

集計表

当初

様式13

配水用ポリエチレン管 φ150

工事名 : 大畠配水管布設替工事							L=	59.2					59.2 m	
名称	形状・寸法	数量				計	延長	布設延長					備考	
		1	2	3	4			1	2	3	4	計		
直管		10				10 本	5.00 m	50				50 m		
切り管(切管調書)	甲	1				1 本	1.00 m	1				1 m		
	乙	1							3.50 m	3.5		3.5 m		
直管 合計						11 本		54.5				54.5 m		
EFチーズ(両受)	φ150×50					個	m					m		
	φ150×75					個	0.50 m					m		
	φ150×100					個	0.50 m					m		
F付EFチーズ(両受)	φ150×75					個	m					m		
	φ150×100					個	m					m		
EF ベンド(両受)	φ150	90°				個	m					m		
		45°				個	0.46 m					m		
		22° 1/2				個	m					m		
		11° 1/4				個	m					m		
EF ベンド(片受)	φ150	90°				個	0.73 m					m		
		45°	4			4 個	0.61 m	2.44				2.44 m		
		22° 1/2				個	0.53 m					m		
		11° 1/4				個	0.49 m					m		
ペンド (スピゴット)	φ150	90°				個	m					m		
		45°				個	m					m		
		22° 1/2				個	m					m		
		11° 1/4				個	m					m		
EF Sベンド(両受)	φ150	300H				個	m					m		
		450H				個	m					m		
		600H				個	m					m		
EF Sベンド(片受)	φ150	300H				個	m					m		
		450H	1			1 個	1.24 m	1.24				1.24 m		
		600H				個	m					m		
Sベンド (スピゴット)	φ150	300H				個	m					m		
		450H				個	m					m		
		600H				個	m					m		
EFフランジ	φ150					個	m					m		
フランジ	φ150					個	m					m		
EF片受レジューサー	φ150×75					個	m					m		
	φ150×100					個	m					m		
レジューザー(スピゴット)	φ150×75					個	m					m		
PE插口付鍛鉄製T字管	φ150×75					個	0.93 m					m		
PE插口付フランジ 単管	φ150	II型				個	m					m		
						個	m					m		
						個	m					m		
						個	m					m		
						個	m					m		
						個	m					m		
						個	m					m		
曲管等合計	異形管接合箇所					ヶ所	異形管延長	3.68				3.68 m		

EFソケット	φ150		1			1 個					
ワフトル仕切弁	φ150	EF挿口付	1			1 個	1.02 m	1.02			1.02 m
延長ロッド	φ32*1.0m	SUS	1			1 本					
同上表函	1号	H=0.7				個					
		H=0.9				個					
		H=1.2				個					
	2号	H=0.7				個					
		H=0.9				個					
		H=1.8	1			1 個					
	3号	H=0.7				個					
		H=0.9				個					
		H=1.2				個					
キャップ	φ75	EF				個	m				m
		スピゴット				個	m				m
		メカニカル				個					
石綿管用キャップ	φ125		1			1 個					
メカ帽	φ150	DCIP(K)	1			1 個					
同軸押輪	φ150	DCIP(K)	1			1 個					
メカニカルソケット	φ150	HPPE				個					
		HPPE×DCIP	1			1 個					
	φ150*75	HPPE									
異径・異種管継手	φ150*125	HPPE×ACP	1			1 個					
DCIP用異種管継手	φ150	K・T用				個	m				m
地上式消火栓 (回転打倒式、副弁付)		H=0.7				個					
		H=0.9				個					
		H=1.2				個					
地下式消火栓	浅埋、排気弁、副弁付					個					
同上表函	3号	H=0.7				個					
		H=0.9				個					
		H=1.2				個					
空気弁						個					
同上表函	3号	H=0.7				個					
		H=0.9				個					
		H=1.2				個					
副弁	φ75	H100				個					
		H150				個					
		H200				個					
フランジ単管	φ75	H100				個					
		H150				個					
		H200				個					
		H250				個					
		H300				個					
		H400				個					
フランジ接合補強具	φ75					組					
	φ150					組					
識別マーカー	水道用		4			4 個					
不断水バルブ	φ100	DCIP用				個					
同上表函	1号	H=0.7				個					
		H=0.9				個					
		H=1.2				個					
その他合計		その他接合箇所				ヶ所	その他延長	1.02			1.02 m

