

配水管(2号線)

数量計算書

名称	形状寸法	単位							合計
(資材)									切管計
ダクタイル鋳鉄管(GX形.S種)	φ75×4000mm	本	97.0						47.0
GX-G形甲切管	φ75×3930L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×2000L	本	9.0						9.0
GX-G形甲切管	φ75×2980L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×1850L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×3600L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×3270L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×2660L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×3860L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×2140L	本	1.0						1.0
GX-K形甲切管	φ75×2540L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×2710L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×1740L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×3620L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×2720L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×2300L	本	2.0						2.0
GX-G形甲切管	φ75×1600L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×2430L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×2750L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×1390L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×660L	本	3.0						3.0
GX-G形甲切管	φ75×1270L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×2170L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×1870L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×3270L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×3850L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×2660L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×2190L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×1000L	本	3.0						3.0
GX-G形甲切管	φ75×1320L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×3010L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×1910L	本	1.0						1.0
GX-G形甲切管	φ75×2990L	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×1000L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×2150L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×1010L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×1320L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×1080L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×2820L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×1100L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×2560L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×1640L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×2520L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×2750L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×1430L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×2500L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×1050L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×2510L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×2450L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×2910L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×2430L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×2080L(リング付)	本	1.0						1.0
GX-G形乙切管	φ75×2920L(リング付)	本	2.0						2.0
GX-K形乙切管	φ75×1000L(リング付)	本	1.0						1.0

配水管(2号線)

数量計算書

名称	形状寸法	単位							合計
GX形曲管	$\phi 75 \times 45^\circ$	個	3.0						3.0
GX形曲管	$\phi 75 \times 22 \ 1/2^\circ$	個	19.0						19.0
GX形曲管	$\phi 75 \times 11 \ 1/4^\circ$	個	25.0						25.0
GX形曲管	$\phi 75 \times 5 \ 5/8^\circ$	個	7.0						7.0
GX形継ぎ輪	$\phi 75$	個	1.0						1.0
GX形両受短管	$\phi 75$	個	19.0						19.0
GX形ライナ	$\phi 75$	組	53.0						53.0
GX形異形管接合部品	$\phi 75$	組	36.0						36.0
GX形G-LINK	$\phi 75$	組	65.0						65.0
メカ形VCドレッサ	$\phi 75 \times \phi 50$	個	1.0						1.0
GX形両受ソフトシール仕切弁	$\phi 75$	基	2.0						2.0
仕切弁室	H=600	組	3.0						3.0
GX形浅層埋設形F付T字管	$\phi 75 \times \phi 75$	個	3.0						3.0
フランジ接合部品(GF)	$\phi 75$	組	3.0						3.0
フランジ接合部品(RF)	$\phi 75$	組	3.0						3.0
補修弁	$\phi 75 \times 150L$	基	3.0						3.0
急速空気弁	$\phi 20$	基	3.0						3.0
空気弁室	H=600	組	3.0						3.0
ポリエチレン管(二層管1種)	$\phi 50$	m	120.0						120.0
SKXチーズ	$\phi 50 \times \phi 50$	個	1.0						1.0
SKXエルボ	$\phi 50 \times 90^\circ$	個	3.0						3.0
SKXエルボ	$\phi 50 \times 45^\circ$	個	1.0						1.0
SKXソケット	$\phi 50 \times \phi 25$	個	1.0						1.0
SKXソケット	$\phi 50$	個	1.0						1.0
メカ形フランジ短管	$\phi 50$ (PE用)	個	2.0						2.0
フランジ接合部品(RF)	$\phi 50$	組	2.0						2.0
ソフトシール仕切弁	$\phi 50$	基	1.0						1.0
埋設表示シート	2倍折り込み150mm幅	m	672.8						672.8

