

数 量 集 計 表

No. 1

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式		単位	備 考
管路		1.0	1	式	
管きょ工(開削)		1.0	1	式	
管路土工		1.0	1	式	
管路掘削		440	440	m3	
管路埋戻		285	285	m3	
発生土処理	現地～仮置～現場	212	212	m3	
発生土処理	現地～仮置～現場	86	86	m3	
発生土処理	現地～仮置～処分	113	113	m3	
発生土処理	現地～仮置～処分	30	30	m3	
管布設工		1.0	1	式	
硬質塩化ビニル	規格VP;管径75;支給の有無無	332.48	332	m	
リブ付硬質塩化ビニル管	規格リブ管;管径200;支給の有無無	135.00	135	m	
高密度PE管	アラミトがい装PE管	26.14	26	m	
管基礎工		1.0	1	式	
砂基礎	HIVP 高密度PE管	332.48+13.03	345.51	346	m
碎石基礎	リブ管	135.00	135	m	
管路土留工		1.0	1	式	
アルミ矢板土留		1.0	1	式	
開削水替工		1.0	1	式	
開削水替	排水量口径50mm	21	21	日	

数 量 集 計 表

No. 2

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式		単位	備 考
マンホール工		1.0	1	式	
組立マンホール工		1.0	1	式	
組立1号マンホール		2	2	箇所	
組立2号マンホール		1	1	箇所	
外副管	外副管規格本管リブ管φ200・支管塩ビφ150;外副管径φ150;段差60~125cm	1	1	箇所	
小型マンホール工	材質:塩ビマンホール規格φ300 平均マンホール深H=1.266	1	1	式	
小型マンホール		2	2	箇所	
立坑工		1.0	1	式	
管路土工		1.0	1	式	
管路埋戻	グラウト	0.675	0.7	m3	
管路埋戻	流用土	0.52	0.5	m3	
発生土処理	現場～仮置～現場	0.52	0.5	m3	
発生土処理	現場～仮置～処分	9.529	9.5	m3	
鋼製ケーシング式土留工及び土工		1.0	1	式	
鋼製ケーシング圧入掘削		1.0	1	式	
底盤コンクリート		1.0	1	箇所	
圧入掘削設備		1	1	箇所	
鋼製ケーシング存置	呼び径φ1500	4.8	4.8	m	

数 量 集 計 表

No. 3

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式		単位	備 考
仮設ケーシング損料	呼び径φ1500	1.0	1	式	
立坑排水		1	1	箇所	
排水運搬処理		1	1	箇所	
現場発生品運搬		1	1	回	
円形覆工板		1	1	箇所	
付帯工		1	1	式	
舗装版破碎工		1	1	式	
殻運搬	殻種別舗装版破碎	14	14	m3	
殻処分	殻種別アスファルト殻	14	14	m3	
舗装版切断	舗装版種別アスファルト舗装版 舗装厚40mm	977	977	m	
舗装版破碎	舗装版種別アスファルト舗装版 舗装厚4cm	345	345	m2	
アスファルト舗装復旧工		1.0	1	式	
上層路盤(歩道部)	路盤材種類粒度調整碎石M-30 仕上り厚130mm	344	344	m2	
表層(車道・路肩部)	材料種類再生密粒度アスコン(13);舗装厚 30mm;平均幅員1.4m未満(1層当り平均 仕上り厚50mm以下)	344	344	m2	
仮設工		1.0	1	式	
交通管理工		1.0	1	式	
交通誘導警備員		1.0	1	式	

数 量 集 計 表

No. 4

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式		単位	備 考
直接工事費		1.0	1	式	
共通仮設		1.0	1	式	
共通仮設費		1.0	1	式	
運搬費		1.0	1	式	
仮設材運搬費		1.0	1	式	
仮設材運搬費		1.0	1	式	
事業損失防止施設費		1.0	1	式	
事業損失防止施設費		1.0	1	式	
技術管理費		1.0	1	式	
土質等試験費		1.0	1	式	
共通仮設費(率計上)		1.0	1	式	
純工事費		1.0	1	式	
現場管理費		1.0	1	式	
工事原価		1.0	1	式	
一般管理費等		1.0	1	式	
工事価格		1.0	1	式	
消費税相当額		1.0	1	式	
工事費計		1.0	1	式	

数 量 計 算 書					
工 種	圧送管 (HIVP φ 75) 布設工				
名 称	算 式			単位	数 量
1. 労務数量					
管据付工					
HIVP (RR) φ 75 mm RR	片受直管 5.000 × 58 本 = 290.000				
	甲切管 ① 4.246 + + + = 4.246			残	(0.754)
	甲切管 ② 4.196 + + + = 4.196			残	(0.804)
	甲切管 乙切管-3 ③ 2.536 + 1.630 + + = 4.166			残	(0.834)
	甲切管 乙切管-4 ④ 1.952 + 2.548 + + = 4.500			残	(0.500)
	甲切管 乙切管-5 ⑤ 3.723 + 0.895 + + = 4.618			残	(0.382)
	甲切管 乙切管-6 ⑥ 2.695 + 1.615 + + = 4.310			残	(0.690)
	甲切管 ⑦ 4.695 + + + = 4.695			残	(0.305)
	甲切管 ⑧ 2.695 + + + = 2.695			残	(2.305)
	甲切管 ⑨ 2.695 + + + = 2.695			残	(2.305)
	+ + + =				
	45° 曲管 0.464 × 8 個 = 3.712				
	11° 1/4曲管 0.305 × 6 個 = 1.830				
	5° 5/8曲管 0.277 × 2 個 = 0.554				
	フランジ継手 (VP-SUS) 0.025 × 1 個 = 0.025				
	ソケット継手 (両受口) 0.080 × 3 個 = 0.240				
	合 計 = 332.482			m	332.48
管切断工	切管部① 1	切管部② + 1	切管部③ + 2	切管部④ + 2	切管部⑤ + 2
	切管部⑥ 2	切管部⑦ + 1	切管部⑧ + 1	切管部⑨ + 1	切管部⑩ + 1
				箇所	13
フランジ継手工	φ 75			箇所	1
埋設表示シート工				m	332.48
管明示テープ工	332.48 + 332.48 / 5.0 × 0.089 × 3.14				
	× 1.5 × 4.0			m	443.98

[illegible]

数 量 計 算 書			
工 種	高密度ポリエチレン管布設工 WEETDA-13.6 φ75		
名 称	算 式	単位	数 量
1. 労務数量			
管布設工			
パイプ WEETDA-13.6	WEETDA-13.6 φ75	m	26.14
端末継手工 (EF)	EF/SUS/10kフランジ WEETDA-13.6 φ75	箇所	2
45° エルbow 継手工 (EF)	WEETDA-13.6 φ75	箇所	6
支持金具設置工	SUS304	箇所	8
埋設標識シート工	8.450 + 2.580 + 2.000	m	13.03
管明示テープ工	8.450 + 2.580 + 2.000	m	13.03
気密試験工		回	1
2. 材料数量			
管材料			
パイプ WEETA-13.6	WEETDA-13.6 φ75	m	26.14
端末継手 (EF)	WEETDA-13.6 φ75 EF/SUS/10kフランジ	組	2
45° エルbow 継手 (EF)	WEETDA-13.6 φ75	組	6
支持金具	SUS304 水平 L50×50×6 L=300mm 1本/箇所 SUS304 垂直 L50×50×6 L=300mm 1本/箇所	組	8
承 板	SUS304		
Uバンド	Uバンド : φ75用 Uボルト : M10×75L		
ケミカルアンカー	M10×120L 2N、W (焼付ナット使用) 2本/箇所		
埋設標識シート工			
管明示テープ工		m	13.03

[illegible]