施工延長		59.2				59.2 m	
カーティングワイヤー							
埋設テープ	W=50mm					59.2 m	
埋設シート	W=400mm					59.2 m	
						59.2 m	
労務費		1	2	3	4		計
布設工	直管合計+その他					58.2 m	
切断工	布設管					2 ケ所	
融着接合工	$\phi 150$	1 口当	16			16 ケ所	
		2 口当	1			1 ケ所	
メカニカル継手工	$\phi 150$	HPPE	2			2 ケ所	
		DCIP	1			1 ケ所	特殊押輪
	$\phi 125$	DCIP	1			1 ケ所	普通押輪
		HPPE				ケ所	
フランジ継手工	$\phi 75$	ACP	2			2 ケ所	HPPE $\phi 100$ 準用
						ケ所	
仕切弁設置工	$\phi 150$		1			1 ケ所	
消火栓設置工	地上式					ケ所	
	地下式					ケ所	フランジ継手含む
空気弁設置工	$\phi 25$					ケ所	
不断水バルブ設置工	$\phi 150$					ケ所	
表函設置工	1号	H=0.7				ケ所	
		H=0.7				ケ所	
		H=0.9				ケ所	
		H=1.8	1			1 ケ所	
	2号	H=0.7				ケ所	
		H=0.9				ケ所	
表函撤去工	3号	H=1.2				ケ所	
		H=0.7				ケ所	
		H=0.9				ケ所	
		H=1.2				ケ所	
	4号					ケ所	
						ケ所	
消火栓撤去工	地上式					ケ所	
	地下式					ケ所	
表函撤去工	5号					ケ所	
						ケ所	
						ケ所	
						ケ所	
	6号					ケ所	
						ケ所	
カラー継手取外工	$\phi 125$	ACP	2			2 ケ所	
切断工(既設管)	$\phi 150$	HPPE				ケ所	
		DCIP	2			2 ケ所	
既設管撤去工 吊上げ+積込	$\phi 150$	DCIP	1			1 m	
	$\phi 125$	ACP	4			4 m	
ポリピック損料			1			1 式	
水替工			1			1 日	
共通仮設費							
技術管理費	通水試験工	59.2 ÷ 500m				0.12 日	

配管資材調書 管種・口径別 切管調書

大烟配水管布設替工事

管種 HPPE (配水用ポリエチレン管)

当初

口径 ϕ 150 mm

直管 5.00 m/本

切管集計表

(单位 : m)

数 量 表

大畠配水管布設替工事		配水用ポリエチレン管 φ150			当 初	
細 別	計 算		計算 値	数 量	単 位	
As切断	t=<15cm 109.4 + 0		109.4	110	m	
As剥ぎ取り	t=<10cm 33.69 + 0		33.7	34	m2	
As運搬 DID地区無	DT4t L=11.3km 1.68		1.7	2	m3	
As処分 (株)塩沢産業	2.35t/m3 1.7 * 2.35		4	4	t	
掘削	BH0.28 45.93		45.9	46	m3	
埋戻(砂)	BH0.28 17.68 - 1.34		16.3	16	m3	
埋戻(発生土)	BH0.28		17.83	18	m3	
埋戻(碎石) RC-40	BH0.28 0.32		0.3	0.3	m3	
残土運搬 DID地区無	DT4t L=9.4km 45.9 - 17.83/0.9		26.1	26	m3	
整地	残土受入地		26.1	26	m3	
石綿管運搬	DT4t L=11.4km 0.153^2*3.14/4*4.0		0.07	0.1	m³	
石綿管処分 (株)ワールド重機開発	38.1kg/3m*4.0/1000		0.05	0.1	t	
下層路盤 RC-40	t=0.20m		33.7	34	m2	
上層路盤 M-25	t=0.12m		33.7	34	m2	
仮復旧 再密As13	乳剤散布無 t= 0.03m 33.69		33.7	34	m2	
安全費 交通誘導員B	5 日 × 2 人/日 =		10	10	人	
任意仮設工						
軽量鋼矢板建込・引抜工(両側分)	※不断水施工分含む					
掘削深2.0m以下	8.9+1.5		10.4	10.4	m	
軽量鋼矢板建込・引抜工(両側分)						
掘削深2.5m以下	4.5		4.5	4.5	m	
軽量金属支保材設置・撤去工 ギア式パイプサポート1段 2.0m以下	※不断水施工分含む					
	8.9+1.5		10.4	10.4	m	
軽量金属支保材設置・撤去工 ギア式パイプサポート2段 3.5m以下						
	4.5		4.5	4.5	m	
軽量鋼矢板賃料 H=2.0m	※不断水施工分含む					
	軽量鋼矢板賃料H=2.0m 使用数量より		1.9	1.9	t	
軽量鋼矢板賃料 H=2.5m						
	軽量鋼矢板賃料H=2.5m 使用数量より		1.1	1.1	t	
運搬費						
仮設材の運搬 12m以内10kmまで往復	1.9+1.1		3.0	3.0	t	
仮設材の積込み・取卸し費 往復分	1.9+1.1		3.0	3.0	t	

