

土工数量計算書 (配水管・仮設管)

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	仮設管布設	仮設管撤去	仮設管布設	仮設管撤去	仮設分水	仮設 給水管接続	仮設 管栓帽	不断水ソフ トシール		
			DIP φ 100 DP=1.3m	PP φ 50	PP φ 50	PP φ 50～ φ 20	PP φ 50～ φ 20	DIP φ 100 DP=1.3m	φ 50～φ 20	VP φ 100 DP=1.3m	VP φ 100 DP=1.3m		
			車道 53型	2条	2条	1条	1条	車道 53型	車道 53型	車道 53型	車道 53型		
舗装版切断工	t=5cm	m	336.7	174.2		69.9		8.0	35.1	4.0	5.4	633.3	630
舗装版取壊工 0.20BH	t=10cm以下	m ²	109.0	103.8	103.8	9.9	9.9	2.0	13.0	1.0	1.8	354.2	354
機械掘削工	0.20BH	m ³	147.5	15.6	14.6	1.5	1.4	2.7	15.6	1.4	2.6	202.9	200
埋戻工(改良土)	0.20BH	m ³						1.7	0.0	0.8	1.7	4.2	4
埋戻工(発生土)	0.20BH	m ³	89.7						10.9			100.6	100
埋戻工(発生砕石)	0.20BH	m ³		14.6		1.4						16.0	16
残土処分工	発生土	m ³	47.8	-0.6	14.6	-0.1	1.4	2.7	3.5	1.4	2.6	73.3	73
残土処分工	AS	m ³	5.5	5.2	5.2	0.5	0.5	0.1	0.7	0.1	0.1	17.90	18
下層路盤工	再生切込砕石 t=28cm	m ²	109.0					2.0	13.0	1.0	1.8	126.8	127
上層路盤工	再生粒調砕石 t=20cm	m ²	109.0					2.0	13.0	1.0	1.8	126.8	127
上層路盤工	再生粒調砕石 t=15cm	m ²			103.8		9.9					113.7	114
表層工(車道)	再生密粒度アスコン t=5cm PK3	m ²	109.0	103.8	103.8	9.9	9.9	2.0	13.0	1.0	1.8	354.2	354

延長集計表

[illegible]

DIP ϕ 100mm DP=1.3m

①

計算条件	管種・管径	DIP φ 100	機械掘削	1.370	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.840	m 発生土
	管呼び径	0.100	m	路盤	0.28	m 下層路盤
	管外径	0.118	m	路盤	0.20	m 上層路盤
	掘削幅	0.65	m	AS	0.05	m
掘削延長	167.69					167.69 m
舗装版切断工 t=5cm	$167.69 \times 2 + 0.65 \times 2 =$					336.7 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	$167.69 \times 0.65 =$					109.0 m ²
機械掘削工	$(0.65 \times 1.370 - 0.118 \times \pi \div 4) \times 167.69 =$					147.5 m ³
埋戻工（発生土）	$(0.65 \times 0.840 - 0.118 \times \pi \div 4) \times 167.69 =$					89.7 m ³
残土処分工(発生土)	$147.50 - \frac{\text{発生土}}{89.70} \div 0.9 =$					47.8 m ³
残土処分工(AS)	$109.00 \times 0.05 =$					5.5 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=28cm RC-40	$167.69 \times 0.65 =$					109.0 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=20cm RM-40	$167.69 \times 0.65 =$					109.0 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	$167.69 \times 0.65 =$					109.0 m ²

PP ϕ 50mm DP=0.14m

計算条件	管種・管径	PP φ 50	機械掘削	0.150	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.150	m 発生碎石
	管呼び径	0.050	m	路盤	m	下層路盤
	管外径	0.060	m	路盤	m	上層路盤
	掘削幅	0.60	m	AS	0.05	m
掘削延長	173.00					173.00 m
舗装版切断工 t=5cm	173.00 + 0.60 × 2 =					174.2 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	173.00 × 0.60 =					103.8 m ²
機械掘削工	173.00 × 0.60 × 0.150 =					15.6 m ³
埋戻工(発生碎石)	$\left(0.60 \times 0.150 - 0.060 \times 2 \right. \\ \left. \times \pi \div 4 \times 2 \right) \times 173.00 =$					14.6 m ³
残土処分工(発生土)	15.60 - 発生土 14.60 ÷ 0.9 =					-0.6 m ³
残土処分工(AS)	103.80 × 0.05 =					5.2 m ³
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	173.00 × 0.60 =					103.8 m ²

