

令和5年度

設計第 2 2 号 山家地区送水管布設工事

数 量 計 算 書

数量総括表

送水管布設工事

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位	数 量	備 考
1. 土工					
	舗装切断工	As版カッター t = 15 c m まで	m	1,290	
	舗装版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t = 15cm 以下	m2	390	
	As殻運搬工	DT 4 t 積 BH0.28m3 積込 L = 11.2km As殻	m3	16	
	処分費	As殻	t	37	
	床掘工	土砂 BH0.28m3	m3	340	
	ダスト埋戻工	ダスト ダスト埋戻工	m3	110	
	発生土埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	m3	124	
	残土運搬工	DT 4 t 積 BH0.28m3 積込 L = 2.0km 土砂	m3	198	
	処分費	軽質土	m3	198	
	土留工	矢板長 H = 2.0m 軽量鋼矢板支保 1段梁	m	12.8	
2. 仮舗装復旧工					
	下層路盤工（市道）	人力、W = 1.8m 未満、タバ 転圧 RC-40、t = 15cm 車道	m2	390	
	上層路盤工（市道）	人力、W = 1.8m 未満、タバ 転圧 RM-30、t = 11cm 車道	m2	390	
	表層工	人力、W = 1.4m 未満、バト 転圧 再生密粒度7スコン、t = 3cm	m2	390	

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位	数 量	備 考
3. 本舗装復旧工					
	<舗装取壊し、掘削>				
	舗装切断工	As版カッター t =15 c mまで	m	660	
	舗装版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t =15cm以下	m2	1,710	
	舗装殻処理工	BH積込 DT4 t 運搬 L=11.2km	m3	64	
	処分費	Asガラ	t	151	
	床堀	排出ガス対策型 B H0.28m3 軽質土	m3	4	
	残土処理工	BH積込 DT4 t 運搬 L=2.0km 土砂	m3	4	
	処分費	土砂	m3	4	
	<本舗装復旧>				
	(市道) 表層工 (車道)	車道 1.4m<b≤3.0m (フ ライムコート) 再生密粒度7スコン t =4cm	m2	1,710	
	不陸整正		m2	1,710	
	<区画線>				
	区画線設置工	溶融式 実線 白 W=15cm	m	561	
	区画線設置工	溶融式 記号文字 白 W=15cm換算	m	58	

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位	数 量	備 考
4. 配管工	<材料>				
	DIP-GX φ75				
	GX形 直管	φ75×4,000	本	133	
	GX形 直管(切管用)	φ75×4,000	本	27	
	GX形 曲管	φ75×45°	個	11	
	GX形 曲管	φ75×22 1/2°	個	2	
	GX形 曲管	φ75×11 1/4°	個	22	
	GX形 両受曲管	φ75×45°	個	15	
	GX形 両受曲管	φ75×22 1/2°	個	7	
	GX形 フランジ付き T字管	φ75×φ75	個	4	
	GX型 受挿しソフトシル仕切弁	φ75	個	1	
	GX形 ライナ	φ75	個	34	
	GX形用 P-Link	φ75	個	26	20 + 6
	GX形用 G-Link	φ75	個	26	
	GX形用 異形管接合セット	φ75	個	55	
	メカニカル帽	φ75	個	1	

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位	数 量	備 考
	補修弁	φ 75×H100 7.5k RF	個	4	
	フランジ型急速空気弁	φ 25 7.5k RF	基	4	
	マルチガasket	φ 75	枚	8	
	ボルト・緩み止めナット	M16	組	8	
	ポリエチレンスリーブ	φ 75	m	660.4	
	明示テープ	DIP φ 75	m	660.4	
	管埋設シート	W=150mm 2倍折込	m	688.7	
	<布設工>				
	DIP-GX φ 75				
	鋳鉄管吊込み据付工	φ 75	m	673.6	
	GX形 継手工	直管部 φ 75	口	160	
	GX形 継手工	異形管部 φ 75	口	55	
	GX形 継手工	P-Link φ 75	口	26	
	GX形 継手工	G-Link φ 75	口	26	
	鋳鉄管切断工	φ 75	口	45	

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位	数 量	備 考
	メカニカル継手工	φ 75	口	1	
	フランジ 継手工	φ 75 7.5k	口	4	
	空気弁設置工	φ 25	基	4	
	ポリエチレンスリーブ被覆工	φ 75	m	645.6	
	管明テープ 工	DIP φ 75	m	645.6	
	埋設表示シート取付工	W=15cm, ダブル, 50m/巻	m	680.9	
5. 弁室工					
材料	< 空気弁室 H=0.70m用 >		箇所	3	
	鉄蓋	円形3号 H=100	個	3	
	上部壁	φ 500 H=200	個	3	
	中部壁	φ 500 H=100	個	3	
	下部壁	φ 500 H=200	個	3	
	底板	φ 500 H=40	個	3	

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位	数 量	備 考
設置工	<空気弁室 H=0.70m用>		箇所	3	
	空気弁筐設置工	円形3号 円形 500mm×H100	箇所	3	
	空気弁筐設置工	レゾコン製 上部壁 φ 500×H200	箇所	3	
	空気弁筐設置工	レゾコン製 中部壁 φ 500×H100	箇所	3	
	空気弁筐設置工	レゾコン製 下部壁 φ 500×H2300	箇所	3	
	空気弁筐設置工	レゾコン製 底板 φ 500×H40	箇所	3	
材料	<仕切弁室 H=1.20m用>				
	鉄蓋	円形1号 H=150	個	1	
	上部壁	φ 250 H=150	個	1	
	中部壁	φ 250 H=200	個	1	
	中部壁	φ 250 H=300	個	1	
	下部壁	φ 250 H=300	個	1	
	底板	φ 250 H=70	個	1	
設置工	<仕切弁室 H=1.20m用>				
	鉄蓋設置	円形1号 円形 250×H150	個	1	
	仕切弁筐設置工	円形1号 上部壁 円形 250mm×H150	個	1	
	仕切弁筐設置工	円形1号 中部壁 円形 250mm×H200	箇所	1	