配水管(2号線)			数量計算書										
名称	形状寸法	単位											合計
(土 工)													
管理設土工⑮ CON	DIP φ 75 H=600	m	528.4										528.4
管理設土工⑯ CON	DIP φ 75 H=1000	m	24.4										24.4
管理設土工⑰ CON	VP・PE φ 50 H=600	m	120.0										120.0
コンクリート舗装版切断工	t=15cm以下	m	24.4+528.4+120.0								=	672.8	672.8
舗装版切断汚泥処理工	コンクリート切断	m3	$6.5 \times 10^{-2} \times 0.1 \times 672.8$								=	4.4	4.4
舗装版直接掘削・積込	Con	m2	$(24.4+528.4+120.0) \times 0.6$								=	403.7	403.7
産業廃棄物処理工	Con	m3	$(24.4+528.4+120.0) \times 0.6 \times 0.1$								=	40.4	40.4
アスファルト仮舗装工(車道)	t=2cm 再生密粒13	m2	$(24.4+528.4+120.0) \times 0.6$								=	403.7	403.7
すきとり		m3	$(24.4+528.4+120.0) \times 0.6 \times 0.18$								=	72.7	72.7
残土運搬		m3	$(24.4+528.4+120.0) \times 0.6 \times 0.18$								=	72.7	72.7
コンクリート舗装工	t=10cm	m2	$(24.4+528.4+120.0) \times 0.6$								=	403.7	403.7
路盤工	t=10cm RC-40	m2	$(24.4+528.4+120.0) \times 0.6$								=	403.7	403.7
舗装版直接掘削・積込	AS	m2	$(24.4+528.4+120.0) \times 0.6$								=	403.7	403.7
産業廃棄物処理工	AS	m3	$(24.4+528.4+120.0) \times 0.6 \times 0.02$								=	8.1	8.1
残土運搬(最終処分)		m3	11.5+72.7								=	84.2	84.2
残土処分		m3	''								=	84.2	84.2

給水管(2号線)

数量計算書

名称	形状寸法	単位	谷	泉	新築	東谷	谷	西	馬場					合計
(資材)														
サドル付分水栓(DIP用)	φ75×φ25	個		1.0		1.0								2.0
密着コア	φ25	個		1.0		1.0								2.0
KMPジョイント(分水栓用)	φ25	個		1.0		1.0								2.0
PE(軟質二層管)	φ25	m		94.0		110.0			63.0					267.0
SGP(鞞管)	25A	m							2.0					2.0
SKXチーズ	φ50×φ20	個					1.0	1.0						2.0
SKXチーズ	φ25×φ20	個			1.0									1.0
SKXエルボ	φ25	個		1.0		3.0			4.0					8.0
SKXソケット	φ25×φ20	個		1.0		1.0			1.0					3.0
SKXソケット	φ25	個							2.0					2.0
SKXおねじ付ソケット	φ25	個				2.0								2.0
ブレインゲート	φ25(内ネジ)	基				1.0								1.0
仕切弁室	H=600	組				1.0								1.0
サドル付分水栓(DIP用)	φ75×φ20	個	1.0											1.0
密着コア	φ20	個	1.0											1.0
KMPジョイント(分水栓用)	φ20	個	1.0											1.0
PE(軟質二層管)	φ20	m	6.0	1.0	4.0	1.0	17.0	15.0	1.0					45.0
SGP(鞞管)	20A	m			2.0									2.0
SKXエルボ	φ20	個	2.0		2.0		1.0							5.0
SKXソケット	φ20	個			2.0									2.0
KMP60° ベンド	φ20×φ13	個	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0					7.0
SGP(鞞管)	50A	m				1.0								1.0
埋設表示シート	2倍折り込み150mm幅	m	6.0	95.0	4.0	111.0	17.0	15.0	4.0					252.0

給水管(2号線)

数量計算書

名称	形状寸法	単位	谷	泉	新築	東谷	谷	西	馬場					合計
(布設)														
サドル分水栓建込み(鑄鉄管)	φ75×φ25	箇所		1.0		1.0								2.0
コア取付工	φ25	箇所		1.0		1.0								2.0
ポリエチレン管据付工	φ25	m		94.0		110.0			63.0					267.0
小口径管布設(人力)工	25A	m							2.0					2.0
小口径管切断工	25A	箇所							1.0					1.0
ポリエチレン管切断工	φ25	口		2.0		5.0			3.0					10.0
ポリエチレン管継手工	φ25	口		4.0		12.0			13.0					29.0
止水栓取付工(PP用)	φ25	箇所				1.0								1.0
仕切弁ボックス設置工	鉄蓋(円形1号)	個				1.0								1.0
仕切弁ボックス設置工	下柵(円形1号)	個				3.0								3.0
サドル分水栓建込み(鑄鉄管)	φ75×φ20	箇所	1.0											1.0
コア取付工	φ20	箇所	1.0											1.0
ポリエチレン管据付工	φ20	m	6.0	1.0	4.0	1.0	17.0	15.0	1.0					45.0
小口径管布設(人力)工	20A	m			2.0									2.0
小口径管切断工	20A	箇所			3.0									3.0
ポリエチレン管切断工	φ20	口	3.0	1.0	2.0	1.0	2.0		1.0					10.0
ポリエチレン管継手工	φ20	口	6.0	2.0	10.0	2.0	4.0	2.0	2.0					28.0
止水栓取付工(PP用)	φ13	箇所	1.0	1.0	1.0	1.0								4.0
量水器取付工(筐取付)	φ13	箇所	1.0	1.0	1.0	1.0								4.0
小口径管布設(人力)工	50A	m				1.0								1.0
小口径管切断工	50A	箇所				1.0								1.0
管明示シート工		m	6.0	95.0	4.0	111.0	17.0	15.0	4.0					252.0

