

国道260号道路工事に伴う下水道施設工事

< 土木 >

数量計算書

内径75mm管布設工 L = 75.70m l = 74.80m

地区名 = 船越 工区名 = 本設		工区	H-1						合計
		路線延長	m	75.70					75.70
		管体延長	m	74.80					74.80
種 別	規 格	細 別	単 位						
片受直管 (RR)	塩ビ管 (VP)	φ75 L=5000	本	8					8
切管用直管 (RR)	塩ビ管 (VP)	φ75 L=5000	本	9					9
曲管	塩ビ管 (VP)	φ75 22 1/2°	個	3.0					3
		φ75 11 1/4°	個	4.0					4
		φ75 5 5/8°	個	4.0					4
離脱防止金具		φ75	個	18.0					18
可とう管		φ75	本	1	機械設備に計上				1
マンホール継手	可とう継手	φ75	本	1					1
管明示テープ			m	74.80					74.80
管布設延長	塩ビ管 (VP)	φ75	m	74.80					74.80
切断工	塩ビ管 (VP)	φ75	口	9					9
接合工	塩ビ管 (VP)	φ75	口						
砂基礎工	矢板無	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3	13.15					13.15
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3						
	矢板有	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3						
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3						

本管土工

地区名 = 船越 工区名 = 本設		工区	H-1						合計
		路線延長	m	75.70					75.70
種別	規格	細別	単位						
掘削	矢板無	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3	40.9					40.9
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3						
	矢板有	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3						
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3						
埋戻1 流用土	矢板無	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3	21.5					21.5
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3						
	矢板有	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3						
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3						
埋戻1 購入土	矢板無	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3						
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3						
	矢板有	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3						
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3						

本管土工

地区名 = 船越 工区名 = 本設		工区	H-1							合計
		路線延長	m	75.70						75.70
種別	規格	細別	単位							
埋戻1 砕石RC-40	矢板無	人力	m3							
		バックホウ0.06m3	m3							
		バックホウ0.10m3	m3							
		バックホウ0.20m3	m3							
		バックホウ0.35m3	m3							
	矢板有	人力	m3							
		バックホウ0.06m3	m3							
		バックホウ0.10m3	m3							
		バックホウ0.20m3	m3							
		バックホウ0.35m3	m3							
埋戻2 流用土	矢板無	人力	m3							
		バックホウ0.06m3	m3							
		バックホウ0.10m3	m3							
		バックホウ0.20m3	m3							
		バックホウ0.35m3	m3							
	矢板有	人力	m3							
		バックホウ0.06m3	m3							
		バックホウ0.10m3	m3							
		バックホウ0.20m3	m3							
		バックホウ0.35m3	m3							
埋戻2 購入土	矢板無	人力	m3							
		バックホウ0.06m3	m3							
		バックホウ0.10m3	m3							
		バックホウ0.20m3	m3							
		バックホウ0.35m3	m3							
	矢板有	人力	m3							
		バックホウ0.06m3	m3							
		バックホウ0.10m3	m3							
		バックホウ0.20m3	m3							
		バックホウ0.35m3	m3							

舗装版取壊し工（本管）

地区名 = 船越 工区名 = 本設		工区	H-1						合計
		路線延長	m	75.70					75.70
種別	規格	細別	単位						
舗装版切断	As舗装版	t ≤ 10cm	m	151.4					151.4
	Co舗装版	t ≤ 10cm	m						
舗装版取壊	As舗装版	t=3cm 人力	m2						
		t=3cm BH0.06m3	m2						
		t=3cm BH0.10m3	m2						
		t=3cm BH0.20m3	m2						
		t=3cm BH0.35m3	m2						
		t=4cm 人力	m2						
		t=4cm BH0.06m3	m2						
		t=4cm BH0.10m3	m2						
		t=4cm BH0.20m3	m2						
		t=4cm BH0.35m3	m2						
		t=5cm 人力	m2						
		t=5cm BH0.06m3	m2						
		t=5cm BH0.10m3	m2						
		t=5cm BH0.20m3	m2						
		t=5cm BH0.35m3	m2						
		t=10cm 人力	m2						
		t=10cm BH0.06m3	m2						
		t=10cm BH0.10m3	m2						
		t=10cm BH0.20m3	m2						
	t=10cm BH0.35m3	m2							
	Co舗装版	t=7cm 人力	m2						
		t=7cm BH0.06m3	m2						
		t=7cm BH0.10m3	m2						
t=7cm BH0.20m3		m2							
t=7cm BH0.35m3		m2							

本設

土工数量計算書

H-1

管径(内径 75 mm) VP

No. 1

路線 番号	マンホール 種別	マンホール 番号	路線 延長	表層を除いた掘削幅		掘削深		表装厚を	舗装厚を	土 工 種 別	掘削 上段:素堀 下段:矢板				埋戻し 上段:素堀 下段:矢板				
				掘削幅		下流側 上流側	平均	除いた掘 削深(上段 :表層厚)	除いた埋 戻深(上段 :舗装厚)		機		人 力	流 用 土					
				上幅	平均						0.06	0.10		0.20	0.35	機		人 力	
				下幅	平均	②	③	④	⑤		②0.06	③0.10	④0.20	⑤0.35	①				
下流側 上流側	下流側 上流側	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m		
S46-1	1号組立 プラス点	既M46-1 +3.20	3.20	0.79 0.60	0.695	0.990 0.950	0.970	0.04 0.930	0.14 0.830	2	2.1				1.2				
S46-1	プラス点 プラス点	+3.20 +35.40	32.20	0.77 0.60	0.685	0.950 0.800	0.975	0.04 0.835	0.14 0.735	2	18.4				10.1				
S46-1	プラス点 プラス点	+35.40 +63.75	28.35	0.75 0.60	0.675	0.800 0.790	0.795	0.04 0.755	0.14 0.655	2	14.4				7.2				
S46-1	プラス点 #N/A	+63.75 S46-1-1	11.95	0.75 0.60	0.675	0.790 0.790	0.790	0.04 0.750	0.14 0.650	2	6.0				3.0				
計			75.70								40.9				21.5				