工 種	名 称	形 状 寸 法	単位	数 量	備 考
	仕切弁篋設置工	円形1号 中部壁 円形 250mm×H300	箇所	1	
	仕切弁篋設置工	円形1号 下部壁 円形 250mm×H300	箇所	1	
	仕切弁篋設置工	レジン製 底板 φ250×H70 二分割	箇所	1	
6. 通水試験工					
	通水試験工	給水車で注水する場合	日	0.7	

土工集計表

[illegible]

[illegible]

1.0式当り

埋戻控除 $0.093 \times \pi/4 = 0.007$

土工 ②

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 0.75 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = 17.09 m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	34.18
掘削深 = 0.75 + 0.093 - 0.04 = 0.803 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.600 × 1.0	0.600	m ²	10.25
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.600 × 0.04	0.024	m ³	0.41
埋戻深 在来土 = 0.04 + 0.803 - 0.293 - 0.29 = 0.260 m	As殻処理工		0.41 × 2.35	0.964	t	0.96
	掘削工	土砂 BH0.28m3	H 0.600 × 0.803	0.482	m ³	8.24
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.169	m ³	2.89
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.260	0.156	m ³	2.67
	在来土流用		在来土流用 2.97 × 0.9 = 2.67		m ³	2.97
	残土処理工		在来土流用 8.24 - 2.97 =	5.27	m ³	5.27
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガット 再生密粒度アスコン t=3cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	10.25
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整砕石RM-30 t=11cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	10.25
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生砕石RC-40 t=15cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	10.25
埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007						

土工 ③

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 0.83 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	—
掘削深 = 0.83 + 0.093 - 0.04 = 0.883 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.600 × 1.0	0.600	m2	—
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.600 × 0.04	0.024	m3	—
埋戻深 在来土 = 0.04 + 0.883 - 0.293 - 0.29 = 0.340 m	As殻処理工		× 2.35		t	—
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.600 × 0.883	0.530	m3	—
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.169	m3	—
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.340	0.204	m3	—
	在来土流用		在来土流用 × 0.9 = —		m3	—
	残土処理工		在来土流用 — - =		m3	—
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガット 再生密粒度アスコン t=3cm	0.600 × 1.0	0.600	m2	—
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.600 × 1.0	0.600	m2	—
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.600 × 1.0	0.600	m2	—

掘削 仮復旧

舗装版取壊し 550 表層工 密粒度AS
As 40 30
RM-30 110 290
RC-40 150 340
掘削 在土 200 93 830
埋設表示シート
砕石ダスト
送水管 DIP-GXφ75

2
埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007

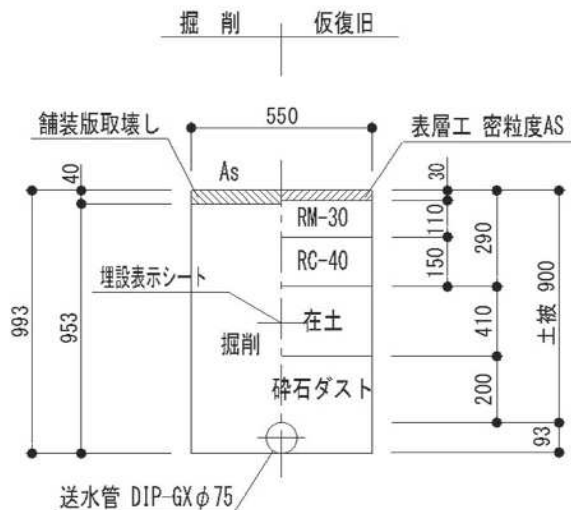
土工 ④

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 0.90 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = 9.31 m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	18.62
掘削深 = 0.90 + 0.093 - 0.04 = 0.953 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.600 × 1.0	0.600	m ²	5.59
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.600 × 0.04	0.024	m ³	0.22
埋戻深 在来土 = 0.04 + 0.953 - 0.293 - 0.29 = 0.410 m	As殻処理工		0.22 × 2.35	0.517	t	0.52
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.600 × 0.953	0.572	m ³	5.33
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.169	m ³	1.57
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.410	0.246	m ³	2.29
	在来土流用		在来土流用 2.54 × 0.9 = 2.29		m ³	2.54
	残土処理工		5.33 - 2.54 =	2.79	m ³	2.79
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガット 再生密粒度アスコン t=3cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	5.59
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	5.59
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	5.59