大畠配水管布設替工事

当初

土工計算(管布設)

布設	延長	舗装厚	切削 条数	単位体積重量		掘削深	埋戻厚			舗装幅		平均幅				As取壟		Co取壟		掘削	埋戻		
				As	Co		砂	発生土	碎石	As	Co	掘削	砂	発生土	碎石	切削	取壟	切削	取壟		砂	発生土	碎石
断面	L	m	本	t/m3	t/m3	H	H	H	H	W	W	W	W	W	W	m	m2	m	m2	V	V	V	V
土工断面1	34.8	0.05	2	2.35		0.93	0.48	0.15		0.60		0.60	0.60	0.60		69.60	20.88			19.42	10.02	3.13	
土工断面2	11.2	0.05	2	2.35		1.43	0.48	0.65		0.60		0.60	0.60	0.60		22.40	6.72			9.61	3.23	4.37	
土工断面3	8.7	0.05	2	2.35		1.70	0.48	0.92		0.70		0.70	0.70	0.70		17.40	6.09			10.35	2.92	5.60	
土工断面4	4.50					2.08	0.48	1.50	0.10			0.70	0.70	0.70	0.70					6.55	1.51	4.73	0.32
計	59.20															109.40	33.69			45.93	17.68	17.83	0.32

管控除

$$\phi 150 \quad L = 59.2 \text{ m} \quad 0.17 * 0.17 * 3.14 \div 4 * 59.2 = 1.34 \text{ m}^3$$

計 1.34 m³

土工計算(舗装復旧)

復旧	延長	舗装厚	切削 条数	単位体積重量		掘削深	埋戻厚			舗装幅		平均幅				As取壟		Co取壟		掘削	埋戻		
				As	Co		砂	発生土	碎石	As	Co	掘削	砂	発生土	碎石	切削	取壟	切削	取壟		砂	発生土	碎石
断面	L	m	本	t/m3	t/m3	H	H	H	H	W	W	W	W	W	W	m	m2	m	m2	V	V	V	V
土工断面1	34.80																						
土工断面2	11.20																						
土工断面3	8.70																						
土工断面4	4.50																						
計	59.20																						

As運搬

$$33.69 \text{ m}^2 * 0.05 = 1.68 \text{ m}^3 \\ \text{m}^2 * 0.03 = \text{m}^3 \\ \text{計} 1.68 \text{ m}^3$$