土工計算書
 車道 53型
 仮設管撤去 2条
 PP φ 50mm DP=0.14m

③

計算条件	管種・管径	PP φ 50		機械掘削	0.150	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻		m	発生碎石
	管呼び径	0.050	m	路盤		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	173.00						173.00 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	173.00	×	0.60			=	103.8 m ²
機械掘削工	$\left(\frac{0.60 \times 0.150 - 0.060^2}{\pi \div 4 \times 2} \right) \times 173.00$						= 14.6 m ³
残土処分工(発生土)	14.60	-	発生土 0.00	÷	0.9	=	14.6 m ³
残土処分工(AS)	103.80	×	0.05			=	5.2 m ³
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	173.00	×	0.60			=	103.8 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	173.00	×	0.60			=	103.8 m ²

土工計算書
 車道 53型
 仮設管布設 1条
 PP φ 50～φ 20mm DP=0.14m

④

計算条件	管種・管径	PP φ 50～φ 20		機械掘削	0.150	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.150	m	発生碎石
	管呼び径	0.050	m	路盤		m	下層路盤
	管外径	0.060	m	路盤		m	上層路盤
	掘削幅	0.30	m	AS	0.05	m	
掘削延長	33.00						33.00 m
舗装版切断工 t=5cm	33.00	×	2	+	0.30	×	13 = 69.9 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	33.00	×	0.30			=	9.9 m ²
機械掘削工	33.00	×	0.30	×	0.150	=	1.5 m ³
埋戻工(発生碎石)	(	0.30	×	0.150	-	0.060	2
			×	π	÷	4	) × 33.00 = 1.4 m ³
残土処分工(発生土)	1.50	-	発生土 1.40	÷	0.9	=	-0.1 m ³
残土処分工(AS)	9.90	×	0.05			=	0.5 m ³
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	33.00	×	0.30			=	9.9 m ²

土工計算書
 車道 53型
 仮設管撤去 1条
 PP φ 50～φ 20mm DP=0.14m

⑤

計算条件	管種・管径	PP φ 50～φ 20		機械掘削	0.150	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻		m	発生碎石
	管呼び径	0.050	m	路盤		m	下層路盤
	管外径	0.060	m	路盤	0.15	m	上層路盤
	掘削幅	0.30	m	AS	0.05	m	
掘削延長	33.00						33.00 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	33.00	×	0.30				= 9.9 m ²
機械掘削工	$\left(0.30 \times 0.150 - 0.060 \times \pi \div 4 \right) \times 33.00$						= 1.4 m ³
残土処分工(発生土)	1.40	-	発生土 0.00	÷	0.9	= 1.4 m ³	
残土処分工(AS)	9.90	×	0.05				= 0.5 m ³
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	33.00	×	0.30				= 9.9 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	33.00	×	0.30				= 9.9 m ²

土工計算書

車道 53型

仮設分水

DIP φ 100mm DP=1.3m

⑥

計算条件	管種・管径	DIP φ 100		機械掘削	1.370	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.840	m	粒状改良土
	管呼び径	0.100	m	路盤	0.28	m	下層路盤
	管外径	0.118	m	路盤	0.20	m	上層路盤
	掘削幅	1.00	m	AS	0.05	m	
掘削延長	1.00	×	2				2.00 m
舗装版切断工 t=5cm	1.00	×	4	×	2	=	8.0 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	2.00	×	1.00			=	2.0 m ²
機械掘削工	2.00	×	1.00	×	1.370	=	2.7 m ³
埋戻工（粒状改良土）	2.00	×	1.00	×	0.840	=	1.7 m ³
残土処分工(発生土)	2.70	-	発生土 0.00	÷	0.9	=	2.7 m ³
残土処分工(AS)	2.00	×	0.05			=	0.1 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=28cm RC-40	2.00	×	1.00			=	2.0 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=20cm RM-40	2.00	×	1.00			=	2.0 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	2.00	×	1.00			=	2.0 m ²