土工および舗装数量集計表

工 種	名 称	品質・寸法	単位	農道 断面①	農道 断面②	農道 断面③	農道 断面④	農道 断面⑤		自然 流下	立坑		合 計	設計	摘要
舗装撤去工	舗装切断工	As t=15cm以下	m	636.00	8.00	19.00	18.80	11.00		279.06	5.60		977.46	977	
	舗装取壊工	As t=10cm以下	m2	190.80	3.60	8.55	5.64	4.95		129.00	2.40		344.94	345	
	残塊処分工	Asカウ	m3	7.63	0.14	0.34	0.23	0.20		5.16	0.10		13.80	14	
土 工	掘削工（土木）	機械掘削	m3	219.10			6.51			99.31			324.92	325	440
	掘削工（下水）	機械掘削	m3		5.40	13.67		8.69		87.60			115.36	115	
	埋戻工	砂巻立（砂）	m3	34.03	0.66	1.56	1.03	0.92					38.20	38	
		碎石巻立（RC-30）	m3							34.82			34.82	35	
		砂基礎（砂）	m3	19.08	0.36	0.86	0.56	0.50					21.36	21	
		碎石基礎（RC-30）	m3							12.90			12.90	13	
		流用土 A区分	m3	38.16	0.72	1.71	1.13	0.99		25.80			68.51	69	285
		流用土 B区分	m3	103.03	3.20	8.46	3.05	5.64		92.67			216.05	216	
	発生土処理	流用土（土木）	m3	141.19			4.18			66.45			211.82	212	
	発生土処理	流用土（下水）	m3		3.92	10.17		6.63		65.05			85.77	86	
	発生土処理	（土木）	m3	77.91			2.34			32.86			113.11	113	
	発生土処理	（下水）	m3		1.47	3.50		2.06		22.55			29.580	30	
	基面整正		m 2	190.80			5.64			74.40			270.84	271	
土留工および支保工															
	土留工	アルミ矢板 H=2.0m	m		4.000	9.500		5.500		48.950			67.95	68	
		アルミ矢板 H=2.5m	m												
		アルミ矢板 H=3.5m	m							3.050			3.05	3.1	
	支保工	軽量金属 1段	m		4.000	9.500		5.500		48.950			67.95	68	
		軽量金属 2段	m							3.050			3.05	3.1	
舗装復旧工	表層工	再生密粒As t=3cm	m2	190.80	3.60	8.55	5.64	4.95		129.00	1.37		343.91	344	
	路盤工	粒調碎石 M-30 t=13cm	m2	190.80	3.60	8.55	5.64	4.95		129.00	1.37		343.91	344	

【 土工断面一覽表 】

図面名称	土工番号	延長	土被り	HIVP断面タイプ区分表			WEETDA断面タイプ区分表						
				断面①	断面②	断面③	断面④	断面⑤	---	---	---	---	
(---)	(---)	(m)	(m)	1.00m	1.35m	1.45m	1.00m	1.60m					
縦断面図より	土工 (1)	9.50	1.45			9.50							
	土工 (2)	108.00	1.00	108.00									
	土工 (3)	4.00	1.35		4.00								
	土工 (4)	210.00	1.00	210.00									
	土工 (5)	5.50	1.60					5.50					
	土工 (6)	9.40	1.00				9.40						
	合 計		346.40m		318.00	4.00	9.50	9.40	5.50				
					346.40m								

土工数量計算書				断面①		
布設管路	HIVP φ 75 mm 外径 φ	89 mm		適用延長	L =	318.00 m
				適用土被り	d =	1.00 m
<div><div><div>As 舗装 0.040</div><div>平均 d= 1.000</div><div>H= 1.189</div><div>0.189</div><div>1.149</div></div><div>掘削幅 B= 0.600</div><div><div>掘削</div><div>埋戻 流用土 B区分 A区分 流用土 砂基礎</div><div><div>再生密粒度As</div><div>粒調碎石</div><div>0.030</div><div>0.130</div><div>0.740</div><div>0.200</div><div>0.100</div><div>0.089</div><div>0.100</div><div>舗装 0.160</div><div>0.289</div></div></div><div>HIVP φ 75 mm</div></div>						
工 種	形状寸法	計 算 式		単位	m当り 数量	全体 数量
舗装版破碎工						
舗装版切断工	As t=4cm	1.000	× 2	m	2.000	636.00
舗装版取壊工	As t=4cm	1.000	× 0.600	m2	0.600	190.80
舗装処分工	As 殻	0.600	× 0.040	m3	0.024	7.63
土 工						
掘削工	土木	0.600	× 1.149	m3	0.689	219.10
埋戻工	砂巻立	0.600	× 0.189 - $\pi/4 \times 0.089^2$	m3	0.107	34.03
埋戻工	砂基礎	0.600	× 0.100	m3	0.060	19.08
埋戻工	A区分 流用土	0.600	× 0.200	m3	0.120	38.16
埋戻工	B区分 流用土	0.600	× 0.540	m3	0.324	103.03
残土処分工	土木	0.689	- 0.120 - 0.324	m3	0.245	77.91
基面整正		1.000	× 0.600	m2	0.600	190.80
土留および支保工						
土留設置撤去工	アルミ矢板 H=			m		-
支保設置撤去工	軽量金属 N=			m		-
舗装復旧工						
表層工	再生密粒度As t=3cm	1.000	× 0.600	m2	0.600	190.80
基層工	-		×	m2	-	-
路盤工 上層	粒調碎石 t=13cm	1.000	× 0.600	m2	0.600	190.80

土工数量計算書				断面②		
布設管路	HIVP φ 75 mm 外径 φ	89 mm		適用延長	L =	4.00 m
				適用土被り	d =	1.35 m
<div> <div> <div>As 舗装 0.040</div> <div>平均 d= 1.350</div> <div>H= 1.539</div> <div>0.189</div> <div>1.499</div> </div> <div>掘削幅 B= 0.900</div> <div> <div>掘削</div> <div>再生密粒度As</div> <div>粒調碎石</div> <div>埋戻 流用土 B区分</div> <div>A区分 流用土</div> <div>砂基礎</div> <div>HIVP φ 75 mm</div> </div> <div> <div>0.030</div> <div>0.130</div> <div>0.200</div> <div>0.100</div> <div>0.089</div> <div>0.100</div> <div>舗装 0.160</div> <div>1.090</div> <div>0.289</div> </div> </div>						
工 種	形状寸法	計 算 式		単位	m当り 数量	全体 数量
舗装版破碎工						
舗装版切断工	As t=4cm	1.000	× 2	m	2.000	8.00
舗装版取壊工	As t=4cm	1.000	× 0.900	m ²	0.900	3.60
舗装殻処分工	As 殻	0.900	× 0.040	m ³	0.036	0.14
土 工						
掘削工	下水	0.900	× 1.499	m ³	1.349	5.40
埋戻工	砂巻立	0.900	× 0.189 - $\pi/4 \times 0.089^2$	m ³	0.164	0.66
埋戻工	砂基礎	0.900	× 0.100	m ³	0.090	0.36
埋戻工	A区分 流用土	0.900	× 0.200	m ³	0.180	0.72
埋戻工	B区分 流用土	0.900	× 0.890	m ³	0.801	3.20
残土処分工	下水	1.349	- 0.180 - 0.801	m ³	0.368	1.47
土留および支保工						
土留設置撤去工	アルミ矢板 H= 2.0 m			m	1.000	4.00
支保設置撤去工	軽量金属 N= 1 段			m	1.000	4.00
舗装復旧工						
表層工	再生密粒度As t=3cm	1.000	× 0.900	m ²	0.900	3.60
基層工	-		×	m ²	-	-
路盤工 上層	粒調碎石 t=13cm	1.000	× 0.900	m ²	0.900	3.60

土工数量計算書				断面③		
布設管路	HIVP φ 75 mm 外径 φ	89 mm		適用延長	L =	9.50 m
				適用土被り	d =	1.45 m
<div><div><div>As 舗装 0.040</div><div>平均 d= 1.450</div><div>H= 1.639</div><div>0.189</div><div>1.599</div></div><div>掘削幅 B= 0.900</div><div><div>掘削</div><div>埋戻 流用土 B区分 A区分 流用土 砂基礎</div><div><div>再生密粒度As</div><div>粒調碎石</div><div>0.030</div><div>0.130</div><div>0.200</div><div>0.100</div><div>0.089</div><div>0.100</div><div>舗装 0.160</div><div>1.190</div><div>0.289</div></div></div><div>HIVP φ 75 mm</div></div>						
工 種	形状寸法	計 算 式		単位	m当り 数量	全体 数量
舗装版破碎工						
舗装版切断工	As t=4cm	1.000	× 2	m	2.000	19.00
舗装版取壊工	As t=4cm	1.000	× 0.900	m2	0.900	8.55
舗装殻処分工	As 殻	0.900	× 0.040	m3	0.036	0.34
土 工						
掘削工	下水	0.900	× 1.599	m3	1.439	13.67
埋戻工	砂巻立	0.900	× 0.189 - $\pi/4 \times 0.089^2$	m3	0.164	1.56
埋戻工	砂基礎	0.900	× 0.100	m3	0.090	0.86
埋戻工	A区分 流用土	0.900	× 0.200	m3	0.180	1.71
埋戻工	B区分 流用土	0.900	× 0.990	m3	0.891	8.46
残土処分工	下水	1.439	- 0.180 - 0.891	m3	0.368	3.50
土留および支保工						
土留設置撤去工	アルミ矢板 H= 2.0 m			m	1.000	9.50
支保設置撤去工	軽量金属 N= 1 段			m	1.000	9.50
舗装復旧工						
表層工	再生密粒度As t=3cm	1.000	× 0.900	m2	0.900	8.55
基層工	-		×	m2	-	-
路盤工 上層	粒調碎石 t=13cm	1.000	× 0.900	m2	0.900	8.55