給水管(2号線)

数量計算書

名称	形状寸法	単位	谷	泉	新築	東谷	谷	西	馬場					合計
(土工)														
管理設土工⑳ CON	VP・PE φ40以下 H=600	m	5.0	92.0	3.0	104.0	16.0	5.0	5.0					230.0
管理設土工㉑ CON	VP・PE φ40以下 H=300	m	1.0		1.0	7.0	1.0	10.0						20.0
管理設土工㉒ 土	VP・PE φ40以下 H=300	m		3.0						60.0				63.0
コンクリート舗装版切断工	t=15cm以下	m	(230.0+20.0) × 2										=	500.0 500.0
舗装版切断汚泥処理工	コンクリート切断	m3	6.5 × 10 ⁻² × 0.1 × 500.0										=	3.3 3.3
舗装版直接掘削・積込	Con	m2	(228.0+21.0) × 0.6										=	149.4 149.4
産業廃棄物処理工	Con	m3	(228.0+21.0) × 0.6 × 0.1										=	14.9 14.9
アスファルト仮舗装工(車道)	t=2cm 再生密粒13	m2	(228.0+21.0) × 0.6										=	149.4 149.4
すきとり		m3	(228.0+21.0) × 0.6 × 0.18										=	26.9 26.9
残土運搬		m3	"										=	26.9 26.9
コンクリート舗装工	t=10cm	m2	(228.0+21.0) × 0.6										=	149.4 149.4
路盤工	t=10cm RC-40	m2	(228.0+21.0) × 0.6										=	149.4 149.4
舗装版直接掘削・積込	AS	m2	(228.0+21.0) × 0.6										=	149.4 149.4
産業廃棄物処理工	AS	m3	(228.0+21.0) × 0.6 × 0.02										=	3.0 3.0
残土運搬(最終処分)		m3	20.4+1.8+9.4+26.9										=	58.5 58.5
残土処分		m3	"										=	58.5 58.5

掘削断面計算書

掘削断面 1

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.900	
		管外径	0.118	DIP φ 100
		基床厚さ		
		管天保護厚さ		
		砂埋戻高さ		
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	1.018	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚		
		復旧舗装厚		
		復旧路盤厚		
		掘削底面幅	0.600	
		舗装復旧幅		
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	1.018	
		掘削上面幅	0.600	
		埋設管控除	0.011	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (1.018 -) \times 1.000 -$	m3	0.61	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅現場発生土埋戻上面幅埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅現場発生土埋戻高さ埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 1.018 - 0.011 = 0.600 \times 1.000$	m3	0.60	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.61	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	0.01	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $\times = \times$	m3		
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times = \times$	m2		
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 \times	m3		
		m2		

掘削断面計算書

掘削断面 2

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	1.000	
		管外径	0.093	DIP φ 75
		基床厚さ		
		管天保護厚さ		
		砂埋戻高さ		
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	1.093	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚		
		復旧舗装厚		
		復旧路盤厚		
		掘削底面幅	0.600	
		舗装復旧幅		
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	1.093	
		掘削上面幅	0.600	
		埋設管控除	0.007	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (1.093 -) \times 1.000 -$	m3	0.66	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅現場発生土埋戻上面幅埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅現場発生土埋戻高さ埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 1.093 - 0.007 = 0.649 \times 1.000$	m3	0.65	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.66	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	0.01	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $\times = \times$	m3 m2		
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times = \times$	m3		
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 \times	m2		

掘削断面計算書

掘削断面 3

項目	(m)		摘要
	寸法		
土被り	0.900		
管外径	0.093		DIP φ 75
基床厚さ			
管天保護厚さ			
砂埋戻高さ			
クラッシャー埋戻高さ			
現場発生土埋戻高さ	0.993		
人力掘削高さ			
現況舗装厚			
復旧舗装厚			
復旧路盤厚			
掘削底面幅	0.600		
舗装復旧幅			
掘削勾配			
掘削延長	1.000		
掘削深さ	0.993		
掘削上面幅	0.600		
埋設管控除	0.007		