土工計算書
 車道 53型
 仮設給水管接続
 HIVP φ 50～20mm 10箇所

⑦

計算条件	管種・管径	HIVP φ 50～φ 20		機械掘削	1.200	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.000	m	粒度改良土
	管呼び径	0.050	m	路盤	0.280	m	下層路盤
	管外径	0.060	m	路盤	0.20	m	上層路盤
	掘削幅	1.00	m	AS	0.05	m	
				機械埋戻	0.84	m	発生土
掘削延長	13.00						13.00 m
舗装版切断工 t=5cm	$13.00 \times 2 + (1.00 - 0.30) \times 13 = 35.1 \text{ m}$						
舗装版取壊工 As t=10cm以下	$13.00 \times 1.00 = 13.0 \text{ m}^2$						
機械掘削工	$(1.00 \times 1.200 - 0.060 \times 2 \times \pi \div 4) \times 13.00 = 15.6 \text{ m}^3$						
埋戻工 (粒度改良土)	$(1.00 \times 0.000 - 0.060 \times 2 \times \pi \div 4) \times 13.00 = 0.0 \text{ m}^3$						
埋戻工 (発生土)	$(1.00 \times 0.840) \times 13.00 = 10.9 \text{ m}^3$						
残土処分工(発生土)	$15.60 - 10.90 \div 0.9 = 3.5 \text{ m}^3$						
残土処分工(AS)	$13.00 \times 0.05 = 0.7 \text{ m}^3$						
下層路盤工 再生切込碎石 t=19cm RC-40	$13.00 \times 1.00 = 13.0 \text{ m}^2$						
上層路盤工 再生粒調碎石 t=15cm RM-40	$13.00 \times 1.00 = 13.0 \text{ m}^2$						
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	$13.00 \times 1.00 = 13.0 \text{ m}^2$						

土工計算書
 車道 53型
 仮設管枠帽
 DIP φ 100mm DP=1.3m

⑧

計算条件	管種・管径	VP φ 100		機械掘削	1.370	m	
	舗装版厚	0.05	m	機械埋戻	0.840	m	粒状改良土
	管呼び径	0.100	m	路盤	0.28	m	下層路盤
	管外径	0.118	m	路盤	0.20	m	上層路盤
	掘削幅	1.00	m	AS	0.05	m	
掘削延長	1.00						1.00 m
舗装版切断工 t=5cm	1.00	×	4	=			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 × 1.370 - 0.118 ² × π ÷ 4) × 1.00 =						1.4 m ³
埋戻工 (粒状改良土)	(1.00 × 0.840 - 0.118 ² × π ÷ 4) × 1.00 =						0.8 m ³
残土処分工(発生土)	1.40	-	発生土 0.00	÷	0.9	= 1.4 m ³	
残土処分工(AS)	1.00	×	0.05	=			0.1 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=28cm RC-40	1.00	×	1.00	=			1.0 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=20cm 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

不断水ソフトシール

DIP φ 100mm DP=1.3m

⑨

計算条件	管種・管径	DIP φ 100			機械掘削	1.440	m	
	舗装版厚	0.05	m		機械埋戻	0.960	m	粒状改良土
	管呼び径	0.10	m		路盤	0.28	m	下層路盤
	管外径	0.118	m		路盤	0.20	m	上層路盤
	掘削幅	1.20	m		AS	0.05	m	
掘削延長	1.50							1.50 m
舗装版切断工 t=5cm	1.50	×	2	+	1.2	×	2	= 5.4 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	1.50	×	1.20				=	1.8 m ²
機械掘削工	(	1.20	×	1.440	-	0.118	2	
	×	π	÷	4	)	×	1.50	= 2.6 m ³
埋戻工 (改良土)	(	1.20	×	0.960	-	0.118	2	
	×	π	÷	4	)	×	1.50	= 1.7 m ³
残土処分工(発生土)	2.60	-	発生土 0.00	÷	0.9		=	2.6 m ³
残土処分工(AS)	1.80	×	0.05				=	0.1 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=28cm RC-40	1.50	×	1.20				=	1.8 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=20cm RM-40	1.50	×	1.20				=	1.8 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	1.50	×	1.20				=	1.8 m ²