本設

管 布 設 工 数 量 計 算 書

H-1

管 径 (内径 75 mm) VP

路線 番号	マンホール 種 別	マンホール 番 号	路線 延 長	マンホール 減 長	管 体 延 長	管 材							管 基 礎 工							備 考				
						管			可とう継手 マンホール継手	直 管 5.0 m/本	切管用直管 5.0 m/本	離脱 防止 金具	管明示 テープ	マンホール又は 立坑減長	基礎延長	砂基礎 上幅	砂基礎 上段：素堀 下段：矢板				人 力			
						曲 管											マンホール継手 可とう管	②0.06	③0.10			④0.20	⑤0.35	①
						22° 1/2	11° 1/4	5° 5/8	②0.06	③0.10	④0.20	⑤0.35	①											
S46-1	1号組立 プラス点	既M46-1 +3.20	3.20	0.450	2.75				1				2.75	0.525	2.68	0.66	0.47							
S46-1	プラス点	+3.20	32.20		32.20								32.20		32.20	0.66	5.67							
S46-1	プラス点	+35.40	28.35		28.35								28.35		28.35	0.66	4.99							
S46-1	プラス点 MP(1号)※レジン	+63.75 S46-1-1	11.95	0.450	11.50				1				11.50	0.490	11.46	0.66	2.02							
計			75.70		74.80				1				74.80		74.69		13.15							

本管土工

地区名 = 船越 工区名 = 本設		工区							合計
		路線延長	m	242.55					242.55
種別	規格	細別	単位						
掘削	矢板無	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3	69.1					69.1
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3	4.0					4.0
	矢板有	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3	53.8					53.8
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3	161.3					161.3
埋戻1 流用土	矢板無	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3	46.6					46.6
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3	2.9					2.9
	矢板有	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3	38.0					38.0
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3	118.5					118.5
埋戻1 購入土	矢板無	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3						
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3						
	矢板有	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3						
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3						

残土処分内訳

1. 残土処分 (BH0.06+2tダンプトラック)

土工計算書より

$$(69.1 + 53.8) - (46.6 + 38.0) / 0.90 = 28.9$$

$$\begin{array}{r} \text{既設管撤去} \\ \text{(1001路線)} \\ 28.9 - 3.3 = 25.6 \end{array}$$

25.6 m³

2. 残土処分 (BH0.35+10tダンプトラック)

土工計算書より

$$(4.0 + 161.3) - (2.9 + 118.5) / 0.90 = 30.4$$

30.4 m³

舗装版取壊し工（本管）

地区名 = 船越 工区名 = 本設			工区							合計
		路線延長	m	242.55						242.55
種別	規格	細別	単位							
舗装版切断	As舗装版	t ≤ 10cm	m	215.1						215.1
	Co舗装版	t ≤ 10cm	m							
舗装版取壊	As舗装版	t=3cm 人力	m2							
		t=3cm BH0.06m3	m2							
		t=3cm BH0.10m3	m2							
		t=3cm BH0.20m3	m2							
		t=3cm BH0.35m3	m2							
		t=4cm 人力	m2							
		t=4cm BH0.06m3	m2							
		t=4cm BH0.10m3	m2							
		t=4cm BH0.20m3	m2							
		t=4cm BH0.35m3	m2							
		t=5cm 人力	m2							
		t=5cm BH0.06m3	m2							
		t=5cm BH0.10m3	m2							
		t=5cm BH0.20m3	m2							
		t=5cm BH0.35m3	m2							
		t=10cm 人力	m2							
		t=10cm BH0.06m3	m2							
		t=10cm BH0.10m3	m2							
	t=10cm BH0.20m3	m2								
	t=10cm BH0.35m3	m2								
	Co舗装版	t=7cm 人力	m2							
		t=7cm BH0.06m3	m2							
		t=7cm BH0.10m3	m2							
		t=7cm BH0.20m3	m2							
		t=7cm BH0.35m3	m2							

舗装版復旧工（本管）

地区名 = 船越 工区名 = 本設		路線延長	工区							合計
			m	242.55						242.55
種別	規格	細別	単位							
表層工	t=3cm 密粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
	t=4cm 密粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
	t=5cm 密粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
	t=10cm コンクリート舗装	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
基層工	t=5cm 粗粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
上層路盤工	t=10cm 瀝青材安定処理	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
	t=15cm 粒調碎石 M-30	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
	t=10cm(t=11cm) 粒調碎石 M-30	$B \leq 1.400$	m2		93.5					93.5
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
	t=10cm(t=12cm) 粒調碎石 M-30	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							

本設

土 工 数 量 計 算 書

管 径 (内径 150 mm) V U

No. 1

路 線 番 号	マンホール 種 別	マンホール 番 号	路 線 延 長	表層を除いた掘削幅		掘 削 深		表装厚を 除いた掘 削深(上段 : 表層厚)	舗装厚を 除いた埋 戻深(上段 : 舗装厚)	土 工 種 別	掘 削 上段:素堀 下段:矢板				埋戻1 上段:素堀 下段:矢板				
				掘 削 幅		下流側 上流側	平 均				機 械		人 力	流 用 土					
				上 幅	下 幅						0.06	0.10		0.20	0.35	機 械		人 力	
				②	③	④	⑤				①	②0.06	③0.10	④0.20	⑤0.35	①			
下流側 上流側		下流側 上流側		m		m		m		m		m		m		m			
S15-1	MP(2号) 1号組立	MS46-1-1 MS15-1-1	75.00	0.90 0.90	0.900	1.270 1.840	1.555	0.20 1.355	0.20 1.355	5				91.5				66.8	
S15-1	1号組立 φ300レジン	MS15-1-1 MS15-1-2	55.00	0.90 0.90	0.900	1.820 1.400	1.610	0.20 1.410	0.20 1.410	5				69.8				51.7	
S15-1	φ300レジン 1号組立	MS15-1-2 MS15-1-3	5.00	0.83 0.60	0.715	1.390 1.270	1.330	0.20 1.130	0.20 1.130	5				4.0				2.9	
S1001	MP(2号) φ300レジン	MS46-1-1 MS1001-1	12.85	0.90 0.90	0.900	1.760 1.600	1.680	0.04 1.640	0.14 1.540	2	19.0					13.6			
S1001	φ300レジン 1号組立	MS1001-1 MS1001-2	24.80	0.90 0.90	0.900	1.590 1.610	1.600	0.04 1.560	0.14 1.460	2	34.8					24.4			
S1001	φ300レジン 1号組立	MS1001-2 MS1001-3	33.50	0.89 0.60	0.745	1.590 1.350	1.470	0.04 1.430	0.14 1.330	2	35.7					24.9			
S1001	φ300レジン 1号組立	MS1001-3 MS1001-4	23.30	0.86 0.60	0.730	1.340 1.290	1.315	0.04 1.275	0.14 1.175	2	21.7					14.2			
S1001	φ300レジン 1号組立	MS1001-4 MS1001-5	13.10	0.85 0.60	0.725	1.270 1.270	1.270	0.04 1.230	0.14 1.130	2	11.7					7.5			
計			242.55								69.1 53.8			4.0 161.3		46.6 38.0			2.9 118.5