工種	計算式	単位	数量
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (0.993 -) \times 1.000 -$	m3	0.60
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3	
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3	
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3	
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅現場発生土埋戻上面幅埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.993 - 0.007 = 0.589 \times 1.000$	m3	0.59
残土仮置	掘削数量と同じ		0.60
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	0.01
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $\times = \times$	m3 m2	
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times = \times$	m3	
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 \times	m2	

掘削断面計算書

掘削断面 4

項目	寸法 (m)	摘要
土被り	0.800	
管外径	0.093	DIP φ 75
基床厚さ		
管天保護厚さ		
砂埋戻高さ		
クラッシャー埋戻高さ		
現場発生土埋戻高さ	0.893	
人力掘削高さ		
現況舗装厚	0.040	
復旧舗装厚	0.040	
復旧路盤厚	0.100	
掘削底面幅	0.600	
舗装復旧幅	0.600	
掘削勾配		
掘削延長	1.000	
掘削深さ	0.893	
掘削上面幅	0.600	
埋設管控除	0.007	

工種	計算式	単位	数量
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (0.893 - 0.040) \times 1.000 -$	m3	0.51
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3	
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3	
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3	
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅 現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅 現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.893 - 0.007 = 0.529 \times 1.000$	m3	0.53
残土仮置	掘削数量と同じ		0.51
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	-0.02
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.040 = 0.024 \times 1.000$ $0.600 \times 0.040 \times 0.600 \times 1.000$	m3 m2	0.02 0.60
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.040 = 0.024 \times 1.000$	m3	0.02
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60

掘削断面計算書

掘削断面 5

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.600	
		管外径	0.093	DIP φ 75
		基床厚さ		
		管天保護厚さ		
		砂埋戻高さ		
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.693	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚	0.040	
		復旧舗装厚	0.040	
		復旧路盤厚	0.100	
		掘削底面幅	0.600	
		舗装復旧幅	0.600	
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.693	
		掘削上面幅	0.600	
		埋設管控除	0.007	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (0.693 - 0.040) \times 1.000 -$	m3	0.39	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅 現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅 現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.693 - 0.007 = 0.409 \times 1.000$	m3	0.41	
残土仮置	掘削数量と同じ	m3	0.39	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	-0.02	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.040 = 0.024 \times 1.000$ $0.600 \times 0.040 \times 0.600 \times 1.000$	m3 m2	0.02 0.60	
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.040 = 0.024 \times 1.000$	m3	0.02	
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	

掘削断面計算書

掘削断面 6

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.600	
		管外径	0.093	DIP φ 75
		基床厚さ		
		管天保護厚さ		
		砂埋戻高さ		
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.693	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚	0.040	
		復旧舗装厚	0.040	
		復旧路盤厚	0.100	
		掘削底面幅	0.900	
		舗装復旧幅	0.900	
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.693	
		掘削上面幅	0.900	
		埋設管控除	0.014	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.900 + 0.900) = 0.900$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.900 \times (0.693 - 0.040) \times 1.000 -$	m3	0.59	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.900×1.000	m2	0.90	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅 現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.900 + 0.900) = 0.900$ 埋戻平均幅 現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.900 \times 0.693 - 0.014 = 0.610 \times 1.000$	m3	0.61	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.59	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	-0.02	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.900 \times 0.040 = 0.036 \times 1.000$ $0.900 \times 0.040 \times 1.000$	m3 m2	0.04 0.90	
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.900 \times 0.040 = 0.036 \times 1.000$	m3	0.04	
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 0.900×1.000	m2	0.90	

掘削断面計算書

掘削断面 7

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.600	
		管外径	0.093	DIP φ 75
		基床厚さ		
		管天保護厚さ		
		砂埋戻高さ		
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.693	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚	0.100	
		復旧舗装厚	0.100	
		復旧路盤厚	0.100	
		掘削底面幅	0.900	
		舗装復旧幅	0.900	
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.693	
		掘削上面幅	0.900	
		埋設管控除	0.014	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.900 + 0.900) = 0.900$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.900 \times (0.693 - 0.100) \times 1.000 -$	m3	0.53	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.900×1.000	m2	0.90	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.900 + 0.900) = 0.900$ 埋戻平均幅現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.900 \times 0.693 - 0.014 = 0.610 \times 1.000$	m3	0.61	
残土仮置	掘削数量と同じ	m3	0.53	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	-0.08	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.900 \times 0.100 = 0.090 \times 1.000$ $0.900 \times 0.100 \times 1.000$	m3 m2	0.09 0.90	
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.900 \times 0.100 = 0.090 \times 1.000$	m3	0.09	
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 0.900×1.000	m2	0.90	