配水管布設費

配水管布設費

GX形 φ 100mm

設 置 工	規 格	数 量	単 位
管 布 設 工	φ 100	166.4	m
鋳 鉄 管 切 断 工	φ 100	12	口
接 合 工	直管 φ 100	41	口
接 合 工	Pリンク φ 100	0	口
接 合 工	異形管 φ 100	5	口
接 合 工	Gリンク φ 100	14	口
仕 切 弁 設 置 工	φ 100	4	基
不断水ソフトシール仕切弁設置工	φ 100	2	箇所
ね じ 式 弁 筐 設 置 工	中型	6	箇所
排 水 弁 設 置 工	単口	2	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	8	口
既 設 管 継 手 取 外 し 工	DIP φ 100	2	口
既 設 管 切 断 工	DIP φ 100	8	口
管 明 示 テ ー プ 工	φ 100	218.4	m
管 明 示 シ ー ト 工		165.0	m

材 料 調 書 (配水管)

[illegible][illegible]

材料調書					
GX形φ100mm DP=1.3m		掘削延長		167.690	
		管布設延長		166.350	
材 料	規 格	材料延長	数 量	延 長	
直 管	GX管	4.000	35	140.000	
甲 切 管	GX管	2.610	1	2.610	
甲 切 管	GX管	1.000	1	1.000	
甲 切 管	GX管	1.000	1	1.000	
甲 切 管	GX管	3.160	1	3.160	
甲 切 管	GX管	0.940	1	0.940	
甲 切 管	GX管	2.850	1	2.850	
乙 切 管	GX管	1.300	1	1.300	
乙 切 管	GX管	2.000	1	2.000	
乙 切 管	GX管	2.910	1	2.910	
乙 切 管	GX管	1.500	1	1.500	
乙 切 管	GX管	2.770	1	2.770	
乙 切 管	GX管	1.000	1	1.000	
曲 管	11 1/4°	0.360	2	0.720	
曲 管	45°	0.420	2	0.840	
両 受 曲 管	45°	0.160	1	0.160	
F 付 T 字 管	φ100×φ75	0.440	2	0.880	
フ ラ ン ジ 短 管	φ75×500L		2		
補 修 弁	φ75×200H レバー式		2		
地 下 式 消 火 栓	単口		2		
排 水 弁 筐	φ500×690H		2	(蓋含む)	
継 輪	φ100	0.200	2	0.400	
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	
不断水ソフトシール仕切弁	φ100		2		
仕 切 弁 筐 ・ 座 台	H=510～690mm	浅埋設用 中型	6		
V U 管	φ200		6		
接 合 部 品	異形管		5		
接 合 部 品	ライナ	0.029	10	0.290	
接 合 部 品	Gリンク		14		
管 栓 帽	DIP用φ100		3		
継 輪	K形・φ100		2		
同 軸 抜 止 押 輪	φ100		5		

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	2.610			1.300	乙	0.090	2
2				2.000	甲	2.000	1
3	1.000			2.910	乙	0.090	2
4	1.000		1.500		乙	1.500	2
5	3.160				乙	0.840	1
6	0.940			2.770	乙	0.290	2
7	2.850			1.000	乙	0.150	2
計							12

埋設シート算出表

管 径	GX φ 100mm			計
管布設延長	166.35			
消火栓筐数	2			
	0.664	0.664	0.664	
材 料 長	165.022	0	0	165.022
設 計 値	165.0	0.0	0.0	165.0

埋設表示テープ算出表

管 径	φ 100mm			計
直 管	35	0		
切 管	7	0		
材 料 長	218.4	0		218.4
1 本あたり	5.2			
設 計 値	10.92	0	0	11

巻/20m

[illegible]