2

埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007

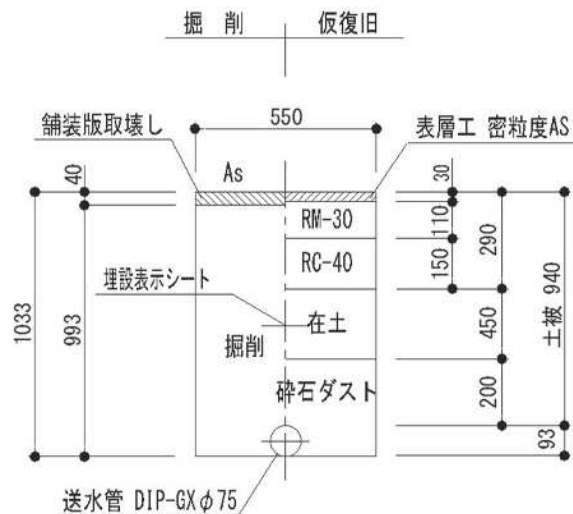
土工 ⑤

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 0.94 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = 3.24 m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	6.48
掘削深 = 0.94 + 0.093 - 0.04 = 0.993 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.600 × 1.0	0.600	m ²	1.94
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.600 × 0.04	0.024	m ³	0.08
埋戻深 在来土 = 0.04 + 0.993 - 0.293 - 0.29 = 0.450 m	As殻処理工		0.08 × 2.35	0.188	t	0.19
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.600 × 0.993	0.596	m ³	1.93
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.169	m ³	0.55
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.450	0.270	m ³	0.87
	在来土流用		在来土流用 0.97 × 0.9 = 0.87		m ³	0.97
	残土処理工		在来土流用 1.93 - 0.97 =	0.96	m ³	0.96
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガット 再生密粒度アスコン t=3cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	1.94
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	1.94
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	1.94



土工 ⑥

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 0.95 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = 8.93 m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	17.86
掘削深 = 0.95 + 0.093 - 0.04 = 1.003 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.600 × 1.0	0.600	m ²	5.36
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.600 × 0.04	0.024	m ³	0.21
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.003 - 0.293 - 0.29 = 0.460 m	As殻処理工		0.21 × 2.35	0.494	t	0.49
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.600 × 1.003	0.602	m ³	5.38
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.169	m ³	1.51
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.460	0.276	m ³	2.46
	在来土流用		在来土流用 2.73 × 0.9 = 2.46		m ³	2.73
	残土処理工		5.38 - 2.73 =	2.65	m ³	2.65
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガット 再生密粒度アスコン t=3cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	5.36
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	5.36
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	5.36

掘削 仮復旧

舗装版取壊し 550 表層工 密粒度AS
As RM-30 RC-40 在土
埋設表示シート 掘削 碎石ダスト
送水管 DIP-GXφ75

1043 1003 40 30 110 150 290 460 200 93 950

2
埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007

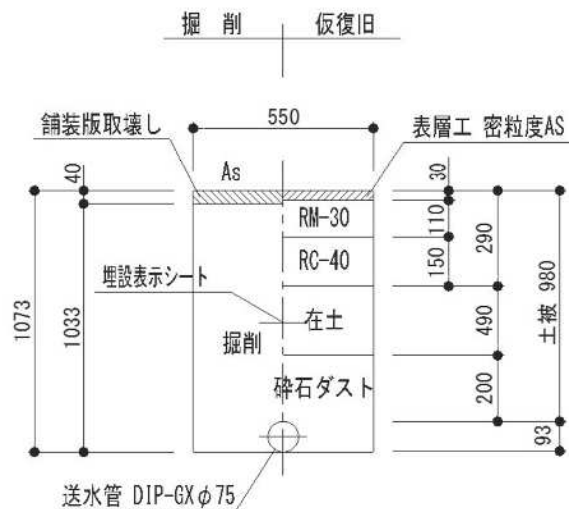
土工 ⑦

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 0.98 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = 53.47 m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	106.94
掘削深 = 0.98 + 0.093 - 0.04 = 1.033 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.600 × 1.0	0.600	m ²	32.08
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.600 × 0.04	0.024	m ³	1.28
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.033 - 0.293 - 0.29 = 0.490 m	As殻処理工		1.28 × 2.35	3.008	t	3.01
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.600 × 1.033	0.620	m ³	33.15
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.169	m ³	9.04
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.490	0.294	m ³	15.72
	在来土流用		在来土流用 17.47 × 0.9 = 15.72		m ³	17.47
	残土処理工		33.15 - 17.47 =	15.68	m ³	15.68
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガット 再生密粒度アスコン t=3cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	32.08
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	32.08
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	32.08



2

埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007

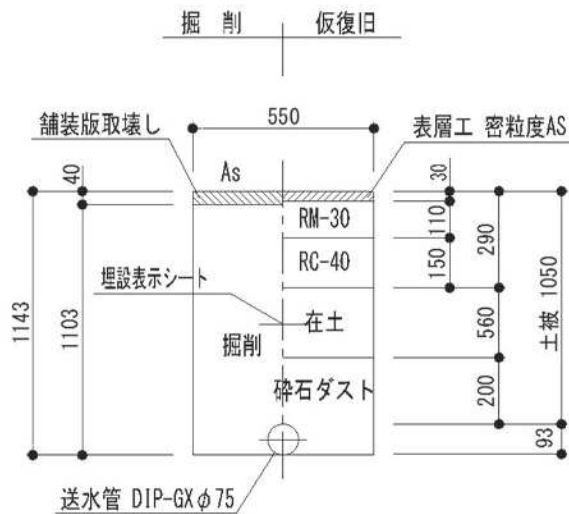
土工 ⑧

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 1.05 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	—
掘削深 = 1.05 + 0.093 - 0.04 = 1.103 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.600 × 1.0	0.600	m2	—
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.600 × 0.04	0.024	m3	—
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.103 - 0.293 - 0.29 = 0.560 m	As殻処理工		× 2.35		t	—
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.600 × 1.103	0.662	m3	—
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.169	m3	—
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.560	0.336	m3	—
	在来土流用		在来土流用 × 0.9 = —		m3	—
	残土処理工		在来土流用 — - =		m3	—
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガバ 再生密粒度アスコン t=3cm	0.600 × 1.0	0.600	m2	—
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.600 × 1.0	0.600	m2	—
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.600 × 1.0	0.600	m2	—



