分工(発生土)	3.4	-	発生土 2.0	÷	0.9		= 1.2 m ³
残土処分工(AS)	2.6	×	0.10				= 0.3 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=20cm RC-40	4.00	×	0.65				= 2.6 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=18cm RM-40	4.00	×	0.65				= 2.6 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=7cm PK-3	4.00	×	0.65				= 2.6 m ²
路床 粒状改良土 t=20cm	4.00	×	0.65				= 2.6 m ²

土工計算書
 車道 39型
 分水栓キャップ
 φ 50mm DP=1.3m

④

計算条件	管種・管径	φ 50	機械掘削	1.23	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.20	m 粒状改良土
	管呼び径	0.000	m	機械埋戻	0.69	m 発生土
	管外径	0.000	m	路盤	0.19	m 下層路盤
	掘削幅	1.00	m	路盤	0.15	m 上層路盤
			AS	0.05	m	
掘削延長	1.00					1.00 m
舗装版切断工 t=5cm	1.00	×	2	+	1.00 × 2 =	4.0 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	1.00	×	1.00		=	1.0 m ²
機械掘削工	$\left(1.00 \times 1.23 - 0.000 \times \pi \div 4 \right) \times 1.00 =$					1.2 m ³
埋戻工（粒状改良土）	$\left(1.00 \times 0.20 - 0.000 \times \pi \div 4 \right) \times 1.00 =$					0.2 m ³
埋戻工（発生土）	$\left(1.00 \times 0.69 - 0.000 \times \pi \div 4 \right) \times 1.00 =$					0.7 m ³
残土処分工(発生土)	1.2	-	発生土 0.7	÷	0.9	= 0.4 m ³
残土処分工(AS)	1.0	×	0.05		=	0.1 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	1.00	×	1.00		=	1.0 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	1.00	×	1.00		=	1.0 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	1.00	×	1.00		=	1.0 m ²

土工計算書
 車道 65型(幹19)
 分水栓キャップ
 φ 50mm DP=1.3m

⑤

計算条件	管種・管径	φ 50	機械掘削	1.23	m					
	舗装版厚	0.07	m	機械埋戻	0.20	m 粒状改良土				
	管呼び径	0.000	m	機械埋戻	0.15	m 発生土				
	管外径	0.000	m	路盤	0.20	m 下層路盤				
	掘削幅	1.00	m	路盤	0.48	m 上層路盤				
			AS	0.07	m					
			路床	0.20	m	粒状改良土				
掘削延長	1.00					1.00 m				
舗装版切断工 t=5cm	1.00	×	2	+	1.00	×	2	=	4.0 m	
舗装版取壊工 As t=10cm以下	1.00	×	1.00					=	1.0 m ²	
機械掘削工	(1.00 × 1.23 - 0.000 2 × π ÷ 4) × 1.00 =								1.2 m ³	
埋戻工 (粒状改良土)	(1.00 × 0.20 - 0.000 2 × π ÷ 4) × 1.00 =								0.2 m ³	
埋戻工 (発生土)	(1.00 × 0.15 - 0.000 2 × π ÷ 4) × 1.00 =								0.2 m ³	
残土処分工(発生土)	1.2	-	発生土 0.2	÷	0.9				=	1.0 m ³
残土処分工(AS)	1.0	×	0.07					=	0.1 m ³	
下層路盤工 再生切込碎石 t=20cm RC-40	1.00	×	1.00					=	1.0 m ²	
上層路盤工 再生粒調碎石 t=18cm RM-40	1.00	×	1.00					=	1.0 m ²	
表層工 再生密粒度アスコン t=7cm PK-3	1.00	×	1.00					=	1.0 m ²	
路床 粒状改良土 t=20cm	1.00	×	1.00					=	1.0 m ²	