仮設管布設費

仮設管布設費

設 置 工	規 格	数 量	単 位
ポリエチレン管布設工	φ 50	346.0	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 20	18.5	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 25	1.0	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 30	8.0	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 50	5.5	m
ポリエチレン管継手工	φ 50	94	口
ね じ 込 み 接 合 工	φ 20	18	口
ね じ 込 み 接 合 工	φ 25	3	口
ね じ 込 み 接 合 工	φ 30	9	口
ね じ 込 み 接 合 工	φ 50	41	口
ね じ 込 み 接 合 工	φ 65	2	口
サドル分水栓建込工	DIP φ 100× φ 50	4	箇所
コ ア 取 付 工	φ 50	4	箇所
給水管洗管工	φ 13	10	箇所
給水管洗管工	φ 20	3	箇所

材 料 調 書 (仮設管)

仮設材料総括調書

材料名	規 格	数 量
ポリエチレン管	φ 13	m
	φ 20	m
	φ 25	m
	φ 30	m
	φ 40	m
	φ 50	346.0 m
HIVP管	φ 13	本
	φ 20	5 本
	φ 25	1 本
	φ 30	2 本
	φ 40	0 本
	φ 50	2 本
カップリングソケット	φ 13	個
	φ 20	個
	φ 25	個
	φ 30	個
	φ 40	個
	φ 50	4 個
オスアダプター	φ 13	個
	φ 20	個
	φ 25	個
	φ 30	個
	φ 40	個
	φ 50	28 個
メスアダプター	φ 13	個
	φ 20	個
	φ 25	個
	φ 30	個
	φ 40	個
	φ 50	4 個
カップリングエルボ	φ 13	個
	φ 20	個
	φ 25	個
	φ 30	個
	φ 40	個
	φ 50	8 個

仮設材料総括調書

材料名	規 格	数量
枝ネジカップリングチーズ	$\phi 50 \times 13$	個
	$\phi 50 \times 20$	6 個
	$\phi 50 \times 25$	1 個
	$\phi 50 \times 30$	3 個
	$\phi 50 \times 40$	0 個
	$\phi 50 \times 50$	9 個
ボールバルブ	$\phi 13$	個
	$\phi 20$	6 個
	$\phi 25$	1 個
	$\phi 30$	3 個
	$\phi 40$	0 個
	$\phi 50$	13 個
ニップル	$\phi 13$	個
	$\phi 20$	6 個
	$\phi 25$	1 個
	$\phi 30$	3 個
	$\phi 40$	0 個
	$\phi 50$	3 個
径違いエルボ	$\phi 65 \times 50$	2 個
消火栓アダプター	$\phi 65$	2 個
バルブボックス(PVC製)	$\phi 200$	25 個
サドル付分水栓	VP $\phi 100 \times \phi 50$ 仮設	0 個
	DIP $\phi 100 \times \phi 50$ 仮設	4 個
HIエルボ	$\phi 13$	個
	$\phi 20$	12 個
	$\phi 25$	2 個
	$\phi 30$	6 個
	$\phi 40$	0 個
	$\phi 50$	6 個
HIバルブソケット	$\phi 13$	個
	$\phi 20$	6 個
	$\phi 25$	1 個
	$\phi 30$	3 個
	$\phi 40$	0 個
	$\phi 50$	3 個