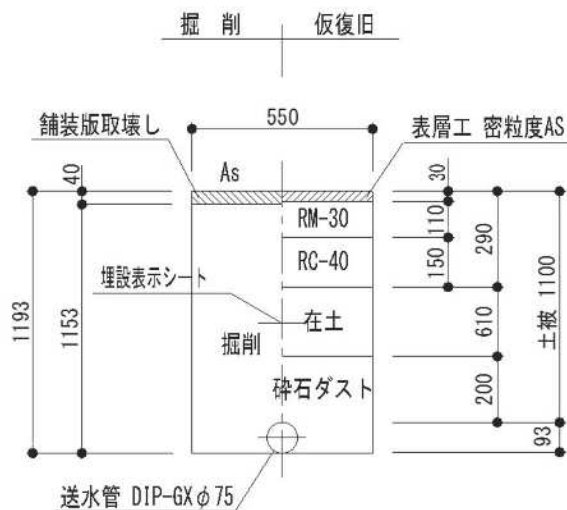
土工 ⑨

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 1.10 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = 22.24 m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	44.48
掘削深 = 1.10 + 0.093 - 0.04 = 1.153 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.600 × 1.0	0.600	m ²	13.34
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.600 × 0.04	0.024	m ³	0.53
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.153 - 0.293 - 0.29 = 0.610 m	As殻処理工		0.53 × 2.35	1.246	t	1.25
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.600 × 1.153	0.692	m ³	15.39
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.169	m ³	3.76
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.610	0.366	m ³	8.14
	在来土流用		在来土流用 9.04 × 0.9 = 8.14		m ³	9.04
	残土処理工		在来土流用 15.39 - 9.04 =	6.35	m ³	6.35
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガット 再生密粒度アスコン t=3cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	13.34
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	13.34
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	13.34



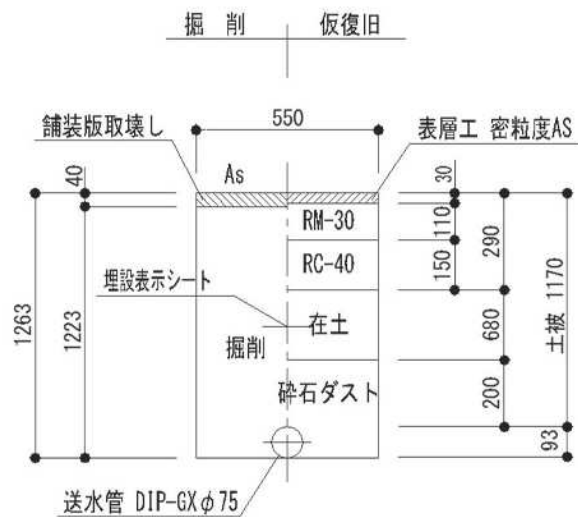
土工 ⑩

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 1.17 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	—
掘削深 = 1.17 + 0.093 - 0.04 = 1.223 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.600 × 1.0	0.600	m2	—
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.600 × 0.04	0.024	m3	—
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.223 - 0.293 - 0.29 = 0.680 m	As殻処理工		× 2.35		t	—
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.600 × 1.223	0.734	m3	—
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.169	m3	—
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.680	0.408	m3	—
	在来土流用		在来土流用 × 0.9 = —		m3	—
	残土処理工		在来土流用 — - =		m3	—
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガバ 再生密粒度アスコン t=3cm	0.600 × 1.0	0.600	m2	—
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.600 × 1.0	0.600	m2	—
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.600 × 1.0	0.600	m2	—



2

埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007

土工 ⑪

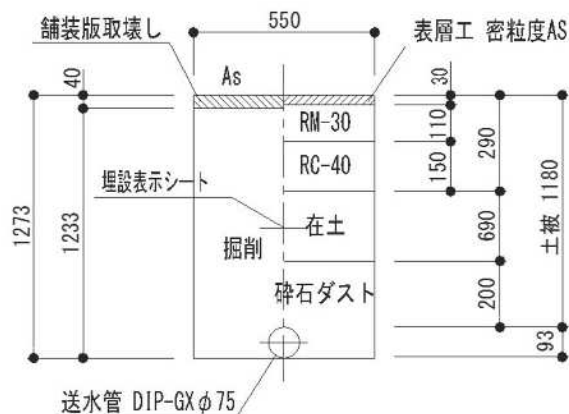
DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 1.18 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = 10.64 m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	21.28
掘削深 = 1.18 + 0.093 - 0.04 = 1.233 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.600 × 1.0	0.600	m ²	6.38
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.600 × 0.04	0.024	m ³	0.26
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.233 - 0.293 - 0.29 = 0.690 m	As殻処理工		0.26 × 2.35	0.611	t	0.61
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.600 × 1.233	0.740	m ³	7.87
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.169	m ³	1.80
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.690	0.414	m ³	4.40
	在来土流用		在来土流用 4.89 × 0.9 = 4.40		m ³	4.89
	残土処理工		7.87 - 4.89 =	2.98	m ³	2.98
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガバ 再生密粒度アスコン t=3cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	6.38
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	6.38
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	6.38