土工数量計算書				断面④		
布設管路	WEETDA φ	75 mm 外径 φ	95 mm	適用延長 平均土被り	L = d =	9.40 m 1.00 m
<div> <div> <div>As 舗装 0.040</div> <div>平均 d= 1.000</div> <div>H= 1.195</div> <div>0.195</div> <div>1.155</div> </div> <div>掘削幅 B= 0.600</div> <div> <div>再生密粒度As</div> <div>粒調碎石</div> <div>掘削</div> <div>埋戻 流用土 B区分 A区分 流用土 砂基礎</div> <div>WEETDA φ 75 mm</div> <div> <div>0.030</div> <div>0.130</div> <div>0.740</div> <div>0.200</div> <div>0.100</div> <div>0.095</div> <div>0.100</div> <div>舗装 0.160</div> <div>0.295</div> </div> </div> </div>						
工 種	形状寸法	計 算 式		単位	m当り 数量	全体 数量
舗装版破碎工						
舗装版切断工	As t=4cm	1.000	× 2	m	2.000	18.80
舗装版取壊工	As t=4cm	1.000	× 0.600	m ²	0.600	5.64
舗装殻処分工	As 殻	0.600	× 0.040	m ³	0.024	0.23
土 工						
掘削工	土木	0.600	× 1.155	m ³	0.693	6.51
埋戻工	砂巻立	0.600	× 0.195 - $\pi/4 \times 0.095^2$	m ³	0.110	1.03
埋戻工	砂基礎	0.600	× 0.100	m ³	0.060	0.56
埋戻工	A区分 流用土	0.600	× 0.200	m ³	0.120	1.13
埋戻工	B区分 流用土	0.600	× 0.540	m ³	0.324	3.05
残土処分工	土木	0.693	- 0.120 - 0.324	m ³	0.249	2.34
基面整正		1.000	× 0.600	m ²	0.600	5.64
土留および支保工						
土留設置撤去工	アルミ矢板 H=			m		-
支保設置撤去工	軽量金属 N=			m		-
舗装復旧工						
表層工	再生密粒度As t=3cm	1.000	× 0.600	m ²	0.600	5.64
基層工	-		×	m ²	-	-
路盤工 上層	粒調碎石 t=13cm	1.000	× 0.600	m ²	0.600	5.64

土工数量計算書				断面⑤		
布設管路	WEETDA φ 75 mm 外径 φ	95 mm		適用延長	L =	5.50 m
				適用土被り	d =	1.60 m
<div><div><div>As 舗装 0.040</div><div>平均 d= 1.600</div><div>H= 1.795</div><div>0.195</div><div>1.755</div></div><div>掘削幅 B= 0.900</div><div><div>掘削</div><div>再生密粒度As</div><div>粒調碎石</div><div>埋戻 流用土 B区分</div><div>A区分 流用土</div><div>砂基礎</div><div>WEETDA φ 75 mm</div></div><div><div>0.030</div><div>0.130</div><div>1.340</div><div>0.200</div><div>0.100</div><div>0.095</div><div>0.100</div><div>舗装 0.160</div><div>0.295</div></div></div>						
工 種	形状寸法	計 算 式		単位	m当り 数量	全体 数量
舗装版破碎工						
舗装版切断工	As t=4cm	1.000	× 2	m	2.000	11.00
舗装版取壊工	As t=4cm	1.000	× 0.900	m ²	0.900	4.95
舗装殻処分工	As 殻	0.900	× 0.040	m ³	0.036	0.20
土 工						
掘削工	下水	0.900	× 1.755	m ³	1.580	8.69
埋戻工	砂巻立	0.900	× 0.195 - $\pi/4 \times 0.095^2$	m ³	0.168	0.92
埋戻工	砂基礎	0.900	× 0.100	m ³	0.090	0.50
埋戻工	A区分 流用土	0.900	× 0.200	m ³	0.180	0.99
埋戻工	B区分 流用土	0.900	× 1.140	m ³	1.026	5.64
残土処分工	下水	1.580	- 0.180 - 1.026	m ³	0.374	2.06
土留および支保工						
土留設置撤去工	アルミ矢板 H= 2.0 m			m	1.000	5.50
支保設置撤去工	軽量金属 N= 1 段			m	1.000	5.50
舗装復旧工						
表層工	再生密粒度As t=3cm	1.000	× 0.900	m ²	0.900	4.95
基層工	-		×	m ²	-	-
路盤工 上層	粒調碎石 t=13cm	1.000	× 0.900	m ²	0.900	4.95

本管掘削土量 内訳集計表

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

掘削機械	掘削土木 [m3]	掘削下水 [m3]	掘削土量計 [m3]		基面整正 [m2]
0.28m3(0.20)	99.310	87.602	186.912		74.399
合計	99.310	87.602	186.912		74.399

本管埋戻土量 内訳集計表

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

掘削機械 0.28m3(0.20)

埋戻種別	埋戻土量[m3]					
	埋戻A1	埋戻A2	埋戻B1	埋戻B2	流用A区分	流用B区分
流用土		25.798		92.669		
合計		25.798		92.669		

土量合計	118.467
------	---------

本管発生土処理 内訳集計表

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

運搬機械	人力[m3]		BH0.13(0.10)[m3]		BH0.28m3(0.20)[m3]		BH0.45m3(0.35)[m3]		BH0.80m3(0.60)[m3]		合計	
	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道	一般土木	下水道
DT4t					32.859	22.553					32.859	22.553
合計					32.859	22.553					32.859	22.553

合計	55.412
----	--------

本管布設 内訳集計表

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

管種 リブ管

管径 [mm]	管 材料費					管布設工 [m]	マンホール 削孔[箇所]	区間延長 [m]
	片受直管 [本]	調整管[本]		副管継手(外)[本]	副管継手(内)[本]			
200	31	3		1		135.000	1	139.53

本管 基礎工 内訳集計表

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助
基礎高[m] 0.406

種別	基礎工 [m3]					管防護工 [m3]					合計
	人力	BH0.13m3(0.10)	BH0.28m3(0.20)	BH0.45m3(0.35)	BH0.80m3(0.60)	人力	BH0.13m3(0.10)	BH0.28m3(0.20)	BH0.45m3(0.35)	BH0.80m3(0.60)	
RC-30			12.898					34.823			47.721
合計			12.898					34.823			47.721

管渠延長合計	135.600
--------	---------

マンホール設置工 集計表(1)

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

蓋受枠 T-14(φ600)

マンホール形式	設置 箇所数 [箇所]	インバート [個]	底版 [個]	躯体ブロック[個]					斜壁[個]				直壁[個]						調整リンク[個]			調整金具[個]			蓋受枠 [箇所]	平均 マンホール深 [m]
				1.8	1.5	1.2	0.9	0.6		0.6	0.45	0.3		1.8	1.5	1.2	0.9	0.6	0.3		5cm	10cm	15cm	15mm		
1号	2	2	2				1	1		2									3	1			1	1	2	1.446
合計	2	2	2				1	1		2									3	1			1	1	2	1.446

蓋受枠 T-14(φ900・600)

マンホール形式	設置 箇所数 [箇所]	インバート [個]	底版 [個]	躯体ブロック[個]					斜壁[個]				直壁[個]						調整リンク[個]			調整金具[個]			蓋受枠 [箇所]	平均 マンホール深 [m]	
				2.4	2.1	1.8	1.5	1.2		0.6	0.45	0.3		1.8	1.5	1.2	0.9	0.6	0.3		5cm	10cm	15cm	15mm			25mm
2号	1		1		1					1			1							5cm	10cm	15cm			1	1	
合計	1		1		1					1			1								1				1	1	

処理種別 当初

マンホール設置工 集計表(2)

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

蓋受枠 T-14(φ600)

マンホール形式	管削孔[箇所]												ゴム製ジョイント[箇所]											
	φ 75	φ 125	φ 150	φ 200	φ 250	φ 300	予備	予備	予備	予備	予備	予備	HP250	HP300	PRP150	PRP200	PRP250	PRP300	VU100	VU125	VU150	VU200	VU250	VU300
1号	1		1	3												4								
合計	1		1	3												4								

蓋受枠 T-14(φ900・600)

マンホール形式	管削孔[箇所]											ゴム製ジョイント[箇所]												
	φ 75	φ 125	φ 150	φ 200	φ 250	φ 300	予備	予備	予備	予備	予備	HP250	HP300	PRP150	PRP200	PRP250	PRP300	VU100	VU125	VU150	VU200	VU250	VU300	
2号				1											1									
合計				1											1									