仮設材料総括調書

材料名	規 格	数量
HIキャップ	φ 13	個
	φ 20	3 個
	φ 25	1 個
	φ 30	3 個
	φ 40	0 個
	φ 50	3 個

仮設材料一覧

名 称	M 口径	改良方法	PP(車道)		HIVP(車道)		カップリン グソケット		オス アダプター		メス アダプター		カップリン グエルボ		枝ネジカップリング チーズ		ボール バルブ		ニップル		径違いエルボ φ65×φ50		消火栓 アダプター		ハルツホックス PVC製φ 200		HIエルボ		HIバルブ ソケット		HI キャップ		サドル付分水栓	
			口径	m	口径	m	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径×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	本管×給水	個数		
①	13	既設			20	3.5									50×20	1	20	1	20	1					1	20	2	20	1	20	1			
②	13	既設			30	3.5									50×30	1	30	1	30	1					1	30	2	30	1	30	1			
③	13	既設			20	3.5									50×20	1	20	1	20	1					1	20	2	20	1					
④	20	既設			50	1.0									50×50	1	50	1	50	1					1	50	2	50	1	50	1			
⑤	13	既設			30	3.5									50×30	1	30	1	30	1					1	30	2	30	1	30	1			
⑥	13	既設			20	3.5									50×20	1	20	1	20	1					1	20	2	20	1					
⑦	13	既設			50	3.5									50×50	1	50	1	50	1					1	50	2	50	1	50	1			
⑧	13	既設			20	3.5									50×20	1	20	1	20	1					1	20	2	20	1					
⑨	13	既設			25	1.0									50×25	1	25	1	25	1					1	25	2	25	1	25	1			
⑩	20	既設			20	1.0									50×20	1	20	1	20	1					1	20	2	20	1	20	1			
⑪	20	既設			20	3.5									50×20	1	20	1	20	1					1	20	2	20	1	20	1			
⑫	13	既設			30	1.0									50×30	1	30	1	30	1					1	30	2	30	1	30	1			
⑬	13	既設			50	1.0									50×50	1	50	1	50	1					1	50	2	50	1	50	1			
φ50×2条			50	346.0			50	4	50	28	50	4	50	8	50×50	6	50	10			2	2		12							DIP100×50	4		
土工延長(車道・2条)	173.0		13		13		13		13		13		13		50×13		13		13							13		13		13				
土工延長(車道・1条)	33.0		20		20	18.5	20		20		20		20		50×20	6	20	6	20	6						20	12	20	6	20	3			
既設接続	13件		25		25	1.0	25		25		25		25		50×25	1	25	1	25	1						25	2	25	1	25	1			
			30		30	8.0	30		30		30		30		50×30	3	30	3	30	3						30	6	30	3	30	3			
給水管洗管工	13	10箇所	40		40	0.0	40		40		40		40		50×40	0	40	0	40	0						40	0	40	0	40	0			
給水管洗管工	20	3箇所	50	346.0	50	5.5	50	4	50	28	50	4	50	8	50×50	9	50	13	50	3						50	6	50	3	50	3	DIP100×50	4	
			計	346.0	計	33.0	計	4	計	28	計	4	計	8	計	19	計	23	計	13	計	2	計	2	計	25	計	26	計	13	計	10	計	4

撤 去 管 調 書

撤去管費

VP ϕ 75mm

[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 53型	歩道 30型		
舗装版切断工	t=5cm	m	51.8	2.6	54.4	50
舗装版取壊工 0.20BH	t=10cm以下	m ²	13.2	0.6	13.8	14
機械掘削工	0.20BH	m ³	16.5	0.8	17.3	20
掘削工	人力	m ³	2.6		2.6	3
埋戻工(改良土)	0.20BH	m ³	3.4	0.1	3.5	4
埋戻工(発生土)	0.20BH	m ³	6.7	0.2	6.9	7
埋戻工(発生土)	人力	m ³	2.6		2.6	3
残土処分工	発生土	m ³	9.1	0.6	9.7	10
残土処分工	AS	m ³	0.7	0.0	0.7	1
下層路盤工	再生切込碎石 t=28cm	m ²	13.2		13.2	13
上層路盤工	再生粒調碎石 t=20cm	m ²	13.2		13.2	13
上層路盤工	再生切込碎石 t=25cm	m ²		0.6	0.6	1
表層工(車道)	再生密粒度アスコン t=5cm PK3	m ²	13.2	0.6	13.8	14

延長集計表

[illegible]

土工計算書

車道 53型

給水管

HIVP φ 20～φ 50mm DP=1.3m

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	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	0.030	m		機械埋戻	0.510	m	発生土
	管外径	0.060	m		路盤	0.28	m	下層路盤
	掘削幅	0.60	m		路盤	0.20	m	上層路盤
					AS	0.05	m	
掘削延長	22.00							22.0 m
舗装版切断工 t=5cm	22.00	×	2	+	0.60	×	13	= 51.8 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	22.00	×	0.60					= 13.2 m ²
機械掘削工	22.00	×	0.60	×	1.250			= 16.5 m ³
人力掘削工	乙 0.45	×	箇所 5	+	丙 0.15	×	箇所 2	= 2.6 m ³
埋戻工 (改良土)	(	0.60	×	0.26	-	0.060	2	
			×	π	÷	4	)	
						×	22.00	= 3.4 m ³
埋戻工 (発生土)	22.00	×	0.60	×	0.51			= 6.7 m ³
人力埋戻工 (発生土)								2.6 m ³
残土処分工(発生土)	16.50	-	発生土 6.70	÷	0.9			= 9.1 m ³
残土処分工(AS)	13.20	×	0.05					= 0.7 m ³
下層路盤工 再生切込碎石 t=28cm RC-40	22.00	×	0.60					= 13.2 m ²
上層路盤工 再生粒調碎石 t=20cm RM-40	22.00	×	0.60					= 13.2 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	22.00	×	0.60					= 13.2 m ²