掘削断面計算書 掘削断面 8

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.600	
		管外径	0.093	DIP φ 75
		基床厚さ	0.100	
		管天保護厚さ	0.096	
		砂埋戻高さ	0.289	
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.504	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚	0.040	
		復旧舗装厚	0.040	
		復旧路盤厚	0.100	
		掘削底面幅	1.200	
		舗装復旧幅	1.200	
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.793	
		掘削上面幅	1.200	
		埋設管控除	0.020	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (1.200 + 1.200) = 1.200$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $1.200 \times (0.793 - 0.040) \times 1.000 -$	m3	0.90	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 1.200×1.000	m2	1.20	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (1.200 + 1.200) = 1.200$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $1.200 \times 0.289 - 0.020 = 0.327 \times 1.000$	m3	0.33	
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (1.200 + 1.200) = 1.200$ 埋戻平均幅現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $1.200 \times 0.504 - = 0.605 \times 1.000$	m3	0.61	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.90	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	0.29	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $1.200 \times 0.040 = 0.048 \times 1.000$ $1.200 \times 0.040 = 0.048 \times 1.000$	m3	0.05	
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $1.200 \times 0.040 = 0.048 \times 1.000$	m3	0.05	
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 1.200×1.000	m2	1.20	

掘削断面計算書 掘削断面 9

項目	寸法 (m)	摘要
土被り	0.900	
管外径	0.093	DIP φ 75
基床厚さ		
管天保護厚さ		
砂埋戻高さ		
クラッシャー埋戻高さ		
現場発生土埋戻高さ	0.993	
人力掘削高さ		
現況舗装厚	0.040	
復旧舗装厚	0.040	
復旧路盤厚	0.100	
掘削底面幅	1.200	
舗装復旧幅	1.200	
掘削勾配		
掘削延長	1.000	
掘削深さ	0.993	
掘削上面幅	1.200	
埋設管控除	0.021	

工種	計算式	単位	数量
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (1.200 + 1.200) = 1.200$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $1.200 \times (0.993 - 0.040) \times 1.000 -$	m3	1.14
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3	
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 1.200×1.000	m2	1.20
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3	
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3	
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅 現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (1.200 + 1.200) = 1.200$ 埋戻平均幅 現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $1.200 \times 0.993 - 0.021 = 1.171 \times 1.000$	m3	1.17
残土仮置	掘削数量と同じ		1.14
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	-0.03
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $1.200 \times 0.040 = 0.048 \times 1.000$ $1.200 \times 0.040 = 0.048 \times 1.000$	m3 m2	0.05 1.20
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $1.200 \times 0.040 = 0.048 \times 1.000$	m3	0.05
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 1.200×1.000	m2	1.20

掘削断面計算書

掘削断面 10

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.800	
		管外径	0.093	DIP φ 75
		基床厚さ		
		管天保護厚さ		
		砂埋戻高さ		
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.893	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚	0.040	
		復旧舗装厚	0.040	
		復旧路盤厚	0.100	
		掘削底面幅	0.900	
		舗装復旧幅	0.900	
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.893	
		掘削上面幅	0.900	
		埋設管控除	0.014	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.900 + 0.900) = 0.900$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.900 \times (0.893 - 0.040) \times 1.000 -$	m3	0.77	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.900×1.000	m2	0.90	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.900 + 0.900) = 0.900$ 埋戻平均幅現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.900 \times 0.893 - 0.014 = 0.790 \times 1.000$	m3	0.79	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.77	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	-0.02	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.900 \times 0.040 = 0.036 \times 1.000$ $0.900 \times 0.040 \times 1.000$	m3	0.04	
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.900 \times 0.040 = 0.036 \times 1.000$	m3	0.04	
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 0.900×1.000	m2	0.90	