土工計算書
 車道 39型
 既設管撤去
 DIP φ 100mm DP=1.2m

⑥

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	0.60	m		AS	0.05	m	
掘削延長	6.00							6.00 m
舗装版切断工 t=5cm	6.00	×	2	+	0.60	×	2	= 13.2 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	6.00	×	0.60					= 3.6 m ²
機械掘削工	(	0.60	×	1.27	-	0.118	2	
			×	π	÷	4	)	
						×	6.00	= 4.5 m ³
埋戻工（発生土）	6.00	×	0.60	×	0.930			= 3.3 m ³
残土処分工(発生土)	4.5	-	発生土 3.3	÷	0.9			= 0.8 m ³
残土処分工(AS)	3.6	×	0.05					= 0.2 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	6.00	×	0.60					= 3.6 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	6.00	×	0.60					= 3.6 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	6.00	×	0.60					= 3.6 m ²

土工計算書
 車道 39型
 仮設管撤去
 PP φ 50mm

⑦

計算条件	管種・管径	PP φ 50		機械掘削	0.34	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.00	m	発生土
	管呼び径	0.050	m	路盤	0.19	m	下層路盤
	管外径	0.060	m	路盤	0.15	m	上層路盤
	掘削幅	0.60	m	AS	0.05	m	
掘削延長	193.45						193.45 m
舗装版切断工 t=5cm	193.45	×	0	+	0.60	×	0 = 0.0 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	193.45	×	0.60				= 116.1 m ²
機械掘削工	$\left(0.60 \times 0.34 - 0.060^2 \times \pi \div 2 \right) \times 193.45$						= 38.4 m ³
埋戻工（発生土）	193.45	×	0.60	×	0.000		= 0.0 m ³
残土処分工(発生土)	38.4	-	発生土 0.0	÷	0.9		= 38.4 m ³
残土処分工(AS)	116.1	×	0.05				= 5.8 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	193.45	×	0.60				= 116.1 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	193.45	×	0.60				= 116.1 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	193.45	×	0.60				= 116.1 m ²

土工計算書
 車道 65型
 仮設管撤去
 PP φ 50mm

⑧

計算条件	管種・管径	PP φ 50		機械掘削	0.38	m	
	舗装版厚	0.07	m	機械埋戻	0.00	m	発生土
	管呼び径	0.050	m	路盤	0.20	m	下層路盤
	管外径	0.060	m	路盤	0.18	m	上層路盤
	掘削幅	0.06	m	AS	0.07	m	
掘削延長	4.05						4.05 m
舗装版切断工 t=5cm	4.05	×	0	+	0.06	×	0 = 0.0 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	4.05	×	0.06				= 0.2 m ²
機械掘削工	$\left(0.06 \times 0.38 - 0.060^2 \times \pi \div 2 \right) \times 4.05$						= 0.1 m ³
埋戻工（発生土）	4.05	×	0.06	×	0.000		= 0.0 m ³
残土処分工(発生土)	0.1	-	発生土 0.0	÷	0.9		= 0.1 m ³
残土処分工(AS)	0.2	×	0.07				= 0.01 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=20cm RC-40	4.05	×	0.06				= 0.2 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=18cm RM-40	4.05	×	0.06				= 0.2 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=7cm PK-3	4.05	×	0.06				= 0.2 m ²

土工計算書
 車道 39型
 仮設管撤去
 HIVP φ 20～φ 50

⑨

計算条件	管種・管径	HIVP φ 50			機械掘削	0.34	m	
	舗装版厚	0.05	m		機械埋戻	0.00	m	発生土
	管呼び径	0.050	m		路盤	0.19	m	下層路盤
	管外径	0.060	m		路盤	0.15	m	上層路盤
	掘削幅	0.60	m		AS	0.05	m	
掘削延長	29.00							29.00 m
舗装版切断工 t=5cm	29.00	×	2	+	0.60	×	2	= 59.2 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	29.00	×	0.60					= 17.4 m ²
機械掘削工	(	0.60	×	0.34	-	0.060	2	
			×	π	÷	2	)	
					×	29.00		= 5.8 m ³
埋戻工（発生土）	29.00	×	0.60	×	0.000			= 0.0 m ³
残土処分工(発生土)	5.8	-	発生土 0.0	÷	0.9			= 5.8 m ³
残土処分工(AS)	17.4	×	0.05					= 0.9 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	29.00	×	0.60					= 17.4 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	29.00	×	0.60					= 17.4 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	29.00	×	0.60					= 17.4 m ²