本設

管 布 設 工 数 量 計 算 書

管 径 (内径 150 mm) V U

路線 番号	マンホール 種 別	マンホール 番 号	路線 延 長	マンホール 減 長	管 体 延 長	管 材							管 基 礎 工							備 考		
						マンホール継手				片 受 直 管	調整管用直管		管明示 テープ	マンホール又は 立坑減長	基礎延長	砂基礎 上幅	砂基礎 上段：素堀 下段：矢板					
						上 流 側		下 流 側			可とう 継手	4.0m/本					4.0m/本	両 受 直 管	下流側		基礎延長	下幅
						受口	副管用	差口	継手	②0.06			③0.10	④0.20	⑤0.35	①						
						下流側 上流側	下流側 上流側	m	m	m	0.5m/本	1.0m/本	0.5m/本	本	本	m	m	m	m		m	m
S15-1	MP(2号) 1号組立	MS46-1-1 MS15-1-1	75.00	0.600 0.450	73.95				1	18.4			73.95	0.700 0.525	73.78	0.90 0.90				22.65		
S15-1	1号組立 φ300レジン	MS15-1-1 MS15-1-2	55.00	0.450 0.165	54.39				1	13.5			54.39	0.525 0.275	54.20	0.90 0.90				16.64		
S15-1	φ300レジン 1号組立	MS15-1-2 MS15-1-3	5.00	0.165 0.450	4.39				1	1.0			4.39	0.275 0.525	4.20	0.67 0.60				0.89		
S1001	MP(2号) φ300レジン	MS46-1-1 MS1001-1	12.85	0.600 0.165	12.09				1	3.0			12.09	0.700 0.275	11.88	0.90 0.90	3.65					
S1001	φ300レジン 1号組立	MS1001-1 MS1001-2	24.80	0.165 0.450	24.19				1	6.0			24.19	0.275 0.525	24.00	0.90 0.90	7.37					
S1001	φ300レジン 1号組立	MS1001-2 MS1001-3	33.50	0.450 0.165	32.89				1	8.2			32.89	0.525 0.275	32.70	0.67 0.60	6.90					
S1001	φ300レジン 1号組立	MS1001-3 MS1001-4	23.30	0.165 0.450	22.69				1	5.6			22.69	0.275 0.525	22.50	0.67 0.60	4.75					
S1001	φ300レジン 1号組立	MS1001-4 MS1001-5	13.10	0.450 0.450	12.20				1	3.0			12.20	0.525 0.525	12.05	0.67 0.60	2.54					
計			242.55		236.79				10	57	8.79		236.79		235.31		14.19 11.02			0.89 39.29		

本設

1号組立人孔計算書 No. 1

路線番号	人孔番号	人孔深 m	流出管径 mm	流入管			副管			底版 個	躯体ブロック						直壁ブロック				斜壁ブロック				調整リング			蓋			無収縮モルタル		調整高	備考			
				管径 mm	落差 m	削孔 ヶ所	管径 mm	落差 m	削孔 ヶ所		cm 13	cm 60	cm 90	cm 120	cm 150	cm 180	cm 30	cm 60	cm 90	cm 120	cm 150	cm 180	cm 15	cm 30	cm 45	cm 60	cm 5	cm 10	cm 15	T-25	T-14	T-8			mm 25	mm 45	
				個	個	個	個	個	個		個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	組	組	組			組	組	
S1001	MS1001-2	1.500	150	150	0.020	1			1												1			1					1			1					
S1001	MS1001-4	1.189	150	150	0.020	1			1	1												1				1		1				1			0.039		
S1001	MS1001-5	1.160	150	100		1			1	1												1				1		1				1			0.010		
S15-1	MS15-1-1	1.730	150	150	0.020	1			1													1			1			1				1			0.030		
S15-1	MS15-1-3	1.160	150	100	0.380	1			1	1													1			1		1				1			0.010		
計				φ 75 φ 100 φ 150 φ 200 φ 250		2 3	φ 100 φ 150 φ 200		5	3		2									1	4		1	1	3		5			3	2					

本設

1号組立人孔計算書 No.2

路線 番号	人孔 番号	据え付け工 ヶ所	流出 管 外径 mm	流入 管 外径 mm	底部工			副管工														備考			
					底部工 ヶ所	基礎工 ヶ所	インバート工 ヶ所	タイプ	落差	取付工 ヶ所	管 外 径 mm	幅 W m	厚 B m	コンクリート高		コンクリート		型 枠 m ²	基礎材 m ²	支 管 個	90° 曲 管 個		カ ー 個	キャップ 個	ブレン ド直管 m
														タイプ1	タイプ2,3	タイプ1	タイプ2,3								
														m	m	m ³	m ³								
S1001	MS1001-2	H≦3.0	165	165	1																				
S1001	MS1001-4	H≦3.0	165	165	1																				
S1001	MS1001-5	H≦3.0	165	118	1																				
S15-1	MS15-1-1	H≦3.0	165	165	1																				
S15-1	MS15-1-3	H≦3.0	165	118	1																				
計	H≦3.0 3.0<H≦4.0 4.0<H	5			5				H≦1.0 1.0<H≦1.5 1.5<H≦2.0 2.0<H≦2.5																副管径 φ100 φ150 φ200