掘削 仮復旧



2

埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007

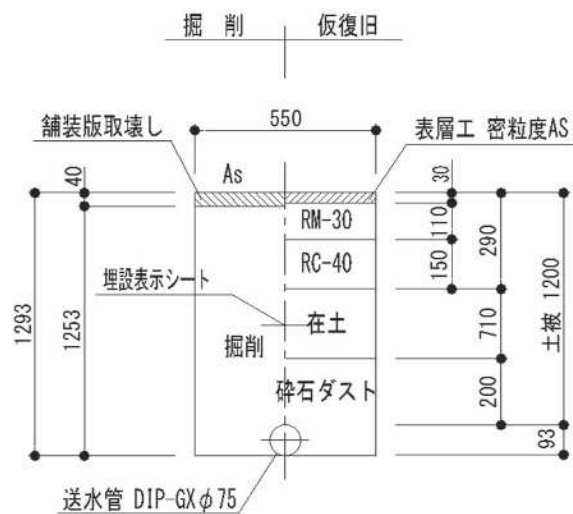
土工 ⑫

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 1.20 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = 40.72 m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	81.44
掘削深 = 1.20 + 0.093 - 0.04 = 1.253 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.600 × 1.0	0.600	m ²	24.43
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.600 × 0.04	0.024	m ³	0.98
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.253 - 0.293 - 0.29 = 0.710 m	As殻処理工		0.98 × 2.35	2.303	t	2.30
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.600 × 1.253	0.752	m ³	30.62
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.169	m ³	6.88
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.600 × 0.710	0.426	m ³	17.35
	在来土流用		在来土流用 19.28 × 0.9 = 17.35		m ³	19.28
	残土処理工		30.62 - 19.28 =	11.34	m ³	11.34
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガット 再生密粒度アスコン t=3cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	24.43
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	24.43
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.600 × 1.0	0.600	m ²	24.43
埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007						



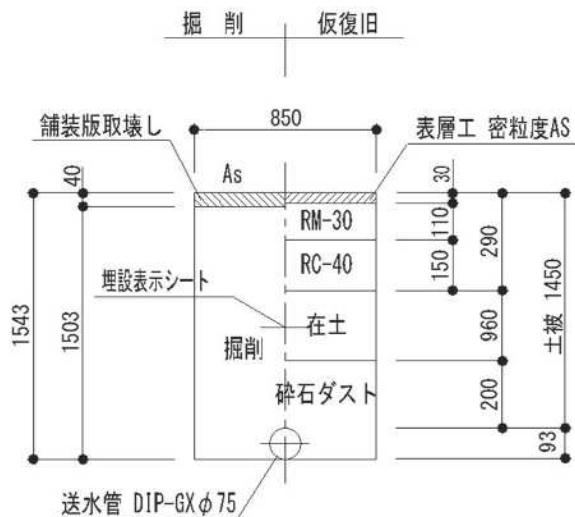
土工 ⑬

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 1.45 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	—
掘削深 = 1.45 + 0.093 - 0.04 = 1.503 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.850 × 0.04	0.034	m3	—
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.503 - 0.293 - 0.29 = 0.960 m	As殻処理工		× 2.35		t	—
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.850 × 1.503	1.278	m3	—
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.242	m3	—
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 0.960	0.816	m3	—
	在来土流用		在来土流用 × 0.9 = —		m3	—
	残土処理工		在来土流用 — - =		m3	—
	土留工	矢板長 H=2.0m 軽量鋼矢板支保 1段梁		1.0	m	—
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドカ'仆' 再生密粒度アスコン t=3cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—



$$\text{埋戻控除} \quad 0.093 \times \pi/4 = 0.007$$

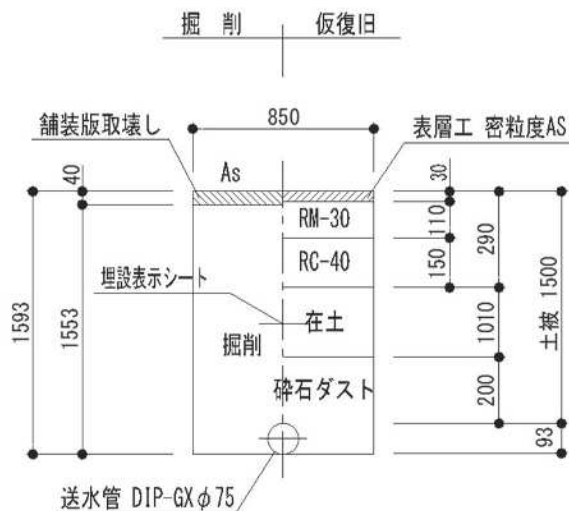
土工 ⑭

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 1.50 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = 5.51 m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	11.02
掘削深 = 1.50 + 0.093 - 0.04 = 1.553 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.850 × 1.0	0.850	m ²	4.68
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.850 × 0.04	0.034	m ³	0.19
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.553 - 0.293 - 0.29 = 1.010 m	As殻処理工		0.19 × 2.35	0.447	t	0.45
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.850 × 1.553	1.320	m ³	7.27
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.242	m ³	1.33
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 1.010	0.859	m ³	4.73
	在来土流用		在来土流用 5.26 × 0.9 = 4.73		m ³	5.26
	残土処理工		7.27 - 5.26 =	2.01	m ³	2.01
	土留工	矢板長 H=2.0m 軽量鋼矢板支保 1段梁		1.0	m	5.51
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドカ'仆' 再生密粒度アスコン t=3cm	0.850 × 1.0	0.850	m ²	4.68
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.850 × 1.0	0.850	m ²	4.68
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.850 × 1.0	0.850	m ²	4.68



土工 ⑮

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 1.53 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = 2.91 m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	5.82
掘削深 = 1.53 + 0.093 - 0.04 = 1.583 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.850 × 1.0	0.850	m ²	2.47
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.850 × 0.04	0.034	m ³	0.10
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.583 - 0.293 - 0.29 = 1.040 m	As殻処理工		0.10 × 2.35	0.235	t	0.24
	掘削工	土砂 BH0.28m3	H 0.850 × 1.583	1.346	m ³	3.92
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.242	m ³	0.70
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 1.040	0.884	m ³	2.57
	在来土流用		在来土流用 2.86 × 0.9 = 2.57		m ³	2.86
	残土処理工		在来土流用 3.92 - 2.86 =	1.06	m ³	1.06
	土留工	矢板長 H=2.0m 軽量鋼矢板支保 1段梁		1.0	m	2.91
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドカ'仆' 再生密粒度アスコン t=3cm	0.850 × 1.0	0.850	m ²	2.47
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.850 × 1.0	0.850	m ²	2.47
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.850 × 1.0	0.850	m ²	2.47