軽量鋼矢板賃料H=		2.0 m	路線延長	10.2 m	補助工法無し	(その1) H=2.0m,1段
機械掘削BH山積0.80	m ³	軽量h=2.0	10.20 m	支保工1段	10.20 m	HPPE150布設 8.70 m
機械掘削BH山積0.45	m ³	軽量h=2.5	m	支保工2段	m	DIP300布設 m
機械掘削BH山積0.28	14.69 m ³	軽量h=3.0	m	支保工3段	m	掘削幅 0.70 m
砂基礎工	5.01 m ³	軽量h=3.5	m			平均掘削深 1.70 m
埋戻工	7.06 m ³	軽量h=4.0	m			砂基礎厚 0.48 m
機械掘削BH山積0.80	÷	109.00 =	日	矢板設置撤去2.0	10.20 × 0.028 =	0.3 日
機械掘削BH山積0.45	÷	74.00 =	日	矢板設置撤去2.5	× 0.030 =	日
機械掘削BH山積0.28	14.69 ÷	59.00 =	0.2 日	矢板設置撤去3.0	× 0.032 =	日
砂基礎	5.01 ÷	36.00 =	0.1 日	矢板設置撤去3.5	× 0.035 =	日
機械埋戻	7.06 ÷	36.00 =	0.2 日	矢板設置撤去4.0	× 0.036 =	日
HPPE150布設	8.70 × 0.026 =	0.2 日	支保工設置撤去1段	10.20 × 0.013 =	0.1 日	
DIP300布設	×	0.028 =	日	支保工設置撤去2段	× 0.022 =	日
	×	=	日	支保工設置撤去3段	× 0.036 =	日
供用日数(A)	1.2 × 1.7 =	2 日	供用日賃料(M) 建物(R08.1/P.810)、積資(R08.1/P.286)	刊行物単価 円/t/日		
転用回数(n)	10.20 ÷ 10.2 =	1 回	整備費(C) 建物(R08.1/P.810)、積資(R08.1/P.286)	刊行物単価 円/t/回		
補正率(N)	(1 + 1) ÷ 2 =	1.0	使用数量(T) 2.0 × 2枚 × 0.0472 × 10.2 =	1.9 t		
軽量鋼矢板賃料	供用日賃料(M) × 2.0 + 整備費(C) × 1.0 × 2.75 =					円
軽量金属支保工	1 段	路線延長	10.2 m			(その1) H=2.0m,1段

軽量鋼矢板賃料H=		2.5 m	路線延長		4.5 m	補助工法無し		(その2) H=2.5m,2段
機械掘削BH山積0.80	m ³	軽量h=2.0	m	支保工1段	m	HPPE150布設	4.50 m	
機械掘削BH山積0.45	m ³	軽量h=2.5	4.50 m	支保工2段	4.50 m	DIP300布設	m	
機械掘削BH山積0.28	20.59 m ³	軽量h=3.0	m	支保工3段	m	掘削幅	0.70 m	
砂基礎工	5.25 m ³	軽量h=3.5	m			平均掘削深	2.08 m	
埋戻工	10.19 m ³	軽量h=4.0	m			砂基礎厚	0.48 m	
機械掘削BH山積0.80	÷	109.00 =	日	矢板設置撤去2.0	×	0.028 =	日	
機械掘削BH山積0.45	÷	74.00 =	日	矢板設置撤去2.5	4.50 ×	0.030 =	0.1 日	
機械掘削BH山積0.28	20.59 ÷	59.00 =	0.3 日	矢板設置撤去3.0	×	0.032 =	日	
砂基礎	5.25 ÷	36.00 =	0.1 日	矢板設置撤去3.5	×	0.035 =	日	
機械埋戻	10.19 ÷	36.00 =	0.3 日	矢板設置撤去4.0	×	0.036 =	日	
HPPE150布設	4.50 ×	0.026 =	0.1 日	支保工設置撤去1段	×	0.013 =	日	
DIP300布設	×	0.028 =	日	支保工設置撤去2段	4.50 ×	0.022 =	0.1 日	
	×	=	日	支保工設置撤去3段	×	0.036 =	日	
供用日数(A)	1.0 ×	1.7 =	2 日	供用日賃料(M)	建物(R08.1/P.810)、積資(R08.1/P.286)		刊行物単価	円/t/日
転用回数(n)	4.50 ÷	4.5 =	1.0 回	整備費(C)	建物(R08.1/P.810)、積資(R08.1/P.286)		刊行物単価	円/t/回
補正率(N)	(1 + 1.0) ÷	2 =	1	使用数量(T)	2.5 ×2枚×0.0472× 4.5 =	1.1 t		
軽量鋼矢板賃料	供用日賃料(M) ×	2.0 + 整備費(C) × 1.0 × 2.75 =						円
軽量金属支保工	2 段	路線延長	4.5 m				(その2) H=2.5m,2段	