レジマシンホール設置工 3ヶ所

地区名 = 船越 工区名 = 本設		工区								合計
種 別	規 格	細 別	単位							
		ヶ所数	ヶ所	3						3
組立人孔	底板	φ560	個	3						3
	インバート	起点型 φ150	個							
		S T型 φ150	個							
		曲がり型 φ150	個	3						3
		合流型 φ150	個							
	マンホール継手	流入型(IN) φ150	個	3						3
		流出型(OUT) φ150	個	3						3
	中間壁	H= 100mm	個							
		H= 150mm	個	1						1
		H= 300mm	個							
		H= 400mm	個	3						3
		H= 500mm	個							
		H= 600mm	個	1						1
		H= 900mm	個							
	高所流入壁	H= 300mm φ150	個							
	上部壁	H= 200mm	個	3						3
	調整リング	H= 50mm	組	3						3
	V型自在継手	φ150	個							
	無収縮モルタル		ヶ所	3						3
	接合材料	ソケットリング 30	ヶ所	8						8
蓋	鉄蓋	T-25	組							
		T-14	組	3						3
砕石基礎工	600×600×200		ヶ所	3						3
設置工	H≤1.0		ヶ所							
	H≤1.5		ヶ所	3						3
	H≤2.0		ヶ所							
	H≤2.5		ヶ所							
	H≤3.0		ヶ所							
	H≤3.5		ヶ所							
	H≤4.0		ヶ所							

本設

レジマシホール組立人孔計算書

路線 番号	人孔 番号	人孔深 m	流出 管径 mm	流入管		底板 個	インバート				中間壁						高所 流入 H=300 個	上部壁 cm 20 個	調整リグ cm 5 個	無収縮 モルタル ヶ所	接合材		蓋			自在 継手 φ150 個	設置工	備考			
				管径	落差		mm	m	起点型	ST型	曲り型	合流型	cm 10	cm 15	cm 30	cm 40					cm 50	cm 60	cm 90	ヶ所	ヶ所				T-25 組	T-14 組	組
				mm	m		個	個	個	個	個	個	個	個	個	個					個	個	個	個	個				個	個	個
S15-1	MS15-1-2	1.295	150	150	0.010	1			1									1	1	1	2		1				H≤1.5				
S1001	MS1001-1	1.494	150	150	0.010	1			1				2					1	1	1	3		1				H≤1.5				
S1001	MS1001-2	1.249	150	150	0.010	1			1			1	1					1	1	1	3		1				H≤1.5				
計			3	150 200	3	3			3			1	3		1			3	3	3	8		3								

MS46-1-1立坑 築造工集計表(ケーシング立坑)

名 称	種 別	単位	数 量		摘 要
ケーシング長 (参考割付)	φ 1500	m	3.10		
	先端ケーシング N=1本	(本)	2.10		
	中間ケーシング N=0本	(本)	—		
	最終ケーシング N=1本	(本)	1.00		
	仮設ケーシング N=1本	(本)	(2.00)		
	総重量	t	2.52		
圧入・掘削・積込工					
	粘性土(N≤5)	m	1.25		
	粘性土(5<N≤30)	m	—		
	砂質土(N≤30)	m	—		
	砂質土(30<N≤50)	m	—		
	礫質土(N≤30)	m	2.65		
	礫質土(30<N≤50)	m	—		
	(計)	(m)	(3.90)		
圧入深		m	4.10		
ケーシング引抜き工		m	0.90		
機械設置・撤去工		箇所	1		
ケーシング溶接工		m	4.70		
底部コンクリート築造工	(30-18-25BB)	m ³	1.81		
仮設ケーシング		回	1		
〃		(t)	(1.13)		
うわ水排水工		箇所	1		
スライム処理工		箇所	1		
〃		m ³	(0.70)		
鏡切り		m	3.70		
ケーシング切断工		m	10.14		
スクラップ(撤去)		t	0.62		
埋殺しケーシング		t	0.77		
ケーシング立坑用覆工板	φ 1500用	枚	1		
土 工					
埋 戻	コンクリート	m ³	1.44		
〃	良質土	m ³	1.29		
残土処分		m ³	5.75		

MS46-1-1立坑

1. ケーシング長(φ 1500)	=	3.100	3.10	m
(参考割付) 先端ケーシング L= 2.10m	2.10 ×	1 × 0.447t/m =	0.939t	
中間ケーシング L= 0.00m	0.00 ×	0 × 0.447t/m =	0.000t	
最終ケーシング L= 1.00m	1.00 ×	1 × 0.447t/m =	0.447t	
仮設ケーシング L= 2.00m	=	1.134t		
	計	=	2.520t	
2. 圧入・掘削・積込工				m
2-1. 粘性土(N≤5)	=	1.250	1.25	m
2-2. 粘性土(5<N≤30)	=	-	-	m
2-3. 砂質土(N≤30)	=	-	-	m
2-4. 砂質土(30<N≤50)	=	-	-	m
2-5. 礫質土(N≤30)	=	2.653	2.65	m
2-8. 礫質土(30<N≤50)	=	-	-	m
	計	=	3.903	m
3. 圧入深				m
3.903 + 0.200	=	4.103	4.10	m
4. ケーシング引抜き工				m
	=	0.900	0.90	m
5. 機械設置・撤去工				箇所
	=	1	1	箇所
6. ケーシング溶接工				m
(日推協、立坑編より)	4.700 ×	箇所 1	4.70	m
7. 底部コンクリート築造工 (30-18-25BB)				m ³
(日推協、立坑編より)	=	1.810	1.81	m ³
8. 仮設ケーシング				回
φ 1,500 H=2.000m	=	1.000	1	回
	=	1.134	1.13	t

9. うわ水排水工		=	1.000	箇所 1
10. スライム処理工		=	1.000	箇所 1
φ 1,500		=	1.000	m ³ 1
(日推協2011年度版立坑編P166より)		=	0.700	0.70
11. 鏡切り		=	-	
推進管の鏡切りは推進工にて計上		=	-	
↓L= 0.189 {(0.089 + 0.10) × π + 0.189 × 2} × 1		=	0.972	
↓L= 0.265 {(0.165 + 0.10) × π + 0.265 × 2} × 2		=	2.725	m
	合計	=	3.697	3.70
12. ケーシング切断工		=	10.140	m 10.14
π × 1.500 + (1.357 - 0.000) × 4		=	10.140	
13. スクラップ(撤去)		=	0.607	
ケーシング 1.357 × 0.447 t/m		=	0.607	
鏡切り π/4 × (0.089 + 0.00) ² × {0.447 t/m / (π × 1.512)} × 1		=	0.001	
鏡切り π/4 × (0.165 + 0.10) ² × {0.447 t/m / (π × 1.512)} × 2		=	0.010	
鏡切り π/4 × (0.000 + 0.00) ² × {0.447 t/m / (π × 1.512)} × 0		=	-	t
	合計	=	0.618	0.62
14. 埋殺しケーシング		=	0.768	t 0.77
(3.100 - 1.357) × 0.447 t/m - 0.011		=	0.768	
15. ケーシング立坑用覆工板(φ 1500用)		=	1	枚 1