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	353.1	0.4590	
6cm	0.152		0.0000	
7cm	0.174	8.0	0.0139	
10cm	0.240	8.7	0.0208	
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		369.8	0.4937	
改め			0.49	

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	201.3	m
鋳 鉄 管 切 断 工	φ 100	8	口
接 合 工	直管 φ 100	49	口
接 合 工	異形管 φ 100	13	口
接 合 工	Gリンク φ 100	12	口
仕 切 弁 設 置 工	φ 100	5	基
ね じ 式 弁 筐 設 置 工	A形、1号	5	箇所
消 火 栓 設 置 工	単口	1	箇所
排 水 弁 設 置 工	単口	1	箇所
フ ラ ン ジ 継 手 工	φ 75	4	口
レジンコンクリート製ボックス設置工	円形3号	2	個
メ カ ニ カ ル 継 手 工	特殊 φ 100	1	口
メカニカル継手取外し工	特殊φ 100	2	口
既 設 管 切 断 工	DIP φ 100	1	口
管 明 示 テ ー プ 工	φ 100	260.0	m
管 明 示 シ ー ト 工		199.9	m

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		F付T字管	フランジ短管		補修弁	ステンレス製補修弁	地下式消火栓	ステンレス製地下式消火
管径	N	切管	計	11°	22°	45°	45°	300H	450H	φ100× φ75	φ75×500L	φ75×150L	φ75×200H	単口	単口	単口
GX φ100	45	5	50	1	2	1	2	3	1	2	1	1	1	1	1	1
種別	排水弁管	消火管	ソフトシール仕切弁		弁管・座台	VU-200	継輪	両受短管	接合部品	ライナ	Gリンク	受口用栓 (直管用)	標示テープ	埋設シート		
管径	500×690	500×690	受挿し	両受					異形管							
GX φ100	1	1	3	2	5	5	1	1	13	9	12	1	260	199.9		
													13巻			
管種・口径	管布設工		切断工	直管	異形管	Gリンク	メカニカル継手 特殊	排水弁設置 人力	消火栓設置 人力	フランジ接合	レシンコンクリート 製ボックス設置	仕切弁設置 人力	ねじ式弁管 設置 A形、1号	メカニカル継 手取外し工		
GX φ100	201.3		8	49	13	12	1	1	1	4	2	5	5	2	1	
管種・口径	管明示テープ工	管明示シート工														
GX φ100	260.0	199.9														

材料調書				
GX形φ100mm DP=1.3m		掘削延長 135.154 管布設延長 133.814		
材 料	規 格	材料延長	数 量	延 長
直 管	GX管	4.000	29	116.000
甲 切 管	GX管	3.880	1	3.880
甲 切 管	GX管	1.110	1	1.110
甲 切 管	GX管	1.800	1	1.800
乙 切 管	GX管	1.100	1	1.100
乙 切 管	GX管	1.000	1	1.000
乙 切 管	GX管	1.010	1	1.010
乙 切 管	GX管	3.030	1	3.030
曲 管	11 1/4°	0.360	1	0.360
曲 管	22 1/2°	0.380	2	0.760
曲 管	45°	0.420	1	0.420
両 受 曲 管	45°	0.160	2	0.320
乙 字 管	φ100×300H	0.730	3	2.190
F 付 T 字 管	φ100×φ75	0.440	1	0.440
フ ラ ン ジ 短 管	φ75×500L		1	
補 修 弁	φ75×200H レバー式		1	
地 下 式 消 火 栓	単口		1	
排 水 弁 筐	φ500×690H		1	(蓋含む)
継 輪	φ100	0.200	1	0.200
両 受 短 管	φ100	0.020	1	0.020
ソフトシール仕切弁	両受 φ100	0.180	2	0.360
ソフトシール仕切弁	受挿し φ100	0.490	2	0.980
仕 切 弁 筐 ・ 座 台	H=510～690mm	浅埋設用 中型	2	
V U 管	φ200		2	
接 合 部 品	異形管		12	
接 合 部 品	ライナ	0.029	6	0.174
接 合 部 品	Gリンク		10	