掘削 仮復旧

2

埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007

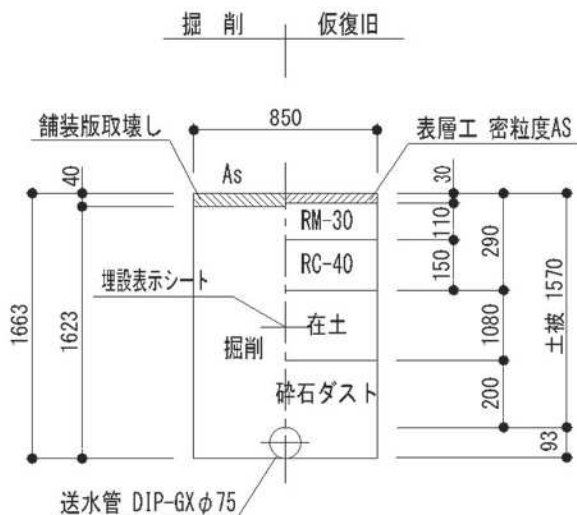
土工 ⑩

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 1.57 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	—
掘削深 = 1.57 + 0.093 - 0.04 = 1.623 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.850 × 0.04	0.034	m3	—
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.623 - 0.293 - 0.29 = 1.080 m	As殻処理工		× 2.35		t	—
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.850 × 1.623	1.380	m3	—
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.242	m3	—
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 1.080	0.918	m3	—
	在来土流用		在来土流用 × 0.9 = —		m3	—
	残土処理工		在来土流用 — - =		m3	—
	土留工	矢板長 H=2.0m 軽量鋼矢板支保 1段梁		1.0	m	—
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガレ 再生密粒度アスコン t=3cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—



2

埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007

土工 ⑰

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 1.58 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = 4.36 m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	8.72
掘削深 = 1.58 + 0.093 - 0.04 = 1.633 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.850 × 1.0	0.850	m ²	3.71
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.850 × 0.04	0.034	m ³	0.15
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.633 - 0.293 - 0.29 = 1.090 m	As殻処理工		0.15 × 2.35	0.353	t	0.35
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.850 × 1.633	1.388	m ³	6.05
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.242	m ³	1.06
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 1.090	0.927	m ³	4.04
	在来土流用		在来土流用 4.49 × 0.9 = 4.04		m ³	4.49
	残土処理工		在来土流用 6.05 - 4.49 =	1.56	m ³	1.56
	土留工	矢板長 H=2.0m 軽量鋼矢板支保 1段梁		1.0	m	4.36
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドカ'仆' 再生密粒度アスコン t=3cm	0.850 × 1.0	0.850	m ²	3.71
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.850 × 1.0	0.850	m ²	3.71
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.850 × 1.0	0.850	m ²	3.71

掘削 仮復旧

舗装版取壊し 850 表層工 密粒度AS

As 40 30 110 150 290 1090 200 93 1580

埋設表示シート 在土 掘削 砕石ダスト

送水管 DIP-GX φ75

埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007

土工 ⑱

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 1.60 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	—
掘削深 = 1.60 + 0.093 - 0.04 = 1.653 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.850 × 0.04	0.034	m3	—
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.653 - 0.293 - 0.29 = 1.110 m	As殻処理工		× 2.35		t	—
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.850 × 1.653	1.405	m3	—
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.242	m3	—
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 1.110	0.944	m3	—
	在来土流用		在来土流用 × 0.9 = —		m3	—
	残土処理工		在来土流用 — - =		m3	—
	土留工	矢板長 H=2.0m 軽量鋼矢板支保 1段梁		1.0	m	—
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドカ'仆' 再生密粒度アスコン t=3cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—

2

埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007

土工 ⑬

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 1.61 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	—
掘削深 = 1.61 + 0.093 - 0.04 = 1.663 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.850 × 0.04	0.034	m3	—
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.663 - 0.293 - 0.29 = 1.120 m	As殻処理工		× 2.35		t	—
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.850 × 1.663	1.414	m3	—
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.242	m3	—
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 1.120	0.952	m3	—
	在来土流用		在来土流用 × 0.9 = —		m3	—
	残土処理工		在来土流用 — - =		m3	—
	土留工	矢板長 H=2.0m 軽量鋼矢板支保 1段梁		1.0	m	—
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガレット 再生密粒度アスコン t=3cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—