掘削断面計算書

掘削断面 11

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.800	
		管外径	0.093	DIP φ 75
		基床厚さ		
		管天保護厚さ		
		砂埋戻高さ		
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.893	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚		
		復旧舗装厚		
		復旧路盤厚		
		掘削底面幅	0.900	
		舗装復旧幅		
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.893	
		掘削上面幅	0.900	
		埋設管控除	0.014	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.900 + 0.900) = 0.900$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.900 \times (0.893 -) \times 1.000 -$	m3	0.80	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.900×1.000	m2	0.90	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.900 + 0.900) = 0.900$ 埋戻平均幅現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.900 \times 0.893 - 0.014 = 0.790 \times 1.000$	m3	0.79	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.80	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	0.01	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $\times = \times$	m3		
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.900 \times = \times$	m2		
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 \times	m3		
		m2		

掘削断面計算書

掘削断面 12

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.800	
		管外径	0.093	DIP φ 75
		基床厚さ		
		管天保護厚さ		
		砂埋戻高さ		
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.893	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚		
		復旧舗装厚		
		復旧路盤厚		
		掘削底面幅	0.600	
		舗装復旧幅		
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.893	
		掘削上面幅	0.600	
		埋設管控除	0.007	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (0.893 -) \times 1.000 -$	m3	0.54	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.893 - 0.007 = 0.529 \times 1.000$	m3	0.53	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.54	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	0.01	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $\times = \times$	m3		
		m2		
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times = \times$	m3		
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 \times	m2		

掘削断面計算書

掘削断面 13

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.600	
		管外径	0.093	DIP φ 75
		基床厚さ		
		管天保護厚さ		
		砂埋戻高さ		
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.693	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚		
		復旧舗装厚		
		復旧路盤厚		
		掘削底面幅	0.900	
		舗装復旧幅		
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.693	
		掘削上面幅	0.900	
		埋設管控除	0.014	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	$\frac{1}{2} \times (0.900 + 0.900) = 0.900$ $0.900 \times (0.693 -) \times 1.000 -$	m ³	0.62	
掘削 (人力)	$\frac{1}{2} \times (+) =$ $\times \times$	m ³		
基面整正	0.900×1.000	m ²	0.90	
砂埋戻	$\frac{1}{2} \times (+) =$ $\times - = \times$	m ³		
クラッシャー埋戻	$\frac{1}{2} \times (+) =$ $\times - = \times$	m ³		
現場発生土埋戻	$\frac{1}{2} \times (0.900 + 0.900) = 0.900$ $0.900 \times 0.693 - 0.014 = 0.610 \times 1.000$	m ³	0.61	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.62	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m ³	0.01	
舗装掘削	$\times = \times$	m ³ m ²		
産廃処理	$0.900 \times = \times$	m ³		
舗装復旧	\times	m ²		

掘削断面計算書

掘削断面 14

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.600	
		管外径	0.093	DIP φ 75
		基床厚さ		
		管天保護厚さ		
		砂埋戻高さ		
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.693	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚		
		復旧舗装厚		
		復旧路盤厚		
		掘削底面幅	0.600	
		舗装復旧幅		
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.693	
		掘削上面幅	0.600	
		埋設管控除	0.007	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (0.693 -) \times 1.000 -$	m3	0.42	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅現場発生土埋戻上面幅埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅現場発生土埋戻高さ埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.693 - 0.007 = 0.409 \times 1.000$	m3	0.41	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.42	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	0.01	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $\times = \times$	m3 m2		
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times = \times$	m3		
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 \times	m2		

掘削断面計算書

掘削断面 15

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.600	
		管外径	0.093	DIP φ 75
		基床厚さ		
		管天保護厚さ		
		砂埋戻高さ		
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.693	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚	0.100	
		復旧舗装厚	0.100	
		復旧路盤厚	0.100	
		掘削底面幅	0.600	
		舗装復旧幅	0.600	
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.693	
		掘削上面幅	0.600	
		埋設管控除	0.007	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (0.693 - 0.100) \times 1.000 -$	m3	0.36	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅 現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅 現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.693 - 0.007 = 0.409 \times 1.000$	m3	0.41	
残土仮置	掘削数量と同じ	m3	0.36	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	-0.05	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.100 = 0.060 \times 1.000$ $0.600 \times 0.100 \times 0.600 \times 1.000$	m3 m2	0.06 0.60	
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.100 = 0.060 \times 1.000$	m3	0.06	
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	