材料調書				
GX形φ100mm DP=0.85m		掘削延長 67.937 管布設延長 67.447		
材 料	規 格	材料延長	数 量	延 長
直 管	GX管	4.000	16	64.000
甲 切 管	GX管	1.170	1	1.170
甲 切 管	GX管	0.970	1	0.970
乙 字 管	φ100×450H	0.780	1	0.780
F 付 T 字 管	φ100×φ75	0.440	1	0.440
フ ラ ン ジ 短 管	φ75×150L		1	
ス テ ン レ ス 製 補 修 弁	φ75×200H レバー式		1	
ステンレス製地下式消火栓	単口		1	
消 火 栓 筐	φ500×690H		1	(蓋含む)
ソフトシール仕切弁	受挿し φ100	0.490	1	0.490
仕 切 弁 筐 ・ 座 台	H=510～690mm	浅埋設用 中型	1	
V U 管	φ200		1	
接 合 部 品	異形管		1	
接 合 部 品	ライナ	0.029	3	0.087
接 合 部 品	Gリンク		2	
受口用栓(直管用)	DIP用φ100		1	

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	3.880				乙	0.120	1
2	1.170			1.100	甲	1.730	2
3	1.110			1.000	乙	1.890	2
4	1.800			1.010	乙	1.190	2
5	0.970			3.030	乙	0.000	1
計							8

埋設シート算出表

管 径	GX φ 100mm			計
管布設延長	201.261			
消火栓筐数	2			
	0.664	0.664	0.664	
材 料 長	199.933	0	0	199.933
設 計 値	199.9	0.0	0.0	199.9

埋設表示テープ算出表

管 径	φ 100mm			計
直 管	45	0		
切 管	5	0		
材 料 長	260	0		260.0
1 本あたり	5.2			
設 計 値	13	0	0	13

巻/20m

撤 去 管 調 書

撤去管費

PP ϕ 50mm[illegible]

撤去管費

DIP 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 25	φ 20		
			車道 39型	車道 39型		
舗装版切断工	t=5cm	m	11.0	18.2	29.2	29
舗装版取壊工 0.20BH	t=10cm以下	m ²	9.0	12.6	21.6	22
機械掘削工	0.20BH	m ³	11.3	10.1	21.4	21
掘削工	人力	m ³	0.0	0.0	0.0	0
埋戻工(改良土)	0.20BH	m ³	2.3	3.3	5.6	6
埋戻工(発生土)	0.20BH	m ³	5.9	2.5	8.4	8
埋戻工(発生土)	人力	m ³	0.0	0.0	0.0	0
残土処分工	発生土	m ³	4.7	7.3	12.0	12
残土処分工	AS	m ³	0.5	0.6	1.1	1
下層路盤工	再生切込碎石 t=19cm	m ²	9.0	12.6	21.6	22
上層路盤工	再生粒調碎石 t=15cm	m ²	9.0	12.6	21.6	22
表層工(車道)	再生密粒度アスコン t=5cm PK3	m ²	9.0	12.6	21.6	22

延長集計表

[illegible]

土工計算書

車道 39型

給水管

HIVP φ 20～φ 25mm DP=1.3m

9箇所

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

①

丙止 (0.5*1.0*0.3=0.15m³)