土 工 (MS46-1-1立坑)

1. 埋戻

1-1. コンクリート

$$\pi/4 \times 1.500^2 \times 1.443 = 2.550$$

(控除分)

$$\begin{aligned} \text{マンホール} & \pi/4 \times 1.06^2 \times 0.09 \\ & \quad \downarrow 1.443-0.09 \\ + & \pi/4 \times 0.98^2 \times 1.353 = (-)1.100 \end{aligned}$$

$$\text{管} \quad \pi/4 \times 0.165^2 \times 0.260 \times 1 = (-)0.006$$

$$\text{計} = (-)1.106$$

$$V = 2.550 - 1.106 = 1.444$$

1.44 m³

1-2. 良質土

$$\pi/4 \times 1.500^2 \times 1.360 = 2.403$$

(控除分)

$$\begin{aligned} \text{マンホール} & \pi/4 \times 1.14^2 \times 0.313 \\ & \quad \downarrow 1.360-0.313 \\ + & \pi/4 \times 0.98^2 \times 1.047 = (-)1.109 \end{aligned}$$

$$\text{管} \quad \pi/4 \times 0.089^2 \times 0.260 \times 1 = (-)0.002$$

$$\text{管} \quad \pi/4 \times 0.165^2 \times 0.260 \times 1 = (-)0.006$$

$$\text{計} = (-)1.117$$

$$V = 2.403 - 1.117 = 1.286$$

1.29 m³

3. 残土処分

$$\pi/4 \times 1.500^2 \times (4.103 - 0.04) = 7.180$$

$$7.180 - 1.286 / 0.900 = 5.751$$

5.75 m³

MS46-1-1 マンホールポンプ (1号レジマンホール)

名称	形状・寸法	数量	H寸法	GL-深さ
铸铁蓋	φ900 T-25 親子蓋	1組	120	
調整金具	φ600用 25mmまで 45mmまで	2組	33	
調整リング	φ900 H=150 H=150	1個	150	
		1個	150	
頂版	φ900 ×900	—		453 (頂版下)
直壁	φ900 H=900	1個	900	1,353 (直壁下)
く体	φ900 H=1,500	1個	1,500	2,853 (有効高)
底板	φ900	1個	90	2,943 (底板底高)
碎石基礎				

(頂版下貯留量 = 0.763 m³)

参考用：組立勝手の比較

(弁配置スペース = 頂版下 - WHL = 1,200mm)

調整リング	調整リング × 1個		調整リング × 2個		備考
GL ~ 斜壁下					453
調整金具	233	183	133	83	33
調整リング①	100	150	100	100	150
調整リング②	0	0	100	150	150
頂版	0	0	0	0	0
く体 + 直壁	2,400	2,400	2,400	2,400	2,400
有効高	OUT	OUT	OUT	OUT	2,853

取付管路と斜壁下からの離隔

GL = 1.93 m

管路	管径 (mm)	管底高 (m)	GL-管底 (mm)	GL-管天 (mm)	頂版-管天 (mm)	備考
S1001	150	0.277	1,653	1,493	1,040	
S15-1	150	0.770	1,160	1,000	547	
S46-1	75	1.247	683	600	147	

本管土工

地区名 = 船越 工区名 = 撤去		路線延長	工区	単位	数量	単価	金額	合計
			m		51.77			51.77
種別	規格	細別	単位	数量	単価	金額	合計	
掘削	矢板無	人力	m3					
		バックホウ0.06m3	m3					
		バックホウ0.10m3	m3					
		バックホウ0.20m3	m3	18.5			18.5	18.5
		バックホウ0.35m3	m3					
	矢板有	人力	m3					
		バックホウ0.06m3	m3					
		バックホウ0.10m3	m3					
		バックホウ0.20m3	m3					
		バックホウ0.35m3	m3					
埋戻1 流用土	矢板無	人力	m3					
		バックホウ0.06m3	m3					
		バックホウ0.10m3	m3					
		バックホウ0.20m3	m3	19.6			19.6	19.6
		バックホウ0.35m3	m3					
	矢板有	人力	m3					
		バックホウ0.06m3	m3					
		バックホウ0.10m3	m3					
		バックホウ0.20m3	m3					
		バックホウ0.35m3	m3					
埋戻1 購入土	矢板無	人力	m3					
		バックホウ0.06m3	m3					
		バックホウ0.10m3	m3					
		バックホウ0.20m3	m3					
		バックホウ0.35m3	m3					
	矢板有	人力	m3					
		バックホウ0.06m3	m3					
		バックホウ0.10m3	m3					
		バックホウ0.20m3	m3					
		バックホウ0.35m3	m3					

舗装版取壊し工（本管）

地区名 = 船越 工区名 = 撤去		工区							合計
		路線延長	m	51.77					51.77
種別	規格	細別	単位						
舗装版切断	As舗装版	t ≤ 10cm	m						
	Co舗装版	t ≤ 10cm	m						
舗装版取壊	As舗装版	t=3cm 人力	m2						
		t=3cm BH0.06m3	m2						
		t=3cm BH0.10m3	m2						
		t=3cm BH0.20m3	m2						
		t=3cm BH0.35m3	m2						
		t=4cm 人力	m2						
		t=4cm BH0.06m3	m2						
		t=4cm BH0.10m3	m2						
		t=4cm BH0.20m3	m2						
		t=4cm BH0.35m3	m2						
		t=5cm 人力	m2						
		t=5cm BH0.06m3	m2						
		t=5cm BH0.10m3	m2						
		t=5cm BH0.20m3	m2						
		t=5cm BH0.35m3	m2						
		t=10cm 人力	m2						
		t=10cm BH0.06m3	m2						
		t=10cm BH0.10m3	m2						
	t=10cm BH0.20m3	m2							
	t=10cm BH0.35m3	m2							
	Co舗装版	t=7cm 人力	m2						
		t=7cm BH0.06m3	m2						
		t=7cm BH0.10m3	m2						
		t=7cm BH0.20m3	m2						
		t=7cm BH0.35m3	m2						