土工計算書

歩道 30型

給水管

HIVP φ 20～φ 50mm DP=0.9m

②

計算条件	管種・管径	HIVP φ 20～φ 50			機械掘削	1.250	m	
	舗装版厚	0.05	m		機械埋戻	0.240	m	粒状改良土
	管呼び径	0.030	m		機械埋戻	0.250	m	発生土
	管外径	0.038	m		路盤		m	下層路盤
	掘削幅	0.60	m		路盤	0.25	m	上層路盤
					AS	0.05	m	
掘削延長	1.00							1.0 m
舗装版切断工 t=5cm	1.00	×	2	+	0.60	×	1	= 2.6 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	1.00	×	0.60				=	0.6 m ²
機械掘削工	1.00	×	0.60	×	1.25		=	0.8 m ³
埋戻工 (改良土)	$\left(0.60 \times 0.24 - 0.038 \times \frac{\pi}{4} \right) \times 1.00$							= 0.1 m ³
埋戻工 (発生土)	1.00	×	0.60	×	0.25		=	0.2 m ³
残土処分工(発生土)	0.80	-	発生土 0.20	÷	0.9		=	0.6 m ³
残土処分工(AS)	0.60	×	0.05				=	0.0 m ³
上層路盤工 再生切込碎石 t=25cm RC-40	1.00	×	0.60				=	0.6 m ²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	1.00	×	0.60				=	0.6 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 13	2.0	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 20	14	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 25	1.5	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 30	12.4	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 50	7.4	m
サドル分水栓建込工	DIP φ 100×φ 20	6	箇所
サドル分水栓建込工	DIP φ 100×φ 25	1	箇所
サドル分水栓建込工	DIP φ 100×φ 30	3	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	3	箇所
コ ア 取 付 工	φ 20～φ 50	13	箇所
止 水 栓 取 付 工	φ 20	3	箇所
止 水 栓 取 付 工	φ 25	0	箇所
止 水 栓 取 付 工	φ 30	1	箇所
止 水 栓 取 付 工	φ 50	1	箇所
量 水 器 取 付 工	φ 13	2	箇所
給 水 管 洗 管 工	φ 13	8	箇所
給 水 管 洗 管 工	φ 20	3	箇所
管 明 示 シ ー ト 工		31.3	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
	8	1	2	2

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	14.00	1.50	12.40
	φ 40	φ 50		
	0.00	7.40		

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	3	11.0
	φ 25	1	1.0
	φ 30	3	10
	φ 50	2	5
	φ 13	2	ケ
	φ 20	8	
H I ソ ケ ッ ト	φ 25	1	
	φ 30	3	
	φ 50	3	
H I エ ル ボ	φ 13	4	ケ
	φ 20	12	
H I キ ャ ッ プ	φ 13	0	ケ
	φ 20	4	
	φ 25	1	
	φ 30	2	
	φ 50	2	
	φ 20×φ 13	2	
H I 異 径 ソ ケ ッ ト	φ 13	2	ケ
ガイドナット付メーターユニオン	φ 13	2	ケ
フ レ キ シ ブ ル 管	φ 20	6	0.5m/本
	φ 25	1	