計算条件	管種・管径	HIVP φ 20～φ 25			機械掘削	1.250	m	
	舗装版厚	0.05	m		機械埋戻	0.260	m	粒状改良土
	管呼び径	0.020	m		機械埋戻	0.650	m	発生土
	管外径	0.026	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	15.00							15.0 m
舗装版切断工 t=5cm	4.00	×	2	+	0.60	×	5	= 11.0 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	15.00	×	0.60					= 9.0 m ²
機械掘削工	15.00	×	0.60	×	1.250			= 11.3 m ³
人力掘削工	乙 0.45	×	箇所 0	+	丙 0.15	×	箇所 0	= 0.0 m ³
埋戻工 (改良土)	(0.60	×	0.26	-	0.026	2		
		×	π	÷ 4)		×	15.00	= 2.3 m ³
埋戻工 (発生土)	15.00	×	0.60	×	0.65			= 5.9 m ³
人力埋戻工 (発生土)								0.0 m ³
残土処分工(発生土)	11.30	-	発生土 5.90	÷	0.9			= 4.7 m ³
残土処分工(AS)	9.00	×	0.05					= 0.5 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	15.00	×	0.60					= 9.0 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	15.00	×	0.60					= 9.0 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	15.00	×	0.60					= 9.0 m ²

土工計算書

車道 39型

給水管

HIVP φ 20mm DP=0.85m

7箇所

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

②

丙止 (0.5*1.0*0.3=0.15m³)

計算条件	管種・管径	HIVP φ 20～φ 25			機械掘削	0.800	m	
	舗装版厚	0.05	m		機械埋戻	0.260	m	粒状改良土
	管呼び径	0.020	m		機械埋戻	0.200	m	発生土
	管外径	0.026	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	21.00							21.0 m
舗装版切断工 t=5cm	7.00	×	2	+	0.60	×	7	= 18.2 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	21.00	×	0.60					= 12.6 m ²
機械掘削工	21.00	×	0.60	×	0.800			= 10.1 m ³
人力掘削工	乙 0.45	×	箇所 0	+	丙 0.15	×	箇所 0	= 0.0 m ³
埋戻工 (改良土)	(0.60	×	0.26	-	0.026	2		
		×	π	÷ 4)		×	21.00	= 3.3 m ³
埋戻工 (発生土)	21.00	×	0.60	×	0.20			= 2.5 m ³
人力埋戻工 (発生土)								0.0 m ³
残土処分工(発生土)	10.10	-	発生土 2.50	÷	0.9			= 7.3 m ³
残土処分工(AS)	12.60	×	0.05					= 0.6 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	21.00	×	0.60					= 12.6 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	21.00	×	0.60					= 12.6 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	21.00	×	0.60					= 12.6 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 20	42.5	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 25	1.5	m
サドル分水栓建込工	DIP φ 100×φ 20	15	箇所
サドル分水栓建込工	DIP φ 100×φ 25	1	箇所
コア取付工	φ 20～φ 50	16	箇所
給水管洗管工	φ 13	2	箇所
給水管洗管工	φ 20	15	箇所
管明示シート工		44.0	m
ねじ込み接合工	φ 50	4	箇所

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
	17	0	0	0

布設延長 (HIVP+フレキシブル継手延長)	φ 13	φ 20	φ 25	φ 30
	0.00	42.50	1.50	0.00
	φ 40	φ 50		
	0.00	0.00		

給水材料集計表

材料名	規格	数量	単位
H I V P	φ 13	0	4m/本 0.0
	φ 20	9	35.0
	φ 25	1	1.0
	φ 30	0	0
	φ 50	0	0
H I エ ル ボ	φ 13	0	ケ
	φ 20	32	
フ レ キ シ ブ ル 管	φ 20	15	0.5m/本
	φ 25	1	
サドル付分水栓	DIP φ 100×20	15	ケ
	DIP φ 100×25	1	
	DIP φ 100×30	0	
	DIP φ 100×40	0	
	DIP φ 100×50	0	
分水キャップ	φ 50	4	ケ
管 明 示 シ ー ト	幅15cm	44.0	m