掘 削 断 面 計 算 書

掘削断面 16

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	1.000	
		管外径	0.093	DIP φ 75
		基床厚さ		
		管天保護厚さ		
		砂埋戻高さ		
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	1.093	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚	0.100	
		復旧舗装厚	0.100	
		復旧路盤厚	0.100	
		掘削底面幅	0.600	
		舗装復旧幅	0.600	
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	1.093	
		掘削上面幅	0.600	
		埋設管控除	0.007	
工 種	計 算 式	単位	数 量	
掘 削 (機 械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (1.093 - 0.100) \times 1.000 =$	m3	0.60	
掘 削 (人 力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (\quad + \quad) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \quad \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (\quad + \quad) =$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times \quad - \quad = \quad \times$	m3		
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (\quad + \quad) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times \quad - \quad = \quad \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅 現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅 現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 1.093 - 0.007 = 0.649 \times 1.000$	m3	0.65	
残土仮置	掘削数量と同じ	m3	0.60	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	-0.05	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.100 = 0.060 \times 1.000$ $0.600 \times 0.100 \times 0.600 \times 1.000$	m3 m2	0.06 0.60	
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.100 = 0.060 \times 1.000$	m3	0.06	
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	

掘削断面計算書

掘削断面 17

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.600	
		管外径	0.060	VP・PE φ50
		基床厚さ	0.100	
		管天保護厚さ	0.100	
		砂埋戻高さ	0.260	
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.500	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚	0.040	
		復旧舗装厚	0.040	
		復旧路盤厚	0.100	
		掘削底面幅	0.600	
		舗装復旧幅	0.600	
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.760	
		掘削上面幅	0.600	
		埋設管控除	0.003	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (0.760 - 0.040) \times 1.000 -$	m ³	0.43	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m ³		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m ²	0.60	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.260 - 0.003 = 0.153 \times 1.000$	m ³	0.15	
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m ³		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅現場発生土埋戻上面幅埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.500 - = 0.300 \times 1.000$	m ³	0.30	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.43	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m ³	0.13	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.040 = 0.024 \times 1.000$	m ³	0.02	
	$0.600 \times 0.040 \times 0.600 \times 1.000$	m ²	0.60	
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.040 = 0.024 \times 1.000$	m ³	0.02	
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 0.600×1.000	m ²	0.60	

掘削断面計算書

掘削断面 18

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.600	
		管外径	0.060	VP・PE φ50
		基床厚さ	0.100	
		管天保護厚さ	0.100	
		砂埋戻高さ	0.260	
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.500	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚	0.100	
		復旧舗装厚	0.100	
		復旧路盤厚	0.100	
		掘削底面幅	0.600	
		舗装復旧幅	0.600	
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.760	
		掘削上面幅	0.600	
		埋設管控除	0.003	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (0.760 - 0.100) \times 1.000 -$	m3	0.40	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.260 - 0.003 = 0.153 \times 1.000$	m3	0.15	
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅現場発生土埋戻上面幅埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅現場発生土埋戻高さ埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.500 - = 0.300 \times 1.000$	m3	0.30	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.40	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	0.10	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.100 = 0.060 \times 1.000$ $0.600 \times 0.100 \times 1.000$	m3 m2	0.06 0.60	
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.100 = 0.060 \times 1.000$	m3	0.06	
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	

掘 削 断 面 計 算 書

掘削断面 19

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.600	
		管外径	0.048	VP・PE φ 40
		基床厚さ	0.100	
		管天保護厚さ	0.100	
		砂埋戻高さ	0.248	
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.500	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚	0.040	
		復旧舗装厚	0.040	
		復旧路盤厚	0.100	
		掘削底面幅	0.600	
		舗装復旧幅	0.600	
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.748	
		掘削上面幅	0.600	
		埋設管控除	0.002	
工 種	計 算 式	単位	数 量	
掘 削 (機 械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (0.748 - 0.040) \times 1.000 -$	m3	0.42	
掘 削 (人 力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (\quad + \quad) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \quad \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.248 - 0.002 = 0.147 \times 1.000$	m3	0.15	
クラッシャー埋戻	クラッシャー埋戻底面幅 クラッシャー埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (\quad + \quad) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times \quad - \quad = \quad \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅 現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅 現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.500 - \quad = 0.300 \times 1.000$	m3	0.30	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.42	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	0.12	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.040 = 0.024 \times 1.000$ $0.600 \times 0.040 \times 1.000$	m3	0.02	
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.040 = 0.024 \times 1.000$	m3	0.02	
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	