処理種別 当初

マンホール設置工(2) 計算書

工事番号

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

マンホール形式 1号

人孔番号	人孔深 [m]	管削孔[箇所]										ゴム製ジョイント[箇所]												管口止水[箇所]	
		φ 75	φ 125	φ 150	φ 200	φ 250	φ 300	予備	予備	予備	予備	予備	HP250	HP300	PRP150	PRP200	PRP250	PRP300	VU100	VU125	VU150	VU200	VU250		VU300
0-1	1.968			1	1																				2
0-2	2.681				1											1									
2	1.281				1											2									
4	1.611	1														1									1
合計		1		1	3											4									3

マンホール形式 2号

人孔番号	人孔深 [m]	管削孔[箇所]										ゴム製ジョイント[箇所]												管口止水[箇所]	
		φ 75	φ 125	φ 150	φ 200	φ 250	φ 300	予備	予備	予備	予備	予備	HP250	HP300	PRP150	PRP200	PRP250	PRP300	VU100	VU125	VU150	VU200	VU250		VU300
5					1											1									
合計					1											1									

処理種別 当初

管口止水 集計表

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

蓋受枠 T-14(φ600)

マンホール形式 1号

管種	管口止水[箇所]											
	φ75	φ100	φ125	φ150	φ200	φ250	φ300					
塩ビ管	1											
リブ管				1	1							
合計	1			1	1							

処理種別 当初

マンホールブロック据付工 内訳集計表

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

蓋受枠 T-14(φ600)

マンホール形式 1号

	マンホール据付工[箇所]								合計
	～3.00[m]	～4.00[m]	～5.00[m]	～6.00[m]	～999.00[m]				
	2								2
合計									2

蓋受枠 T-14(φ900・600)

マンホール形式 2号

	マンホール据付工[箇所]								合計
	～3.00[m]	～4.00[m]	～5.00[m]	～6.00[m]	～999.00[m]				
			1						1
合計			1						1

処理種別 当初

小型マンホール設置工 内訳集計表

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

マンホール形式 塩ビマンホール(φ300)

平均マンホール深 [m]	管高 [本]	継手 [本]	蓋受枠[個]					内蓋 (φ300)	部 材 [個]							部材 合計
			防護蓋T- 8(φ300)	防護蓋T- 14(φ300)	防護蓋T- 25(φ300)				(リブ用)200 KT,ST,L 15,30,45,75,90	(リブ用)200 45Y	(リブ用)200 90Y	(リブ用)150 KT,ST,L 15,30,45,75,90	(リブ用)150 45Y	(リブ用)150 90Y	(リブ用)250 KT,ST,L 15,30,45,75,90	
1.266	0.4			2				2	2							2
合計	0.4			2				2	2							2

小型マンホール設置工 計算書

工事番号 1

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

上流側人孔番号	マンホール形式	人孔深[m]	管種	管径	管高[m]	部材	継手[本]	蓋受枠
1	塩ビマンホール(φ300)	1.203	リブ管	200	0.753	(リブ用)200 KT,ST,L15,30,45,75,90		防護蓋T-14(φ300)
3	塩ビマンホール(φ300)	1.328	リブ管	200	0.878	(リブ用)200 KT,ST,L15,30,45,75,90		防護蓋T-14(φ300)

底部工 集計表

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

蓋受枠 T-14(φ600)

マンホール 形式	管径 [mm]	底部工 [箇所] (インバート有)							
		栗石	砕石(RC-40)	底部工なし					
1号	200	2							
合計		2							

マンホール 形式	管径 [mm]	底部工 [箇所] (インバート無)							
		栗石	砕石(RC-40)	底部工なし					
1号	200			2					
合計				2					

蓋受枠 T-14(φ900・600)

マンホール 形式	管径 [mm]	底部工 [箇所] (インバート無)							
		栗石	砕石(RC-40)	底部工なし					
2号	200			1					
合計				1					

処理種別 当初

マンホール設置工(1) 計算書

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

マンホール形式 1号

人孔番号	人孔深	インバート	底版	躯体ブロック[個]					斜壁[個]			直壁[個]							調整リング[個]			調整金具[個]			蓋受枠
	[m]	[個]	[個]	1.8	1.5	1.2	0.9	0.6	0.6	0.45	0.3	1.8	1.5	1.2	0.9	0.6	0.3	5cm	10cm	15cm	15mm	25mm	45mm		
0-1	1.968																								
0-2	2.681																								
2	1.281	1	1					1	1									2						1	T-14(φ 600)
4	1.611	1	1				1		1									1	1			1			T-14(φ 600)
合計		2	2				1	1	2									3	1			1	1		

マンホール形式 2号

人孔番号	人孔深	インバート	底版	躯体ブロック[個]					斜壁[個]			直壁[個]							調整リング[個]			調整金具[個]			蓋受枠		
	[m]	[個]	[個]	2.1	1.8	1.5	1.2	0.9		0.6	0.45	0.3		1.8	1.5	1.2	0.9	0.6	0.3		5cm	10cm	15cm	15mm		25mm	45mm
5			1	1							1				1							2				1	T-14(φ 900・600)
合計			1	1							1				1							2				1	

処理種別 当初

マンホール副管設置 計算書

工事番号

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

副管 内副管 なし

外副管

人孔番号	マンホール形式	人孔深 [m]	本管 管種	本管 管径[mm]	副管 管径[mm]	副管				段 差 [箇所]						
						高さ[m]	直管[本]	型枠[m]	生コン[m]	0.6～	1.26～	1.76～	2.26～	2.76～	3.26～	3.76～
0-1	1号	1.968	リブ管	200	150	0.632	0.072	1.274	0.129	1						
合計			リブ管	200	150	0.632	0.072	1.274	0.129	1						

処理種別 当初

舗装版切断 内訳集計表

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

舗装厚 [m]	舗装版切断[m]									
	アスファルト	コンクリート(無筋)	コンクリート(有筋)							
～0.15	279.060									
合計	279.060									

舗装版破碎 内訳集計表

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

舗装種別 アスファルト

破碎機械 0.28m3(0.20)

区分	舗装厚[m]						
	～0.10	～0.15	～999.00				
本管部	128.998						
合計	128.998						

殻運搬処理
 内訳集計表

工事名
 八条地区公共下水道接続工事

費用区分
 補助

舗装種別
 アスファルト

運搬機械	人力 [m3]		BH0.13(0.10)[m3]		BH0.28(0.20)[m3]		BH0.45(0.35)[m3]		BH0.80(0.60)[m3]		合計
	本管部	取付管部	本管部	取付管部	本管部	取付管部	本管部	取付管部	本管部	取付管部	
DT4t					5.157						5.157
合計					5.157						5.157
	人力合計		0.13合計		0.28合計	5.157	0.45合計		0.80合計		

総合計	5.157
-----	-------

路盤工 内訳集計表

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

施工区分 車道

仕上がり 厚 [m]	路盤工1[m2]										路盤工2[m2]									
	流用土	RC-30	RC-40	C-30	C-40	M-30	M-40	埋戻土 別途計上	山土(盛土 用)		流用土	RC-30	RC-40	C-30	C-40	M-30	M-40	埋戻土 別途計上	山土(盛土 用)	
0.13																128.998				
合計																128.998				

路面復旧工 内訳集計表

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

施工区分 車道

舗装厚 [m]	路面復旧[m2]							
	再生密粒度AS13	再生密粒度AS20	密粒度AS13	密粒度AS20				
0.03	128.998							
合計	128.998							

数量総括表（立坑仮設土留）

【鋼製ケーシング立坑工】

工 種	種 別	細 別	単位	数 量	摘 要
立坑種別					
5	φ1500mm	掘削深 H= 5.509 m	箇所	1	
圧入掘削積込み工			m	5.5	土質区分 別途参照
ケーシング溶接工			m	4.7	
ケーシング引上げ工			m	0.9	
ケーシング撤去工			m	1.5	
ケーシング切断工			m	10.5	
ケーシングスクラップ			t	0.7	
ケーシング鏡切工			m	1.0	
底盤コンクリート打設工		30-18-20 (25)	m3	1.8	
機械設置・撤去工		φ1500mm	回	1.0	
ケーシング残置工			m	4.8	
仮設ケーシング損料		φ1500mm	式	1.0	
スライム処理工	泥水処理運搬工	比重 1.3t/m3	m3	0.7	
残土処分工			m3	9.5	
埋戻工	流用土		m3	0.5	
	モルタル		m3	0.7	
円形覆工板		φ1500mm	t 式	0.73 1.0	
舗装版切断工	アスファルト舗装	≦15cm	m	5.6	
舗装版破碎工	アスファルト舗装	≦15cm	m2	2.4	
舗装殻処分工	表層工		m3	0.1	
表層工	再生密粒度As	t= 3cm	m2	1.373	
上層路盤工	粒調碎石	t= 13cm	m2	1.373	