掘削 仮復旧

舗装版取壊し 850 表層工 密粒度AS

As RM-30 RC-40 在土 掘削 碎石ダスト

埋設表示シート

送水管 DIP-GX φ75

1703 1663 40 30 110 290 150 1120 200 93 土被り 1610

2

埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007

土工 ②⑩

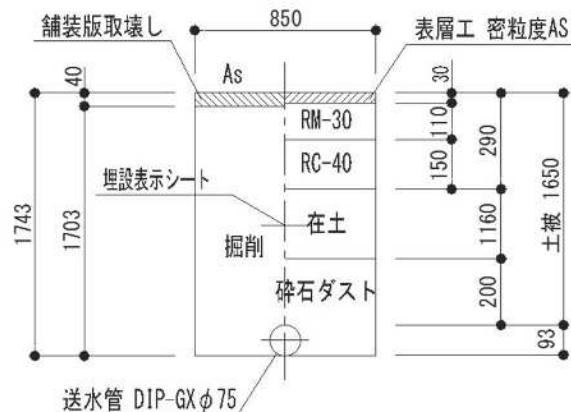
DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1 箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 1.65 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	2 × 1.0	2.0	m	—
掘削深 = 1.65 + 0.093 - 0.04 = 1.703 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
埋戻深 ダスト = 0.20 + 0.093 = 0.293 m	As殻処理工		0.850 × 0.04	0.034	m3	—
埋戻深 在来土 = 0.04 + 1.703 - 0.293 - 0.29 = 1.160 m	As殻処理工		× 2.35		t	—
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.850 × 1.703	1.448	m3	—
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 0.293 - 0.007 (配管控除)	0.242	m3	—
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	0.850 × 1.160	0.986	m3	—
	在来土流用		在来土流用 × 0.9 = —		m3	—
	残土処理工		在来土流用 — - =		m3	—
	土留工	矢板長 H=2.0m 軽量鋼矢板支保 1段梁		1.0	m	—
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドガ'仆' 密粒度アスコン t=3cm、PK-3	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	0.850 × 1.0	0.850	m2	—

掘 削 仮復旧



2

埋戻控除 0.093 × π/4 = 0.007

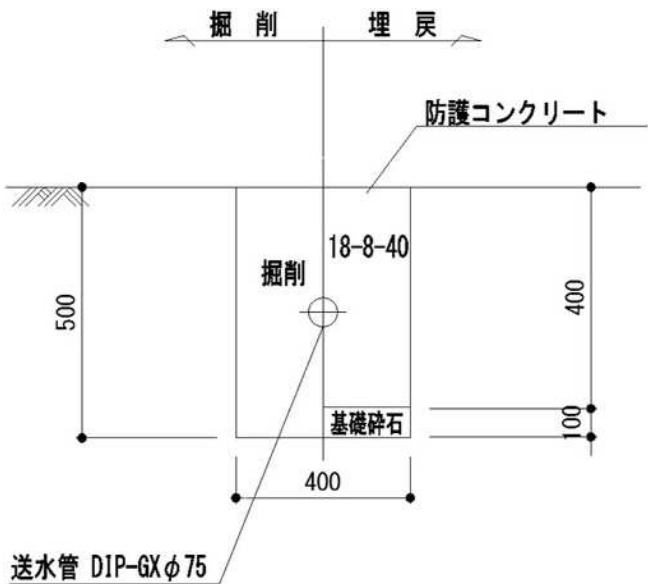
土工 ②

DIP φ75

土工数量計算書

1.0式当り

略 図	工 種	細 別	1 m 当り・1箇所当り		単位	数 量
			算 式	数 量		
DIP φ75 土被り 0.15 m	<土工>					
土工延長 土工延長集計表より = 1.50 m	舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	×		m	—
掘削深 = 0.40 + 0.10 = 0.500 m	As版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	×		m2	—
埋戻深 m	As殻処理工		×		m3	—
埋戻深 m	As殻処理工		×		t	—
	掘削工	土砂 BH0.28m3	0.400 × 0.500	0.200	m3	0.30
	埋戻工	ダスト BH0.28m3 タンパ転圧	×	—	m3	—
	埋戻工	在来土 BH0.28m3 タンパ転圧	×		m3	—
	在来土流用		在来土流用 × 0.9 = —		m3	—
	残土処理工		0.30 - =	0.30	m3	0.30
	土留工	矢板長 H=2.0m 軽量鋼矢板支保 1段梁			m	—
	<舗装仮復旧工>					
	As表層工(車道)	車道 人力 ハンドカ'仆' 再生密粒度アスコン t=3cm	×	—	m2	—
	上層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生粒度調整碎石RM-30 t=11cm	×	—	m2	—
	下層路盤工(車道)	人力 W=1.8m未満 タンパ転圧 再生碎石RC-40 t=15cm	×	—	m2	—



$$\text{埋戻控除} \quad 0.093 \times \frac{2}{\pi} = 0.007$$

本舗装復旧工

項 目			単位	計	設計 数量
名 称	形状寸法	算 式			
<舗装取壊し、掘削>					
舗装切断工	As版カッター t=15cmまで	舗装展開図より 658.18	m	658.18	660
舗装版取り壊し工	排出ガス対策型 直接掘削積込 BH0.28m3, t=15cm以下	舗装展開図より 1705.63	m ²	1705.63	1710
舗装殻処理工	BH積込 DT4t運搬 L=11.2km Asガラ	$(1705.63 - 390.28) \times 0.04 +$ $\phi 75$ 布設部 $\phi 50$ 布設部 $(390.28 +) \times 0.03$	m ³	64.32	64
処分費	Asガラ	64.32 × 2.35	t	151.16	151
床堀	排出ガス対策型 BH0.28m3 レキ質土	390.28 × 0.01	m ³	3.90	4
残土処理工	BH積込 DT4t運搬 L=2.0km 土砂		m ³	3.90	4
処分費	土砂		m ³	3.90	4
<本舗装復旧>					
(市道) 表層工(車道)	車道 1.4m<b≤3.0m (フライムコート) 再生密粒度アスコン t=4cm	1705.63	m ²	1705.63	1710
不陸整正		1705.63	m ²	1705.63	1710
<区画線>					
区画線設置工	溶融式 実線 白 W=15cm	560.65	m	560.65	561
区画線設置工	溶融式 記号文字 白 W=15cm換算	57.50	m	57.50	58