舗装版復旧工（本管）

地区名 = 船越 工区名 = 撤去		工区								合計
		路線延長	m	51.77						51.77
種別	規格	細別	単位							
表層工	t=3cm 密粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
	t=4cm 密粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
	t=5cm 密粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
	t=10cm コンクリート舗装	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
基層工	t=5cm 粗粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
上層路盤工	t=10cm 瀝青材安定処理	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
	t=15cm 粒調碎石 M-30	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
	t=10cm(t=11cm) 粒調碎石 M-30	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
	t=10cm(t=12cm) 粒調碎石 M-30	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							

撤去

土 工 数 量 計 算 書

管 径 (内径 150 mm)

No. 1

路線 番号	マンホール 種 別	マンホール 番 号	路線 延 長	表層を除いた掘削幅		掘 削 深		表装厚を 除いた掘 削深(上段 : 表層厚)	舗装厚を 除いた埋 戻深(上段 : 舗装厚)	土 工 種 別 欄	掘 削 上段:素堀 下段:矢板				埋戻1 上段:素堀 下段:矢板				
				掘 削 幅		下流側 上流側	平 均				機 械		人 力	流 用 土					
				上 幅	平 均						0.06	0.10		0.20	0.35	機 械		人 力	
				下 幅	平 均	②	③				④	⑤	②0.06	③0.10	④0.20	⑤0.35	①		
下流側 上流側	下流側 上流側	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	
1001	プラス点 φ300塩ビ	+4.33 M1001-2	51.77	0.72 0.60	0.660	0.680 0.470	0.575	0.575	0.575	4			18.5					19.6	
計			51.77										18.5					19.6	

撤去

管 布 設 工 数 量 計 算 書

管 径 (内径 150 mm)

路 線 番 号	マンホール 種 別	マンホール 番 号	路 線 延 長	マンホール		管 体 延 長	塩化ビニール管			ダクタイル鋳鉄管		
				減 長	下流側 上流側		φ 200	φ 150	φ 100	φ 75		
	下流側 上流側	下流側 上流側	m	m	m							
1001	プラス点 φ300塩ビ	+4.33 M1001-2	51.77	0.150	51.62		51.62					
計			51.77		51.62		51.62					

本管土工

地区名 = 船越 工区名 = 仮設		工区	K-1						合計
種別	規格	細別	単位						
		路線延長	m	138.20					138.20
掘削	矢板無	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3						
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3	94.2					94.2
	矢板有	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3						
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3	22.4					22.4
埋戻1 流用土	矢板無	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3						
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3	59.7					59.7
	矢板有	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3						
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3	15.7					15.7
埋戻1 購入土	矢板無	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3						
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3						
	矢板有	人力	m3						
		バックホウ0.06m3	m3						
		バックホウ0.10m3	m3						
		バックホウ0.20m3	m3						
		バックホウ0.35m3	m3						

土工掘削内訳

1. 残土処分 (BH0.35+10tダンプトラック)

土工計算書より

$$(94.2 + 22.4) - (59.7 + 15.7) / 0.90 = 32.8$$

$$\begin{array}{r} \text{既設管撤去} \\ \text{(87路線)} \\ 32.8 - 8.2 = 24.6 \end{array}$$

24.6 m³

舗装版取壊し工（本管）

地区名 = 船越 工区名 = 仮設		工区	K-1						合計
		路線延長	m	138.20					138.20
種別	規格	細別	単位						
舗装版切断	As舗装版	t ≤ 10cm	m	185.8					185.8
	Co舗装版	t ≤ 10cm	m						
舗装版取壊	As舗装版	t=3cm 人力	m2						
		t=3cm BH0.06m3	m2						
		t=3cm BH0.10m3	m2						
		t=3cm BH0.20m3	m2						
		t=3cm BH0.35m3	m2						
		t=4cm 人力	m2						
		t=4cm BH0.06m3	m2						
		t=4cm BH0.10m3	m2						
		t=4cm BH0.20m3	m2						
		t=4cm BH0.35m3	m2						
		t=5cm 人力	m2						
		t=5cm BH0.06m3	m2						
		t=5cm BH0.10m3	m2						
		t=5cm BH0.20m3	m2						
		t=5cm BH0.35m3	m2						
		t=10cm 人力	m2						
		t=10cm BH0.06m3	m2						
		t=10cm BH0.10m3	m2						
	t=10cm BH0.20m3	m2							
	t=10cm BH0.35m3	m2							
	Co舗装版	t=7cm 人力	m2						
		t=7cm BH0.06m3	m2						
		t=7cm BH0.10m3	m2						
		t=7cm BH0.20m3	m2						
		t=7cm BH0.35m3	m2						

舗装版復旧工（本管）

地区名 = 船越 工区名 = 仮設		工区	K-1						合計
		路線延長	m	138.20					138.20
種別	規格	細別	単位						
表層工	t=3cm 密粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2						
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2						
		$3.000 < B$	m2						
			m2						
	t=4cm 密粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2						
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2						
		$3.000 < B$	m2						
			m2						
	t=5cm 密粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2						
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2						
		$3.000 < B$	m2						
			m2						
	t=10cm コンクリート舗装	$B \leq 1.400$	m2						
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2						
		$3.000 < B$	m2						
			m2						
基層工	t=5cm 粗粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2						
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2						
		$3.000 < B$	m2						
			m2						
上層路盤工	t=10cm 瀝青材安定処理	$B \leq 1.400$	m2						
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2						
		$3.000 < B$	m2						
	t=15cm 粒調碎石 M-30	$B \leq 1.400$	m2						
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2						
		$3.000 < B$	m2						
	t=10cm(t=11cm) 粒調碎石 M-30	$B \leq 1.400$	m2	75.7					75.7
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2						
		$3.000 < B$	m2						
	t=10cm(t=12cm) 粒調碎石 M-30	$B \leq 1.400$	m2						
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2						
		$3.000 < B$	m2						