鋼製ケーシング立坑数量集計表（１）

[illegible]

鋼製ケーシング立坑数量集計表（２）

立坑	圧入掘削精込工													圧入掘削精込工													備 考
	土質別掘削深 (m) : H ≦ 9.0 m													土質別掘削深 (m) : 9.0 < H m													
	粘性土		砂質土		礫質土		粗石混り土	巨石混り土	軟岩Ⅰ	軟岩Ⅱ	中硬岩	粘性土		砂質土		礫質土		粗石混り土	巨石混り土	軟岩Ⅰ	軟岩Ⅱ	中硬岩					
	N≦5	5<N≦30	N≦30	30<N≦50	50<N	N≦30	30<N≦50	50<N	D≦300mm	300mm<D	qu≦5MN/m2	qu≦20MN/m2	qu≦60MN/m2	N≦5	5<N≦30	N≦30	30<N≦50	50<N	N≦30	30<N≦50	50<N	D≦300mm	300mm<D	qu≦5MN/m2	qu≦20MN/m2	qu≦60MN/m2	
No. (M.)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	
5		0.500	2.000			3.009																					

鋼製ケーシング立坑数量集計表（３）

[illegible]

鋼製ケーシング立坑数量集計表（４）

[illegible]

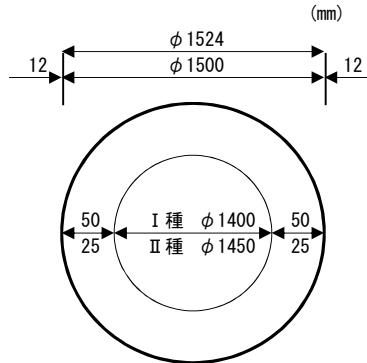
【 立坑数量計算モデル図 】

No. 5 マンホールポンプ φ 1500

【基本単位数量および土留材料諸元】

番 号⇒	1	2	3	4	5	6
鋼管径 (mm)	1500	1800	2000	2000	2500	3000
土留材厚 mm	12	12	12	16	19	22
土留材重量 kg/m	466	555	615	818	1206	1665
kg/m ²	94.2	94.2	94.2	125.6	149.2	172.7
刃先重量 kg/個	48	57	63	63	78	93
仮設ケーシング kg	1350	1600	2100	2100	3500	5100
スライム処理量 m ³	0.7	1.0	1.2	1.2	1.9	2.8
溶接延長 m	4.7	5.7	6.3	6.3	7.9	9.4
引上げ長 m	0.9	0.9	0.9	0.9	1.2	1.2
根入れ長 m	0.3	0.3	0.3	0.3	0.5	0.5
底盤Co厚 m	1.0	1.0	1.0	1.0	1.5	1.5
底盤Co量 m ³	1.8	2.5	3.1	3.1	7.4	10.6
円形覆工板 kg	730	1060	1160	1160	1970	2800

【立坑平面図】



【管渠条件】

管渠種別	施工	管径	外径	さや管外径	管底高	埋戻位置	埋戻控除
(--)	(--)	(mm)	(mm)	(mm)	(m)	(--)	(--)
流出管	開削	75			▽ 99.315	埋戻A	管路 ×
流入管①	開削	200	216		▽ 97.651	埋戻B	管路 ×
流入管②					▽		×
流入管③					▽		×
流入管④					▽		×
流入管⑤					▽		×
流入管⑥					▽		×

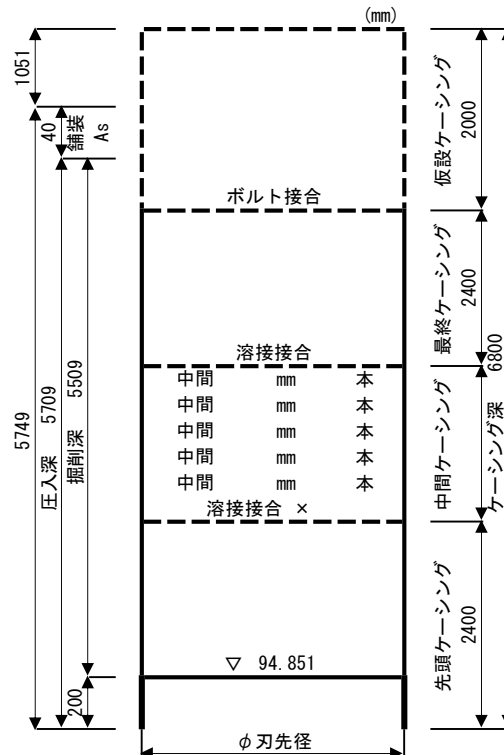
【埋戻区分】

区分	種別	詳細	高さ
(--)	(--)	(--)	(mm)
舗装	表層	再生密粒度As	30
	基層		
路盤	上層	粒調碎石	130
	下層		
埋戻	埋戻A	流用土	1340
	埋戻B	モルタル	3049
	埋戻C		

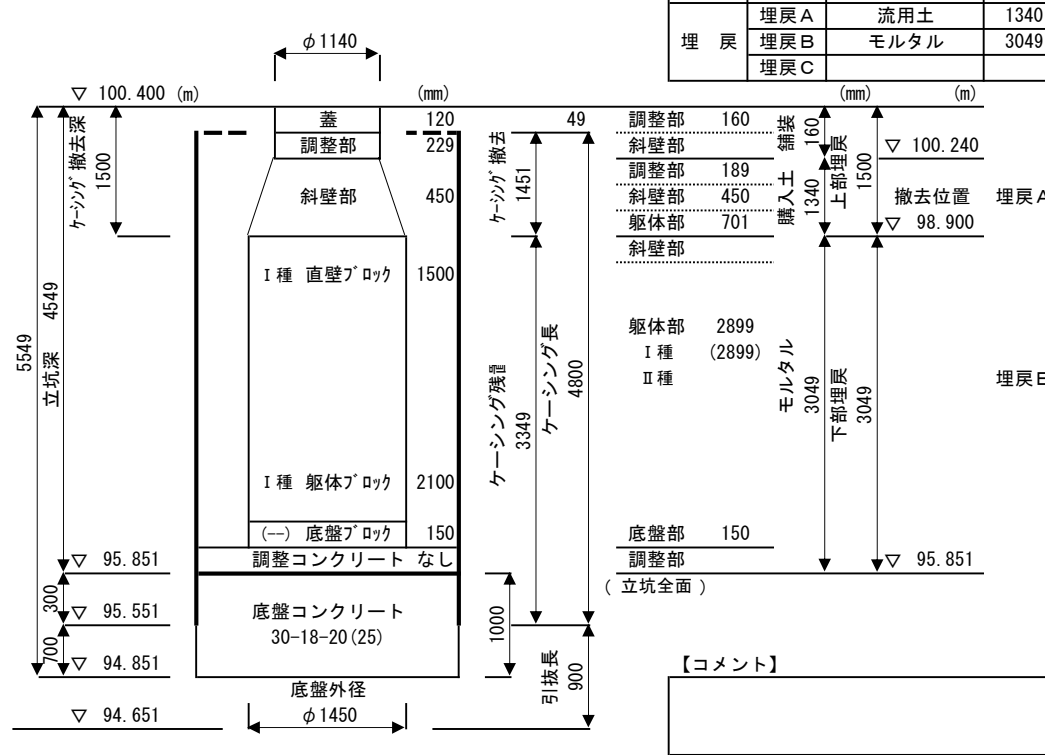
【圧入掘削積込深さ土質区分】

深さ (m)	土質名 (--)	種別 (--)	掘削長 (mm)
9.0m Ⅶ H 照 査 掘	粘性土	$N \leq 5$	
		$5 < N \leq 30$	500
	砂質土	$N \leq 30$	2000
		$30 < N \leq 50$	
		$50 < N$	
	礫質土	$N \leq 30$	3009
		$30 < N \leq 50$	
		$50 < N$	
	粗礫混り土	$D \leq 300\text{mm}$	
	巨石混り土	$300\text{mm} < D$	
9.0m Ⅷ H 照 査 掘	軟岩Ⅰ	$qu \leq 5\text{MN/m}^2$	
	軟岩Ⅱ	$qu \leq 20\text{MN/m}^2$	
	中硬岩	$qu \leq 60\text{MN/m}^2$	
	小計		5509
	粘性土	$N \leq 5$	
		$5 < N \leq 30$	
	砂質土	$N \leq 30$	
		$30 < N \leq 50$	
		$50 < N$	
	礫質土	$N \leq 30$	
9.0m Ⅸ H 照 査 掘		$30 < N \leq 50$	
		$50 < N$	
	粗礫混り土	$D \leq 300\text{mm}$	
	巨石混り土	$300\text{mm} < D$	
	軟岩Ⅰ	$qu \leq 5\text{MN/m}^2$	
	軟岩Ⅱ	$qu \leq 20\text{MN/m}^2$	
	中硬岩	$qu \leq 60\text{MN/m}^2$	
	小計		
	合計		5509