送水管 材料

名 称	形状・寸法	単位	管長	図面別数量											設計 計上 数量	管種口径別							
				送水管												延 長	GX形継手				効継手	フランジ	
				管割図 (1)	管割図 (2)	管割図 (3)	管割図 (4)	管割図 (5)	管割図 (6)	管割図 (7)	管割図 (8)	橋梁添架	管割図 (9)	管割図 (10)			DIP-GX	直管	異形管	P-Link			G-Link
DIP-GX φ75																						7.5k	
GX形 直管	φ75×4,000	本	4.00	29	26	24	15	37				2			133	532.00	133						
GX形 直管(切管用)	φ75×4,000	本	4.00	－	－	－	－	－				－			切管調書 27	90.022	27						
GX形 曲管	φ75×45°	個	0.40	3	2		2	3				1			11	4.400							
GX形 曲管	φ75×22 1/2°	個	0.36	1		1									2	0.720							
GX形 曲管	φ75×11 1/4°	個	0.34	7	5	3	4	1				2			22	7.480							
GX形 曲管	φ75×5 5/8°	個	0.34												－								
GX形 両受曲管	φ75×45°	個	0.14	3	2		6	1				3			15	2.100							
GX形 両受曲管	φ75×22 1/2°	個	0.10	2	2	1						2			7	0.700							
GX形 フランジ付きT字管	φ75×φ75	個	0.44				2	1				1			4	1.760							
GX型 受挿しソフトソール仕切弁	φ75	個	0.49					1							1	0.490							
GX形 ライナ	φ75	個	0.029	10	8	4	7	4				1			34	0.986							
GX形用 P-Link	φ75	個	0.197	5	3	6	4	2							20	3.940			20				
GX形用 P-Link	φ75	個	0.180	2	2		1	1							6	1.080			6				
GX形用 G-Link	φ75	個	－	5	4	1	9	3				4			26				26				
GX形用 異形管接合セット	φ75	個	－	16	11	5	11	5				7			55			55					

名 称	形状・寸法	単位	管長	図面別数量										設計 計上 数量	管種口径別							
				送水管											延 長	GX形継手				効継手	フレンジ	
				管割図 (1)	管割図 (2)	管割図 (3)	管割図 (4)	管割図 (5)	管割図 (6)	管割図 (7)	管割図 (8)	橋梁添架	管割図 (9)			管割図 (10)	DIP-GX	直管	異形管			P-Link
																75	φ 75	φ 75	φ 75	φ 75	φ 75	φ 100
メカニカル帽	離脱防止付き φ 75	個	—					1							1						1	
補修弁	φ 75×H100 7.5k RF	個	—				2	1				1			4							
フレンジ型急速空気弁	φ 25 7.5k RF	基	—				2	1				1			4							
フレンジ接合材	φ 75 7.5k GF SUS・BN	組	—												—							—
フレンジ接合材	φ 75 7.5k RF SUS・BN	組	—												—							—
マルチガスケット	φ 75	枚	—				4	2				2			8							8
ボルト・緩み止めナット	M16	組	—				4	2				2			8							
ステンレスジャケット	φ 135×0.25 t SUS304	m										4.5			4.5							
ステンレスジャケット	φ 172×0.25 t SUS304	m										1.5			1.5							
ステンレスジャケット	φ 240×0.25 t SUS304	m										1.3			1.3							
空気弁カバー	φ 25急排用	組										1			1							
支持金具	L-50×50 フラケット リングサポート	組										3			3							
支持金具	L-50×50 フラケット サドルサポート	組										1			1							
ポリエチレンスリーブ	φ 75	m	—	148.144	123.460	115.824	86.327	179.267				7.417			660.4							
明示テープ	DIP φ 75	m	—	148.144	123.460	115.824	86.327	179.267				7.417			660.4							
管理設シート	W=150mm 2倍折込	m	—	148.028	123.381	115.715	84.911	208.899				7.800			688.7							
計	送水管	DIP-GX 75	総延長	148.144	123.460	115.824	86.327	179.267				20.543			673.565	645.638	160	55	26	26	1	8
			平面長	148.028	123.381	115.715	84.911	208.899				20.164			680.934							

送水管 布設工

名 称	形状・寸法	単位	算 式	設計計上 数 量
<布設工>				
DIP-GX φ75				
鋳鉄管吊込み据付工	φ75	m	埋設部 673.565 = 673.565	673.6
GX形 継手工	直管部 φ75	口	160 = 160	160
GX形 継手工	異形管部 φ75	口	55 = 55	55
GX形 継手工	P-Link φ75	口	26 = 26	26
GX形 継手工	G-Link φ75	口	26 = 26	26
鋳鉄管切断工	エンジンカッター φ75	口	切管調書より 45 45	45
メカニカル継手工	特押 φ75	口	メカ帽 1 = 1	1
フランジ継手工	φ75 7.5k	口	空気弁設置控除 8 - 4 = 4	4
空気弁設置工	φ25	基	4 = 4	4
型枠工	無筋	m2	$0.40 \times 0.40 \times 4 + 0.40 \times (3.70 + 1.80) \times 2$ = 5.04	5.0
コンクリート打設	18-8-40(普通) 無筋 人力打設 10m3未満	m3	$(0.40 \times 0.40 - 0.17^2 \times \pi/4) \times (3.70 + 1.80) = 0.76$	0.8
基礎砕石工	RC-40 t=10cm	m2	$0.4 \times (3.70 + 1.80)$ = 2.20	2.2
支持金具設置工	サドルサポート 6.4kg/組	箇所	3 = 3	3
支持金具設置工	リンクサポート 6.4kg/組	箇所	1 = 1	1
防凍工	φ75 保温材：硬質ウレタンフォーム	m	4.5 + 1.5 + 1.3 = 7.3	7.3

[illegible]