仮設

土工数量計算書

K-1

管径(内径 150 mm) V U

No. 1

路線 番号	マンホール 種別	マンホール 番号	路線 延長	表層を除いた掘削幅		掘削深		表装厚を 除いた掘 削深(上段 : 表層厚)	舗装厚を 除いた埋 戻深(上段 : 舗装厚)	土 工 種 別	掘削 上段:素掘 下段:矢板					埋戻 1 上段:素掘 下段:矢板				
				掘削幅		下流側 上流側	平均				機		人 力	流 用 土				人 力		
				上幅	平均						0.06	0.10		0.20	0.35	機			機	
				下幅	平均						②	③		④	⑤	①	②0.06		③0.10	④0.20
m		m		m		m		m		m		m		m						
K87	A1号組立 φ300塩ビ	M80-2 MK87-1	6.65	0.71 0.60	0.655	0.570 0.570	0.570	0.570	0.570	5				2.5					0.9	
K87	φ300塩ビ φ300塩ビ	MK87-1 MK87-2	9.60	0.81 0.60	0.705	0.570 1.550	0.570 1.060	1.060	1.060	5				7.2					5.0	
K87	φ300塩ビ φ300塩ビ	MK87-2 MK87-3	29.05	0.84 0.60	0.720	1.550 0.870	0.870 1.210	1.210	1.210	5				25.3					18.6	
K87	φ300塩ビ φ300塩ビ	MK87-3 MK87-4	26.55	0.81 0.60	0.705	0.870 1.320	0.870 1.095	1.055	0.955	5				19.7					11.5	
K87	φ300塩ビ φ300塩ビ	MK87-4 MK87-5	50.35	0.82 0.60	0.710	0.870 1.420	0.870 1.145	1.105	1.005	5				39.5					23.7	
K87	φ300塩ビ 1号組立	MK87-5 M87-2	16.00	0.90 0.90	0.900	1.420 1.770	1.420 1.595	1.555	1.455	5				22.4					15.7	
計			138.20											94.2 22.4					59.7 15.7	

仮設

管 布 設 工 数 量 計 算 書

K-1

管 径 (内径 150 mm) V U

路 線 番 号	マンホール 種 別	マンホール 番 号	路 線 延 長	マンホール		管 材 料							管 基 礎 工					備 考				
				減 長	管 体	マンホール継手				片 受 直 管	調整管用直管		管明示 テーブ	マンホール又は 立坑減長	基礎延長	砂基礎 上幅 下幅	砂基礎 上段：素堀 下段：矢板					
				下流側	延 長	上 流 側		下流側	可とう		4.0m/本	4.0m/本					両 受 直 管		機	機	人 力	
				上流側	受口	副管用	差口	継手	②0.06	③0.10			④0.20	⑤0.35	①							
				m	m	m	0.5m/本	1.0m/本	0.5m/本	本	本	m	m	m	m	m	m		m ³	m ³	m ³	m ³
K87	A1号組立 φ300塩ビ	M80-2 MK87-1	6.65	0.300 0.150	6.20				1	1.5 1			6.20	0.375	6.28	0.67 0.60				1.33		
K87	φ300塩ビ φ300塩ビ	MK87-1 MK87-2	9.60	0.150 0.150	9.30					2.3 2		1.30	9.30		9.60	0.67 0.60				2.03		
K87	φ300塩ビ φ300塩ビ	MK87-2 MK87-3	29.05	0.150 0.150	28.75					7.1 7		0.75	28.75		29.05	0.67 0.60				6.13		
K87	φ300塩ビ φ300塩ビ	MK87-3 MK87-4	26.55	0.150 0.150	26.25					6.5 6		2.25	26.25		26.55	0.67 0.60				5.60		
K87	φ300塩ビ φ300塩ビ	MK87-4 MK87-5	50.35	0.150 0.150	50.05					12.5 12		2.05	50.05		50.35	0.67 0.60				10.62		
K87	φ300塩ビ 1号組立	MK87-5 M87-2	16.00	0.150 0.450	15.40				1	3.8 3		3.40	15.40	0.525	15.48	0.90 0.90				4.75		
計			138.20		135.95				2	31	11.95		135.95		137.31					25.71		4.75

仮設 K-1

舗装工数量計算書（本管部）

路線 番号	人孔番号 下流 上流	路線 延長	舗装 種別	舗装復旧幅			舗装 切斷 回数	上段 舗装厚 下段 掘削機種	As舗装 版切斷 t≤10cm	C0舗装 版切斷 t≤10cm	舗装版取壊			仮 復 旧	表 層 工	基 層 工	上 層 路 盤 工	下 層 路 盤 工	仮復旧		表層工				基層工	
				掘削幅	影響幅						舗装幅	掘削幅	As舗装						C0舗装	As舗装	①	アスファルト舗装			Co舗装	①
					左	右																掘削幅	t=3cm	t=3cm		
				m	m	m	m	m	m	m	m	m	m						m ²	m ²	m ²	m	m ²	m ²	m ²	m ²
K87	M80-2 MK87-1	6.65	未舗装	0.71				0.35																		
K87	MK87-1 MK87-2	9.60	未舗装	0.81				0.35																		
K87	MK87-2 MK87-3	29.05	未舗装	0.84				0.35																		
K87	MK87-3 MK87-4	26.55	町道AS-2	0.81	-0.04	-0.03	0.75	2	0.35	53.1			21.5	1			3		0.81	21.5						
K87	MK87-4 MK87-5	50.35	町道AS-2	0.82	-0.04	-0.03	0.75	2	0.35	100.7			41.3	1			3		0.82	41.3						
K87	MK87-5 M87-2	16.00	町道AS-2	0.90	-0.08	-0.07	0.75	2	0.35	32.0			14.4	1			3		0.90	14.4						
計		138.20								185.8			77.2							77.2						
										人力																
										0.06m ³				B<1.4m												
										0.10m ³				1.4m<B≤3.0m												
										0.20m ³				3.0m<B												
										0.35m ³				77.2												