【立坑断面図】



【立坑断面図】



【コメント】

数量計算書（１）

No. 5 マンホールポンプ φ 1500

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
立坑築造工	φ 1500	立坑深さ φ 1.500 m t= 12 mm 外径面積 φ 1.524 ² × π/4 内径面積 φ 1.500 ² × π/4	m m ² m ²	4.549 1.824 1.767
舗装版切断工	As t= 4cm	(1.500 +0.2) × tan22.5 × 8角形	m	5.633
舗装版破碎工	As t= 4cm	(1.500 +0.2) × tan22.5 × 0.850 / 2 × 8 (底辺 × 高さ/2 × 8角形)	m ²	2.394
舗装殻処分工	As t= 4cm	2.394 × 0.040	m ³	0.096
圧入掘削積込工	φ 1500		m	5.509
(土質別内訳) (H ≤ 9.0m)	粘性土	N ≤ 5	m	
		5 < N ≤ 30	m	0.500
		N ≤ 30	m	2.000
	砂質土	30 < N ≤ 50	m	
		50 < N	m	
	礫質土	N ≤ 30	m	3.009
		30 < N ≤ 50	m	
		50 < N	m	
	粗石混り土	D ≤ 300mm	m	
	巨石混り土	300mm < D	m	
	軟岩Ⅰ	qu ≤ 5MN/m ²	m	
	軟岩Ⅱ	qu ≤ 20MN/m ²	m	
	中硬岩	qu ≤ 60MN/m ²	m	
(土質別内訳) (H > 9.0m)	粘性土	N ≤ 5	m	
		5 < N ≤ 30	m	
		N ≤ 30	m	
	砂質土	30 < N ≤ 50	m	
		50 < N	m	
	礫質土	N ≤ 30	m	
		30 < N ≤ 50	m	
		50 < N	m	
	粗石混り土	D ≤ 300mm	m	
	巨石混り土	300mm < D	m	
	軟岩Ⅰ	qu ≤ 5MN/m ²	m	
	軟岩Ⅱ	qu ≤ 20MN/m ²	m	
	中硬岩	qu ≤ 60MN/m ²	m	
合計			m	5.509
圧入深 (参考)	φ 1500	5.509 + 0.2	m	5.709

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
残土処分工		1.824 × 5.509 - 0.520	m ³	9.528
ケーシング溶接工	φ 1500		箇所	1
	φ 1500	1 × 4.7 m/箇所	m	4.700
(ボルト接合箇所)	φ 1500		箇所	1
ケーシング 引上げ工	φ 1500		m	0.900
ケーシング 撤去工	φ 1500	1 箇所	m	1.451
ケーシング 切断工	φ 1500	π × 1.5 + 1.451 × 4	m	10.516
(参考重量)		1.451 × 0.466 t/m	t	0.676
底盤コンクリート打設工	φ 1500		m ³	1.8
スライム処理量 (泥水処理運搬量)	φ 1500		m ³	0.7
鋼製ケーシング存置	φ 1500	最終ケーシング 1 本	m	2.400
	φ 1500	中間ケーシング 本	m	
	φ 1500	先頭ケーシング 1 本	m	2.400
			計m	4.800

数量計算書（2）

No. 5

マンホールポンプ ϕ 1500

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
	φ 1500	刃 先 1 個	個	1
(参考重量)		4.8 × 0.466 t/m + 0.048 t/個	t	2.285
仮設ケーシング損料	φ 1500	仮設ケーシング 1 式	m	2.000
(参考重量)			t	1.35
ケーシングスクラップ	撤去部	撤去高 t/m 1.451 × 0.466 = 0.6762 t		
	管路部	外径 余裕 t/m2 撤去部 $\pi/4 \times (\quad + \quad)^2 \times \quad = \quad t$ ① $\pi/4 \times (0.216 + 0.100)^2 \times 0.0942 = 0.0074 t$ ② $\pi/4 \times (\quad + \quad)^2 \times \quad = \quad t$ ③ $\pi/4 \times (\quad + \quad)^2 \times \quad = \quad t$ ④ $\pi/4 \times (\quad + \quad)^2 \times \quad = \quad t$ ⑤ $\pi/4 \times (\quad + \quad)^2 \times \quad = \quad t$ ⑥ $\pi/4 \times (\quad + \quad)^2 \times \quad = \quad t$ ※ケーシング撤去部は計上なし Σ = 0.6836 t	t	0.684
鏡 切 工	管路部	外径 余裕 撤去部 $\pi \times (\quad + \quad) = \quad m$ ① $\pi \times (0.216 + 0.100) = 0.993 m$ ② $\pi \times (\quad + \quad) = \quad m$ ③ $\pi \times (\quad + \quad) = \quad m$ ④ $\pi \times (\quad + \quad) = \quad m$ ⑤ $\pi \times (\quad + \quad) = \quad m$ ⑥ $\pi \times (\quad + \quad) = \quad m$ Σ = 0.9930 m	m	0.993
機械設置撤去工	φ 1500		回	1

名 称	規 格	算 式	単位	数 量

数量計算書（３）

No. 5 マンホールポンプ φ 1500

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
埋 戻 A	<全体>	内径面積 高さ (埋戻高)	m	1.340
流用土		1.767×1.340	m3	2.368
	<控除>	調整外径 高さ		
蓋・調整		$\pi/4 \times 1.140^2 \times 0.189$	m3	- 0.193
斜壁		上端外径 下端外径 高さ $\pi/4 \times (1.140^2 + 1.400^2)/2 \times 0.450$	m3	- 0.576
直壁・躯体 管渠		外径 高さ $\pi/4 \times 1.400^2 \times 0.701$	m3	- 1.079
吐出管		$\times \times$	m3	-
流入管 ②		$\times \times$	m3	-
流入管 ③		$\times \times$	m3	-
流入管 ④		$\times \times$	m3	-
流入管 ⑤		$\times \times$	m3	-
流入管 ⑥		$\times \times$	m3	-
副管		A $\times \times$ B $\times \times$ C $\times \times$	m3 m3 m3	- - -
	合 計		m3	0.520
埋 戻 B	<全体>	内径面積 高さ (埋戻高)	m	3.049
モルタル		1.767×3.049	m3	5.388
	<控除>	上端外径 下端外径 高さ		
斜壁		$\pi/4 \times (1.140^2 + 1.400^2)/2 \times$	m3	-
直壁・躯体		外径 高さ		
I 種		$\pi/4 \times 1.400^2 \times 2.899$	m3	- 4.463
II 種		$\pi/4 \times 1.450^2 \times$	m3	-
底盤		$\pi/4 \times 1.450^2 \times 0.150$	m3	- 0.248
調整Co 管渠		$\pi/4 \times 1.500^2 \times$ 延長	m3	-
流出管		$\times \times$	m3	-
流入管 ①		$\pi/4 \times 0.216^2 \times 0.05$	m3	- 0.002
流入管 ②		$\times \times$	m3	-
流入管 ③		$\times \times$	m3	-
流入管 ④		$\times \times$	m3	-
流入管 ⑤		$\times \times$	m3	-
流入管 ⑥		$\times \times$	m3	-
副管		A $\times \times$ B $\times \times$ C $\times \times$	m3 m3 m3	- - -
	合 計		m3	0.675

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
埋 戻 C	<全体>	内径面積 高さ (埋戻高)	m	
		$1.767 \times$	m3	
	<控除>			
直壁・躯体		外径 高さ		
I 種		$\pi/4 \times 1.400^2 \times$	m3	-
II 種		$\pi/4 \times 1.450^2 \times$	m3	-
底盤		$\pi/4 \times 1.450^2 \times$	m3	-
調整Co 管渠		$\pi/4 \times 1.500^2 \times$ 延長	m3	-
流出管		$\times \times$	m3	-
流入管 ①		$\times \times$	m3	-
流入管 ②		$\times \times$	m3	-
流入管 ③		$\times \times$	m3	-
流入管 ④		$\times \times$	m3	-
流入管 ⑤		$\times \times$	m3	-
流入管 ⑥		$\times \times$	m3	-
副管		A $\times \times$ B $\times \times$ C $\times \times$	m3 m3 m3	- - -
	合 計		m3	
マンホール嵩上げ工				
調整コンクリート	18-8-40BB	$\times \times$	m3	
調整コンクリート型枠	円形合板	$\times \times$	m2	
路 面 覆 工				
円形専用覆工	φ 1500	φ 1500 mmケーシング用	枚	1
覆工板重量	φ 1500	φ 1500 mmケーシング用	t	0.730