仮設用レンタルステンレス管(SUS)

様式13

工事名 : 横尾配水管布設替工事		SUS φ 100mm		L=	18.7	m	
路線名 : 仮設管							
名称	規格	数量	単位	換算	単位	換算延長	単位
エルボ	G50A×90° U×S		個	0.21	m		m
接続短管	G50A S×ネジ		個	0.20	m		m
G50A計				換算延長		m	
名称	規格	数量	単位	換算	単位	換算延長	単位
直管	G100A×4.0m U×S	1	本	4.00	m	4.00	
直管	G100A×2.0m U×S	1	本	2.00	m	2.00	
直管	G100A×1.0m U×S	5	本	1.00	m	5.00	
直管	G100A×0.5m U×S	4	本	0.50	m	2.00	
フレキ管	G100A×1.0m U×S	1	本	1.00	m	1.00	
レジューサー	G100A×80A S×S		本	0.22	m		
エルボ	G100A×90° U×S	10	個	0.37	m	3.70	
エルボ	G100A×45° U×S		個	0.19	m		
取出短管	G100A 25A U×S	2	個	0.15	m	0.30	
接続短管	G100A U×U	2	個	0.02	m	0.04	
接続短管	G100A S×F(上水)	4	個	0.16	m	0.64	
G100A計				換算延長		18.68	m
施工延長				18.68		m	
名称	規格	計算式		布設延長	単位	備考	
不断水割T字管	φ 400×100(F)			1	個		
不断水割T字管	φ 150×100(F)			1	個		
フランジ蓋	φ 100 (II類)			2	個	仮設管撤去後設置	
フランジ接合材	φ 100			5	組		
仕切弁・空気弁表函	円形1号 φ 250 H1200用			2	組		
ストレーナ	100A			1	基	※支給品	
減圧弁	100A			1	基	※支給品	
名称	規格	計算式		布設延長	単位	備考	
ステンレス鋼管布設工	G100A			18.7	m		
ステンレス鋼管継手工	G100A			28	箇所		
ステンレス鋼管撤去工	G100A			18.7	m		
ステンレス鋼管継手取外工	G100A			28	箇所		
不断水連絡工	φ 400×100			1	箇所		
不断水連絡工	φ 150×100			1	箇所		
ストレーナ設置工	100A			1	基	66kg	
ストレーナ撤去工	100A			1	基	〃	
減圧弁設置工	100A			1	基	80kg	
減圧弁撤去工	100A			1	基	〃	
フランジ継手工	φ 100			7	口		
フランジ継手取外工	φ 100			5	口		
表函設置工	円形1号 φ 250 H=1200用			2	ヶ所		
表函撤去工	円形1号 φ 250 H=1200用			2	ヶ所		
共通仮設費							
ステンレス鋼管運搬	4t車 往復			1	式		

仮設用水道用ポリエチレン二層管(PP)

様式13

工事名 : 横尾配水管布設替工事		PP φ 25mm		L=	6.00	m	
名称	規格	数量	単位	延長	単位	布設延長	単位
直管(仮設)		1	本	6.000	m	6.000	m
切管	甲切管 乙切管		本		m	m	m
直管合計		1	本	直管延長		6.000	m
サドル分水栓	φ 100×50		個		m	m	ポリエチレン管用
メーター用ソケット(仮設)	φ 50		個		m	m	
おねじソケット(仮設)	φ 50		個		m	m	
めねじソケット(仮設)	φ 50	2	個				
曲管等合計			ヶ所	異形管延長		m	
その他合計			ヶ所	その他延長		m	
施工延長		6.000		m			
名称	規格	計算式		布設延長	単位	備考	
分水栓建込工	φ 100×50 ポリエチレン管				箇所		
布設工	PP φ 50			6.0	m		
継手工	PP φ 50			2	口		
鋼管継手工	φ 50			2	口		
撤去工	PP φ 50			6.0	m		
共通仮設費							
通水試験工	給水車必要				日		