仮設 K-1 $\phi 150 - 300$ 塩ビ人孔計算書

路線 番号	人孔 番号	人孔深 MH m	流出 管径 mm	流入管		マンホールインパート $\phi 150-300$							立管						保護鉄蓋			自在継手 $\phi 150$ 組	据え付け工 ヶ所	備考
				管径 mm	落差 m	起点 KT 個	ストレート ST 個	曲がり 個	マルチ MH 個	合流 個	マルチ 支管 個	P.E直管 MH-0.38 m	専用立管 (ゴム輪受口立管)						T-8 組	T-14 組	T-2 組			
													300 本	600 本	900 本	1200 本	1500 本	1800 本						
K87	MK87-1	0.460	150	150							0.080										1	1	$H \leq 1.0$	
K87	MK87-2	1.447	150	150			1				1.067										1	1	$1.0 < H \leq 1.5$	
K87	MK87-3	0.760	150	150				1			0.380										1	1	$H \leq 1.0$	
K87	MK87-4	1.214	150	150	0.454		1				0.834										1	1	$1.0 < H \leq 1.5$	
K87	MK87-5	1.313	150	150	0.003		1				0.933										1	1	$1.0 < H \leq 1.5$	
計							4	1			3.294										5	5	2 3 $H \leq 1.0$ $1.0 < H \leq 1.5$ $1.5 < H \leq 2.0$ $H > 2.0$	

本管土工

地区名 = 船越 工区名 = 撤去		路線延長	工区	単位	数量	単価	金額	延べ面積	延べ体積	延べ重量	合計
			m		58.25						58.25
種別	規格	細別	単位	数量	単価	金額	延べ面積	延べ体積	延べ重量	合計	
掘削	矢板無	人力	m3								
		バックホウ0.06m3	m3								
		バックホウ0.10m3	m3								
		バックホウ0.20m3	m3								
		バックホウ0.35m3	m3	32.3						32.3	
	矢板有	人力	m3								
		バックホウ0.06m3	m3								
		バックホウ0.10m3	m3								
		バックホウ0.20m3	m3								
		バックホウ0.35m3	m3	29.4						29.4	
埋戻1 流用土	矢板無	人力	m3								
		バックホウ0.06m3	m3								
		バックホウ0.10m3	m3								
		バックホウ0.20m3	m3								
		バックホウ0.35m3	m3	33.0						33.0	
	矢板有	人力	m3								
		バックホウ0.06m3	m3								
		バックホウ0.10m3	m3								
		バックホウ0.20m3	m3								
		バックホウ0.35m3	m3	29.9						29.9	
埋戻1 購入土	矢板無	人力	m3								
		バックホウ0.06m3	m3								
		バックホウ0.10m3	m3								
		バックホウ0.20m3	m3								
		バックホウ0.35m3	m3								
	矢板有	人力	m3								
		バックホウ0.06m3	m3								
		バックホウ0.10m3	m3								
		バックホウ0.20m3	m3								
		バックホウ0.35m3	m3								

舗装版取壊し工（本管）

地区名 = 船越 工区名 = 撤去		工区							合計
		路線延長	m	58.25					58.25
種別	規格	細別	単位						
舗装版切断	As舗装版	t ≤ 10cm	m	116.5					116.5
	Co舗装版	t ≤ 10cm	m						
舗装版取壊	As舗装版	t=3cm 人力	m2						
		t=3cm BH0.06m3	m2						
		t=3cm BH0.10m3	m2						
		t=3cm BH0.20m3	m2						
		t=3cm BH0.35m3	m2						
		t=4cm 人力	m2						
		t=4cm BH0.06m3	m2						
		t=4cm BH0.10m3	m2						
		t=4cm BH0.20m3	m2						
		t=4cm BH0.35m3	m2						
		t=5cm 人力	m2						
		t=5cm BH0.06m3	m2						
		t=5cm BH0.10m3	m2						
		t=5cm BH0.20m3	m2						
		t=5cm BH0.35m3	m2						
		t=10cm 人力	m2						
		t=10cm BH0.06m3	m2						
		t=10cm BH0.10m3	m2						
		t=10cm BH0.20m3	m2						
	t=10cm BH0.35m3	m2	51.0						51.0
	Co舗装版	t=7cm 人力	m2						
		t=7cm BH0.06m3	m2						
		t=7cm BH0.10m3	m2						
t=7cm BH0.20m3		m2							
t=7cm BH0.35m3		m2							

舗装版復旧工（本管）

地区名 = 船越 工区名 = 撤去		路線延長	工区							合計
			m	58.25						58.25
種別	規格	細別	単位							
表層工	t=3cm 密粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
	t=4cm 密粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
	t=5cm 密粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
	t=10cm コンクリート舗装	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
基層工	t=5cm 粗粒度アスコン	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
			m2							
上層路盤工	t=10cm 瀝青材安定処理	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
	t=15cm 粒調碎石 M-30	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
	t=10cm(t=11cm) 粒調碎石 M-30	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							
	t=10cm(t=12cm) 粒調碎石 M-30	$B \leq 1.400$	m2							
		$1.400 < B \leq 3.000$	m2							
		$3.000 < B$	m2							

撤去

土 工 数 量 計 算 書

管 径 (内径 150 mm)

No. 1

路 線 番 号	マンホール 種 別	マンホール 番 号	路 線 延 長	表層を除いた掘削幅		掘 削 深		表装厚を 除いた掘 削深(上段 : 表層厚)	舗装厚を 除いた埋 戻深(上段 : 舗装厚)	土 工 種 別	掘 削 上段:素堀 下段:矢板					埋戻1 上段:素堀 下段:矢板					
				掘 削 幅		下流側	平均				機		械			人 力	流 用 土				
				上 幅	下 幅						②	③	④	⑤	①		機		械		
				平均	平均	m	m				m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m
87	1号組立	M89-1	35.26	0.86		1.360		0.10	0.10	5				32.3						33.0	
	1号組立	M87-1		0.60	0.730	1.410	1.385	1.285	1.285												
87	1号組立	M87-1	22.99	0.90		1.360		0.10	0.10	5				29.4						29.9	
	1号組立	M87-2		0.90	0.900	1.730	1.545	1.445	1.445												
計			58.25											32.3 29.4						33.0 29.9	

撤去

管 布 設 工 数 量 計 算 書

管 径 (内径 150 mm)

路 線 番 号	マンホール 種 別	マンホール 番 号	路 線 延 長	マンホール		塩化ビニール管			ダクタイル鋳鉄管			
				減 長	管 体 延 長	φ 200	φ 150	φ 100	φ 75			
				下流側 上流側								下流側 上流側
			m	m	m							
87	1号組立	M89-1	35.26	0.450	34.36							
	1号組立	M87-1		0.450		34.36						
87	1号組立	M87-1	22.99	0.450	22.09							
	1号組立	M87-2		0.450		22.09						
計			58.25		56.45		56.45					