数量計算書 (4)

No. 5

マンホールポンプ ϕ 1500

[illegible][illegible]

試験堀数量

試掘番号	昼間施工 (H=1.2)		備考	試掘番号	夜間施工 (H<1.5)		備考
	延長(L) * 0.65	面積(m ²)			延長(L) * 1.00	面積(m ²)	
①No.5	1.00	0.65	0.65				
②No.4付近	1.00	0.65	0.65				
合 計	6.0		1.30 (舗装除く) 1.5m3				

[illegible]

土量計算書

工事番号 1

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

路線名 No.0-2～No.5			スパン番号 01-00		管種	リブ管	管径[mm] 200		矢板 アルミ矢板		破碎機械 0.28m3(0.20)[200]		掘削機械 0.28m3(0.20)[200]		運搬機種 DT4t				
現況舗装厚 [m]		0.04	復旧舗装厚[m]		0.03 <th colspan="2">管防護厚[m]</th> <td>0.10<th colspan="2">管基礎厚[m]</th><td>0.10<th colspan="2">流用可能層厚[m]</th><td>0.000</td><td colspan="2"><input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続</td><td><input checked="" type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続</td></td></td>	管防護厚[m]		0.10 <th colspan="2">管基礎厚[m]</th> <td>0.10<th colspan="2">流用可能層厚[m]</th><td>0.000</td><td colspan="2"><input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続</td><td><input checked="" type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続</td></td>	管基礎厚[m]		0.10 <th colspan="2">流用可能層厚[m]</th> <td>0.000</td> <td colspan="2"><input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続</td> <td><input checked="" type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続</td>	流用可能層厚[m]		0.000	<input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続		<input checked="" type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続		
日進量[m/日]			本管勾配[%]		3.278 <th colspan="2">管渠継手無し[m]</th> <td>2.000<th colspan="2">調整管[本]</th><td>0.500<th colspan="2">矢板設置率[%]</th><td>100.000<th colspan="2">流用余り[m3]</th><td>0.000</td><td>ステップ</td><td>-1.664</td></td></td></td>	管渠継手無し[m]		2.000 <th colspan="2">調整管[本]</th> <td>0.500<th colspan="2">矢板設置率[%]</th><td>100.000<th colspan="2">流用余り[m3]</th><td>0.000</td><td>ステップ</td><td>-1.664</td></td></td>	調整管[本]		0.500 <th colspan="2">矢板設置率[%]</th> <td>100.000<th colspan="2">流用余り[m3]</th><td>0.000</td><td>ステップ</td><td>-1.664</td></td>	矢板設置率[%]		100.000 <th colspan="2">流用余り[m3]</th> <td>0.000</td> <td>ステップ</td> <td>-1.664</td>	流用余り[m3]		0.000	ステップ	-1.664
人孔番号	区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m]	副管継手			
下流側 5	3.05	1.05	2.000	100.40	97.651	97.548	2.852								99.315	なし			
上流側 0-2				100.34	97.661	97.558	2.782	2.817	1.05	2.957	9.018	0.000	0	2.000					
舗装切断		6.100 [m]	3.05 × 2						路面復旧	車道	再生密粒度AS	3.202 [m2]	3.05 ×	1.05	復旧舗装厚	0.03[m]			
舗装取壊		3.202 [m2]	3.05 × 1.05						埋戻A1区分			0.000 [m3]	3.05 ×	1.05 ×	0.00				
舗装取壊		0.128 [m3]	3.05 × 1.05 × 0.04						埋戻A2区分		流用土	0.640 [m3]	3.05 ×	1.05 ×	0.20 -	0.000 + 0.000			
掘削[土木]		0.000 [m3]							埋戻B1区分			0.000 [m3]	3.05 ×	1.05 ×	0.00				
基面整正		0.000 [m2]							埋戻B2区分		流用土	6.565 [m3]	3.05 ×	1.05 ×	2.05 -	0.000			
掘削[下水]		8.890 [m3]	9.018 - 0.128						路盤工1区分	車道		0.000 [m2]	0.00 ×	0.00	路盤厚1	0.00[m]			
発生土処理		0.892 [m3]	9.018 - 0.128 - 0.000 - 7.998 + 0.000						路盤工2区分	車道	M-30	3.202 [m2]	3.05 ×	1.05	路盤厚2	0.13[m]			
埋戻管基礎 RC-30		0.320 [m3]	3.05 × 1.05 × 0.10 + 0.000						流用A区分		流用土	0.000 [m3]							
埋戻管防護 RC-30		0.878 [m3]	3.05 × 1.05 × (0.206 + 0.10) - 3.05 × 0.206 ^2 × 0.785						流用B区分		流用土	0.000 [m3]							

路線名 No.0-1～No.4		スパン番号 01-00		管種	リブ管	管径[mm] 200		矢板 アルミ矢板		破碎機械 0.28m3(0.20)[200]		掘削機械 0.28m3(0.20)[200]		運搬機種 DT4t				
現況舗装厚 [m]		0.04	復旧舗装厚[m]		0.03	管防護厚[m]		0.10	管基礎厚[m]		0.10	流用可能層厚[m]		0.000	<input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続	<input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続		
日進量[m/日]		本管勾配[%]		3.020	管渠継手無し[m]		29.000	調整管[本]		0.250	矢板設置率[%]		100.000	流用余り[m3]		0.000	ステップ	0.632
人孔番号	区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m]	副管継手		
下流側 0-1	30.79	0.79	30.000	99.68	98.344	98.241	1.439								97.712	外副管		
上流側 1				99.64	98.437	98.334	1.306	1.372	0.85	1.166	35.901	0.000	7	1.000				
舗装切断	61.580 [m]	30.79 ×	2						路面復旧	車道	再生密粒度AS	26.171 [m2]	30.79 ×	0.85	復旧舗装厚	0.03 [m]		
舗装取壊	26.171 [m2]	30.79 ×	0.85						埋戻A1区分			0.000 [m3]	30.79 ×	0.85 ×	0.00			
舗装取壊	1.046 [m3]	30.79 ×	0.85 ×	0.04					埋戻A2区分		流用土	5.234 [m3]	30.79 ×	0.85 ×	0.20 -	0.000 + 0.000		
掘削[土木]	34.855 [m3]	35.901 -	1.046						埋戻B1区分			0.000 [m3]	30.79 ×	0.85 ×	0.00			
基面整正	26.171 [m2]	30.79 ×	0.85						埋戻B2区分		流用土	15.702 [m3]	30.79 ×	0.85 ×	0.60 -	0.000		
掘削[下水]	0.000 [m3]								路盤工1区分	車道		0.000 [m2]	0.00 ×	0.00	路盤厚1	0.00 [m]		
発生土処理	11.616 [m3]	35.901 -	1.046 -	0.000 -	23.239 +	0.000			路盤工2区分	車道	M-30	26.171 [m2]	30.79 ×	0.85	路盤厚2	0.13 [m]		
埋戻管基礎 RC-30	2.617 [m3]	30.79 ×	0.85 ×	0.10 +	0.000				流用A区分		流用土	0.000 [m3]						
埋戻管防護 RC-30	6.982 [m3]	30.79 ×	0.85 × (0.206 +	0.10) -				流用B区分		流用土	0.000 [m3]						
		30.79 ×	0.206 ^2 ×	0.785														