数 量 表

大畠配水管布設替工事				仮設管SUS φ 100		当初	
細 別	計 算			計算値	数 量	単位	
As切断							
	t=<15cm	17 + 0		17	17	m	
As剥ぎ取り							
	t=<10cm	7.05 + 3.3		10.4	10	m2	
As運搬							
DID地区無	DT4t	L=11.3km	0.45	0.5	1	m3	
As処分							
(株)塩沢産業	2.35t/m3	0.5 * 2.35		1.2	1	t	
掘削							
	BH0.28	8.52		8.5	9	m3	
埋戻(砂)							
	BH0.28	2.8 - 0.24		2.6	3	m3	
埋戻(発生土)							
	BH0.28	3.5		3.5	4	m3	
埋戻(碎石)							
RC-40	BH0.28	0				m3	
残土運搬							
DID地区無	DT4t	L=9.4km	8.52 - 3.5 /0.9	4.6	5	m3	
整地							
	残土受入地			4.6	5	m3	
下層路盤							
RC-40		t=0.20m		7.05	7	m2	
上層路盤							
M-25		t=0.12m		7.05	7	m2	
仮復旧							
再密As13	乳剤散布無	t= 0.03m	10.35	10.4	10	m2	
不陸整正							
	補足材無					m2	
表層工							
再密As20F	乳剤散布有	t= 0.05m				m2	
安全費							
交通誘導員B		3 日 × 2 人/日 =		6	6	人	

大畠配水管布設替工事

当初

土工計算(管布設)

布設	延長	舗装厚	切削 条数	単位体積重量		掘削深	埋戻厚			舗装幅		平均幅				As取壟		Co取壟		掘削	埋戻		
				As	Co		砂	発生土	碎石	As	Co	掘削	砂	発生土	碎石	切削	取壟	切削	取壟		砂	発生土	碎石
断面	L	m	本	t/m3	t/m3	H	H	H	H	W	W	W	W	W	W	m	m2	m	m2	V	V	V	V
不斷水1	1.5	0.05	2	2.35		1.93	0.93	0.65		1.50		1.50	1.50	1.50		3.00	2.25			4.34	2.09	1.46	
不斷水2	1.5	0.05	2	2.35		1.42	0.47	0.65		1.00		1.00	1.00	1.00		3.00	1.50			2.13	0.71	0.98	
埋設部	5.5	0.05	2	2.35		0.30		0.32		0.60		0.60		0.60		11.00	3.30			0.99		1.06	
計	8.50															17.00	7.05			7.46	2.80	3.50	

管控除

$$\phi 400 \quad L= \quad 1.50 \text{ m} \quad 0.43 \quad * \quad 0.43 \quad * \quad 3.14 \quad \div \quad 4 \quad * \quad 1.5 \quad = \quad 0.22 \text{ m}^3$$

$$\phi 100 \quad L= \quad 1.50 \text{ m} \quad 0.13 \quad * \quad 0.13 \quad * \quad 3.14 \quad \div \quad 4 \quad * \quad 1.5 \quad = \quad 0.02 \text{ m}^3$$

$$\text{計} \quad 0.24 \text{ m}^3$$

土工計算(舗装復旧)

復旧	延長	舗装厚	切削 条数	単位体積重量		掘削深	埋戻厚			舗装幅		平均幅				As取壟		Co取壟		掘削	埋戻			
				As	Co		砂	発生土	碎石	As	Co	掘削	砂	発生土	碎石	切削	取壟	切削	取壟		砂	発生土	碎石	
断面	L	m	本	t/m3	t/m3	H	H	H	H	W	W	W	W	W	W	m	m2	m	m2	V	V	V	V	
不斷水1	1.50																							
不斷水2	1.50																							
埋設部	5.50	0.03		2.35		0.32				0.60		0.60					3.30				1.06			
																	3.30				1.06			
計	8.50																							

As運搬

$$7.05 \text{ m}^2 \quad * \quad 0.05 \quad = \quad 0.35 \text{ m}^3$$

$$3.30 \text{ m}^2 \quad * \quad 0.03 \quad = \quad 0.10 \text{ m}^3$$

$$\text{計} \quad 10.35 \text{ m}^2 \quad \quad \quad 0.45 \text{ m}^3$$