給水材料集計表

材料名	規格	数量	単位
			0.8m/本
	φ 30	3	
	φ 50	3	
乙 止 水 栓	φ 20	3	ケ
乙 止 水 栓 筐	PVC製 φ 100×H500～700mm	3	ケ
青 銅 製 ソフトシール 仕 切 弁			ケ
	φ 30	1	
	φ 50	1	
S V 筐	私道用	2	
R C 座 台	中型	2	ケ
V U - 2 0 0		2	m
メ ー タ ー ボ ッ ク ス	φ 13	2	ケ
丙 止 水 栓	φ 13	2	ケ
	φ 20	0	
サドル付分水栓	DIP φ 100×20	6	ケ
	DIP φ 100×25	1	
	DIP φ 100×30	3	
	DIP φ 100×40	0	
	DIP φ 100×50	3	
管 明 示 シ ー ト	幅15cm	31.3	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 (歩道)		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		乙筐 (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筐		座台
図面上名称			本管×給水	個数	口径	m	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		
①	13	既設	100×20	1	20	1.0					20	1.0	20	1			20	1					20	1													
②	13	既設	100×30	1	30	1.0					30	1.0	30	1			30	1					30	1													
③	13	乙止めまで	100×20	1	20	1.0			20	1.0	20	2.0	20	1									20	1	20	1	20	1									
④	20	既設	100×50	1	50	1.0					50	1.0	50	1			50	1					50	1													
⑤	13	既設	100×30	1	30	1.0					30	1.0	30	1			30	1					30	1													
⑥	13	メーターまで	100×20	1	20	2.0			20	1.0	20	3.0	20	2	20	6			20×13	1			20	1	20	1											
									13	1.0	13	1.0	13	1	13	2					13	1					13	1	13	1	13	1					
⑦	13	SVまで	100×50	1	50	2.0			50	1.0	50	3.0	50	1			20	1					50	1								50	1	私	1	1	
⑧	13	メーターまで	100×20	1	20	2.0			20	1.0	20	3.0	20	2	20	6			20×13	1			20	1	20	1	13	1	13	1	13	1					
									13	1.0	13	1.0	13	1	13	2					13	1															
⑨	13	既設	100×25	1	25	1.0					25	1.0	25	1			25	1					25	1													
⑩	20	既設	100×20	1	20	1.0					20	1.0	20	1			20	1					20	1													
⑪	20	既設	100×20	1	20	1.0					20	1.0	20	1			20	1					20	1													
⑫	13	SVまで	100×30	1	30	7.0	30	1.0			30	8.0	30	1									30	1									30	1	私	1	1
⑬	13	既設	100×50	1	50	1.0					50	1.0	50	1			50	1					50	1													
HIVP延長(車道)	φ20～ φ50	22.0																																			
HIVP延長(歩道)	φ20～ φ51	1.0																																			
フレキシブル継手 延長(車道)	φ20～ φ50	8.3	75×20	0					13	2.0	13	2.0	13	2	13	4	13	0	20×13	2	13	2							13	2	13	2			公	0	2
土工延長	車道	31.3	75×25	0	20	8.0	20	0.0	20	3.0	20	11.0	20	8	20	12	20	4	25×20	0	20	0	20	6	20	3	500L	3	20	0	20	0			私	2	
既設接続	8		75×30	0	25	1.0	25	0.0	25	0.0	25	1.0	25	1	25	0	25	1	30×25	0	25	0	25	1	25	0			25	0	25	0			敷	0	
乙止めまで改良	1		75×40	0	30	9.0	30	1.0	30	0.0	30	10.0	30	3	30	0	30	2			30	0	30	3					30	0	30	0	30	1			
メーターまで改良	2		75×50	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			
SVまで改良	2		100×20	6	50	4.0	50	0.0	50	1.0	50	5.0	50	3	50	0	50	2			50	0	50	3					50	0	50	0	50	1			
給水管洗管工	13	8箇所	100×25	1																																	
給水管洗管工	20	3箇所	100×30	3																																	
給水管洗管工	25	0箇所	100×40	0																																	
給水管洗管工	30	0箇所	100×50	3																																	
給水管洗管工	40	0箇所	150×20	0																																	
給水管洗管工	50	0箇所	計	13	計	22.0	計	1.0	計	6.0	計	29.0	計	17	計	16	計	9	計	2	計	2	計	13	計	3	計	3	計	2	計	2	計	2	計	2	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	687.7	0.8940	
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		687.7	0.8940	
改め			0.89	