土量計算書

工事番号 1

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

路線名 No.0-1～No.4		スパン番号 02-00		管種	リブ管	管径[mm] 200		矢板 アルミ矢板		破碎機械 0.28m3(0.20)[200]		掘削機械 0.28m3(0.20)[200]		運搬機種 DT4t				
現況舗装厚 [m]		0.04	復旧舗装厚[m]		0.03	管防護厚[m]		0.10	管基礎厚[m]		0.10	流用可能層厚[m]		0.000	<input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続 <input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続			
日進量[m/日]		本管勾配[‰]		3.037	管渠継手無し[m]		3.300	調整管[本]		0.825	矢板設置率[%]		100.000	流用余り[m3]		0.000	ステップ	0.000
人孔番号	区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m]	副管継手		
下流側 1	3.95	0.65	3.300	99.64	98.437	98.334	1.306								98.437	なし		
上流側 2				99.73	98.449	98.346	1.384	1.345	0.85	1.143	4.514	0.000	0	3.300				
舗装切断		7.900 [m]	3.95 ×	2					路面復旧	車道	再生密粒度AS	3.357 [m2]	3.95 ×	0.85	復旧舗装厚	0.03[m]		
舗装取壊		3.357 [m2]	3.95 ×	0.85					埋戻A1区分			0.000 [m3]	3.95 ×	0.85 ×	0.00			
舗装取壊		0.134 [m3]	3.95 ×	0.85 ×	0.04				埋戻A2区分	流用土		0.671 [m3]	3.95 ×	0.85 ×	0.20 -	0.000 + 0.000		
掘削[土木]		4.380 [m3]	4.514 -	0.134					埋戻B1区分			0.000 [m3]	3.95 ×	0.85 ×	0.00			
基面整正		3.357 [m2]	3.95 ×	0.85					埋戻B2区分	流用土		1.913 [m3]	3.95 ×	0.85 ×	0.57 -	0.000		
掘削[下水]		0.000 [m3]							路盤工1区分	車道		0.000 [m2]	0.00 ×	0.00	路盤厚1	0.00[m]		
発生土処理		1.511 [m3]	4.514 -	0.134 -	0.000 -	2.868 +	0.000		路盤工2区分	車道	M-30	3.357 [m2]	3.95 ×	0.85	路盤厚2	0.13[m]		
埋戻管基礎 RC-30		0.335 [m3]	3.95 ×	0.85 ×	0.10 +	0.000			流用A区分	流用土		0.000 [m3]						
埋戻管防護 RC-30		0.895 [m3]	3.95 ×	0.85 × (0.206 +	0.10) -			流用B区分	流用土		0.000 [m3]						
			3.95 ×	0.206 ^2 × 0.785														

路線名 No.0-1～No.4		スパン番号 03-00		管種	リブ管	管径[mm] 200		矢板	アルミ矢板	破碎機械	0.28m3(0.20)[200]	掘削機械	0.28m3(0.20)[200]	運搬機種 DT4t				
現況舗装厚 [m]		0.04	復旧舗装厚[m]		0.03 <th colspan="2">管防護厚[m]</th> <td>0.10<th colspan="2">管基礎厚[m]</th><td>0.10<th colspan="2">流用可能層厚[m]</th><td>0.000</td><td colspan="2"><input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続 <input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続</td></td></td>	管防護厚[m]		0.10 <th colspan="2">管基礎厚[m]</th> <td>0.10<th colspan="2">流用可能層厚[m]</th><td>0.000</td><td colspan="2"><input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続 <input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続</td></td>	管基礎厚[m]		0.10 <th colspan="2">流用可能層厚[m]</th> <td>0.000</td> <td colspan="2"><input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続 <input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続</td>	流用可能層厚[m]		0.000	<input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続 <input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続			
日進量[m/日]		本管勾配[%]		6.004 <th colspan="2">管渠継手無し[m]</th> <td>52.000<th colspan="2">調整管[本]</th><td>1.000<th colspan="2">矢板設置率[%]</th><td>100.000<th colspan="2">流用余り[m3]</th><td>0.000</td><td>ステップ</td><td>0.056</td></td></td></td>	管渠継手無し[m]		52.000 <th colspan="2">調整管[本]</th> <td>1.000<th colspan="2">矢板設置率[%]</th><td>100.000<th colspan="2">流用余り[m3]</th><td>0.000</td><td>ステップ</td><td>0.056</td></td></td>	調整管[本]		1.000 <th colspan="2">矢板設置率[%]</th> <td>100.000<th colspan="2">流用余り[m3]</th><td>0.000</td><td>ステップ</td><td>0.056</td></td>	矢板設置率[%]		100.000 <th colspan="2">流用余り[m3]</th> <td>0.000</td> <td>ステップ</td> <td>0.056</td>	流用余り[m3]		0.000	ステップ	0.056
人孔番号	区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m]	副管継手		
下流側 2	52.79	0.79	52.000	99.73	98.505	98.402	1.328								98.449	なし		
上流側 3				100.15	98.822	98.719	1.431	1.379	0.85	1.172	61.869	0.000	12	4.000				
舗装切断	105.580 [m]	52.79 ×	2					路面復旧	車道	再生密粒度AS	44.871 [m2]	52.79 ×	0.85	復旧舗装厚	0.03[m]			
舗装取壊	44.871 [m2]	52.79 ×	0.85					埋戻A1区分			0.000 [m3]	52.79 ×	0.85 ×	0.00				
舗装取壊	1.794 [m3]	52.79 ×	0.85 ×	0.04				埋戻A2区分	流用土		8.974 [m3]	52.79 ×	0.85 ×	0.20 -	0.000 +	0.000		
掘削[土木]	60.075 [m3]	61.869 -	1.794					埋戻B1区分			0.000 [m3]	52.79 ×	0.85 ×	0.00				
基面整正	44.871 [m2]	52.79 ×	0.85					埋戻B2区分	流用土		27.371 [m3]	52.79 ×	0.85 ×	0.61 -	0.000			
掘削[下水]	0.000 [m3]							路盤工1区分	車道		0.000 [m2]	0.00 ×	0.00	路盤厚1	0.00[m]			
発生土処理	19.732 [m3]	61.869 -	1.794 -	0.000 -	40.343 +	0.000		路盤工2区分	車道	M-30	44.871 [m2]	52.79 ×	0.85	路盤厚2	0.13[m]			
埋戻管基礎 RC-30	4.487 [m3]	52.79 ×	0.85 ×	0.10 +	0.000			流用A区分	流用土		0.000 [m3]							
埋戻管防護 RC-30	11.972 [m3]	52.79 ×	0.85 × (0.206 +	0.10) -			流用B区分	流用土		0.000 [m3]							
		52.79 ×	0.206 ^2 × 0.785															

土量計算書

工事番号 1

工事名 八条地区公共下水道接続工事

費用区分 補助

路線名 No.0-1～No.4		スパン番号 04-00		管種	リブ管	管径[mm] 200		矢板 アルミ矢板		破碎機械 0.28m3(0.20)[200]		掘削機械 0.28m3(0.20)[200]		運搬機種 DT4t			
現況舗装厚 [m]		0.04 復旧舗装厚[m]		0.03 管防護厚[m]		0.10 管基礎厚[m]		0.10		流用可能層厚[m]		0.000 <input type="checkbox"/> 下流マンホール削孔接続		<input type="checkbox"/> 上流マンホール削孔接続			
日進量[m/日]		本管勾配[%]		3.003 管渠継手無し[m]		48.300 調整管[本]		0.075		矢板設置率[%]		100.000 流用余り[m3]		0.000 ステップ 0.000			
人孔番号	区間延長 [m]	管渠減長 [m]	管渠延長 [m]	地盤高 [m]	管底高 [m]	施工基面高[m]	掘削深 [m]	平均掘削深[m]	掘削幅[m]	平均断面積[m2]	土量[m3]	流用可能土量[m3]	片受直管 [本]	調整長さ [m]	流出管底高[m]	副管継手	
下流側 3	48.95	0.65	48.300	100.15	98.822	98.719	1.431								98.822	なし	
上流側 4				100.58	98.969	98.866	1.714	1.572	1.05	1.650	80.767	0.000	12	0.300			
舗装切断	97.900 [m]			48.95 × 2				路面復旧	車道	再生密粒度AS	51.397 [m2]	48.95 ×	1.05	復旧舗装厚	0.03[m]		
舗装取壊	51.397 [m2]			48.95 × 1.05				埋戻A1区分				0.000 [m3]	48.95 ×	1.05 ×	0.00		
舗装取壊	2.055 [m3]			48.95 × 1.05 × 0.04				埋戻A2区分	流用土			10.279 [m3]	48.95 ×	1.05 ×	0.20 - 0.000 + 0.000		
掘削[土木]	0.000 [m3]						埋戻B1区分				0.000 [m3]	48.95 ×	1.05 ×	0.00			
基面整正	0.000 [m2]						埋戻B2区分	流用土			41.118 [m3]	48.95 ×	1.05 ×	0.80 - 0.000			
掘削[下水]	78.712 [m3]			80.767 - 2.055				路盤工1区分	車道		0.000 [m2]	0.00 ×	0.00	路盤厚1	0.00[m]		
発生土処理	21.661 [m3]			80.767 - 2.055 - 0.000 - 57.051 + 0.000				路盤工2区分	車道	M-30	51.397 [m2]	48.95 ×	1.05	路盤厚2	0.13[m]		
埋戻管基礎 RC-30	5.139 [m3]			48.95 × 1.05 × 0.10 + 0.000				流用A区分	流用土			0.000 [m3]					
埋戻管防護 RC-30	14.096 [m3]			48.95 × 1.05 × (0.206 + 0.10) - 48.95 × 0.206 ^2 × 0.785				流用B区分	流用土			0.000 [m3]					