掘削断面計算書

掘削断面 20

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.600	
		管外径	0.048	VP・PE φ 40
		基床厚さ	0.100	
		管天保護厚さ	0.100	
		砂埋戻高さ	0.248	
		クラッシャーラン埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.500	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚	0.100	
		復旧舗装厚	0.100	
		復旧路盤厚	0.100	
		掘削底面幅	0.600	
		舗装復旧幅	0.600	
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.748	
		掘削上面幅	0.600	
		埋設管控除	0.002	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (0.748 - 0.100) \times 1.000 -$	m3	0.39	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.248 - 0.002 = 0.147 \times 1.000$	m3	0.15	
クラッシャーラン埋戻	クラッシャーラン底面幅 クラッシャーラン上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャーラン高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.500 - = 0.300 \times 1.000$	m3	0.30	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.39	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	0.09	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.100 = 0.060 \times 1.000$ $0.600 \times 0.100 \times 1.000$	m3	0.06	
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.100 = 0.060 \times 1.000$	m3	0.06	
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	

掘 削 断 面 計 算 書

掘削断面 21

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.300	
		管外径	0.048	VP・PE φ 40
		基床厚さ	0.100	
		管天保護厚さ	0.100	
		砂埋戻高さ	0.248	
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.200	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚	0.100	
		復旧舗装厚	0.100	
		復旧路盤厚	0.100	
		掘削底面幅	0.600	
		舗装復旧幅	0.600	
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.448	
		掘削上面幅	0.600	
		埋設管控除	0.002	
工 種	計 算 式	単位	数 量	
掘 削 (機 械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (0.448 - 0.100) \times 1.000 -$	m3	0.21	
掘 削 (人 力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (\quad + \quad) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \quad \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.248 - 0.002 = 0.147 \times 1.000$	m3	0.15	
クラッシャー埋戻	クラッシャー埋戻底面幅 クラッシャー埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (\quad + \quad) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times \quad - \quad = \quad \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅 現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅 現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.200 - \quad = 0.120 \times 1.000$	m3	0.12	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.21	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	0.09	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.100 = 0.060 \times 1.000$ $0.600 \times 0.100 \times 0.600 \times 1.000$	m3 m2	0.06 0.60	
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times 0.100 = 0.060 \times 1.000$	m3	0.06	
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	

掘削断面計算書

掘削断面 22

		項目	寸法 (m)	摘要
		土被り	0.300	
		管外径	0.048	VP・PE φ 40
		基床厚さ	0.100	
		管天保護厚さ	0.100	
		砂埋戻高さ	0.248	
		クラッシャー埋戻高さ		
		現場発生土埋戻高さ	0.200	
		人力掘削高さ		
		現況舗装厚		
		復旧舗装厚		
		復旧路盤厚		
		掘削底面幅	0.600	
		舗装復旧幅		
		掘削勾配		
		掘削延長	1.000	
		掘削深さ	0.448	
		掘削上面幅	0.600	
		埋設管控除	0.002	
工種	計算式	単位	数量	
掘削 (機械)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 掘削平均幅 掘削深さ 舗装厚 掘削延長 人力掘削 $0.600 \times (0.448 -) \times 1.000 -$	m3	0.27	
掘削 (人力)	掘削底面幅 掘削上面幅 掘削平均幅 $1/2 \times (+) =$ 掘削平均幅 掘削深さ 掘削延長 $\times \times$	m3		
基面整正	掘削底面幅 掘削延長 0.600×1.000	m2	0.60	
砂埋戻	掘削底面幅 砂埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅 砂埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.248 - 0.002 = 0.147 \times 1.000$	m3	0.15	
クラッシャー埋戻	クラッシャー底面幅 クラッシャー上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (+) =$ 埋戻平均幅 クラッシャー高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $\times - = \times$	m3		
現場発生土埋戻	現場発生土埋戻底面幅 現場発生土埋戻上面幅 埋戻平均幅 $1/2 \times (0.600 + 0.600) = 0.600$ 埋戻平均幅 現場発生土埋戻高さ 埋設管控除数量 掘削延長 $0.600 \times 0.200 - = 0.120 \times 1.000$	m3	0.12	
残土仮置	掘削数量と同じ		0.27	
残土最終処分	掘削数量 - 現場発生土埋戻数量	m3	0.15	
舗装掘削	掘削上面幅 現況舗装厚 掘削延長 $\times = \times$	m3		
産廃処理	舗装復旧幅 現況舗装厚 掘削延長 $0.600 \times = \times$	m2		
舗装復旧	舗装復旧幅 掘削延長 \times	m3		
		m2		