

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		摘要
							計算数量	計上数量	
護岸・岸壁・物揚場						式	1	1	
	土工					式	1	1	
		土工				式	1	1	
			掘削			m3	288.0	290	
				土砂, オープンカット	掘削	m3	168.0	168	
				土砂, 片切掘削	掘削	m3	120.0	120	
			土砂等運搬			m3	221.0	220	
				土砂	土砂等運搬	m3	221.0	221	
			残土等処分			m3	221.0	220	
				土砂	残土等処分	m3	221.0	221	
		作業土工(床掘工)				式	1	1	
			床掘り			m3	403.0	400	
				土砂	床掘り	m3	403.0	403	
		作業土工(埋戻工)				式	1	1	
			埋戻し			m3	399.0	400	
				最大埋戻幅1m以上4m未満	埋戻し	m3	399.0	399	
	舗装工					式	1	1	
		アスファルト舗装工				式	1	1	
			下層路盤			m2	812.5	813	
				t=20cm, 再生碎石(RC-40)	路盤材敷均し転圧(人力)	m2	812.5	812.5	
			上層路盤			m2	812.5	813	
				t=15cm, 粒調碎石(M-40)	路盤材敷均し転圧(人力)	m2	812.5	812.5	
			基層	3層		m2	1102.3	1100	
				t=5cm, ①再生粗粒度As(20)	機械舗設	m2	1102.3	1102	
				t=5cm, ①再生粗粒度As(20)	機械舗設	m2	1102.3	1102	
				t=5cm, ①再生粗粒度As(20)	機械舗設	m2	1102.3	1102	
			表層			m2	1102.3	1100	
				t=5cm, ⑤再生密粒度As(20F)	機械舗設	m2	1102.3	1102	
	排水構造物工					式	1	1	
		側溝工				式	1	1	
			側溝工	1工区		式	1	1	
					埋設管撤去	式	1	1	
					自由勾配側溝設置	式	1	1	
			側溝工	2工区		式	1	1	
					アスファルト取壊し	式	1	1	
					自由勾配側溝撤去・設置	式	1	1	
	構造物撤去工					式	1	1	
		取壊し工				式	1	1	
			舗装版取壊し			式	1	1	
					アスファルト取壊し	式	1	1	
			クレーン基礎取壊し			式	1	1	
					ガントリークレーン基礎取壊し	式	1	1	
					アンローダークレーン基礎取壊し	式	1	1	
			陥没箇所試掘			式	1	1	
					アスファルト取壊し	式	1	1	

[illegible]

数量集計表

種別	細別	規 格	単位	数 量	摘 要
土工					
	掘削	機械掘削 オープンカット	m3	168.0	
	掘削	機械掘削 片切掘削	m3	120.0	
	土砂等運搬	土砂	m3	221.0	
	残土等処分		m3	221.0	
作業土工(床掘工)					
	床掘り	土砂	m3	403.0	
作業土工(埋戻工)					
	埋戻し	1m以上4m未満	m3	399.0	
アスファルト舗装工					
	下層路盤	路盤材敷均し転圧(人力) 再生砕石(RC-40) t=20cm	m2	812.5	
	上層路盤	路盤材敷均し転圧(人力) 粒調砕石(M-40) t=15cm	m2	812.5	
	基層	機械舗設(1層目) ①再生粗粒度As(20) t=5cm	m2	1,102.3	
	基層	機械舗設(2層目) ①再生粗粒度As(20) t=5cm	m2	1,102.3	
	基層	機械舗設(3層目) ①再生粗粒度As(20) t=5cm	m2	1,102.3	
	表層	表層(車道部) ⑤再生密粒度As(20F) t=5cm	m2	1,102.3	
側溝工					
	側溝工(1工区) 埋設管撤去	舗装版切断 アスファルト舗装版 t=15cm以下	m	113.9	
		アスファルト舗装版 t=15cm以下	m2	160.4	
		ヒューム管(B型) 撤去 φ800mm	m	54.0	
	自由勾配側溝設置	自由勾配側溝 横断用B400-H1100	m	54.0	L=2000, W=1477kg/個
		側溝蓋 横断用400覆工板型	枚	54	L=995, W=94kg/枚
	側溝工(2工区) アスファルト取壊し	舗装版切断 アスファルト舗装版 t=15cmを超え30cm以下	m	150.0	
		舗装版破碎 アスファルト舗装版 t=15cmを超え40cm以下	m2	170.0	
	自由勾配側溝撤去	U型側溝 再利用撤去	m	72.0	L=2000, W=1477kg/個
		側溝蓋 再利用撤去	枚	36	L=500, W=40kg/枚
	自由勾配側溝設置	自由勾配側溝 横断用B400-H1100	m	72.0	L=2000, W=1477kg/個
		側溝蓋 横断用400覆工板型	枚	72	L=995, W=94kg/枚

取壊し工					
	舗装版取壊し アスファルト取壊し(エフロン部)	舗装版切断 アスファルト舗装版t=15cm以下	m	86.4	
		舗装版破碎 アスファルト舗装版t=15cm以下	m2	574.0	
		舗装版切断 アスファルト舗装版 t=15cmを超え30cm以下	m	76.6	
		舗装版破碎 アスファルト舗装版 t=15cmを超え40cm以下	m2	231.0	
	クレーン基礎取壊し ガントリークレーン基礎取壊し	構造物取壊し 鉄筋構造物	m3	132.0	
		構造物取壊し 無筋構造物	m3	10.5	
	クレーン基礎取壊し アンローダークレーン基礎取壊し	構造物取壊し 鉄筋構造物	m3	132.0	
		構造物取壊し 無筋構造物	m3	10.5	
	陥没箇所試掘 アスファルト取壊し	舗装版切断 アスファルト舗装版 t=15cmを超え30cm以下	m	52.0	
		舗装版破碎 アスファルト舗装版 t=15cmを超え40cm以下	m2	100.0	
運搬・処分工					
	運搬・処分	殻運搬 鉄筋Co塊	(t) m3	778.40 311.50	
		殻運搬 無筋Co塊	(t) m3	61.90 26.30	
		殻運搬 As塊	(t) m3 m3	398.80 69.50 100.20	t=15cm以下 t=15cm超え
		土砂等運搬 混合廃棄物(石炭交じり土砂)	(t) m3	270.0 150.0	

細別／規格	算 式 / 図		数 量
土工			
掘削工			
機械掘削	積計算書より		
オープンカット	$V = 168.0$	$= 168.0$	168.0 m3
片切掘削	$V = 120.0$	$= 120.0$	120.0 m3
	V 合計	$= 288.0$	288.0 m3
作業土工			
床掘 (小規模)	積計算書より		
	$V = 196 + 156.6 + 50.4$	$= 403.0$	403.0 m3
埋戻し ($W < 2.5m$)	積計算書より		
	$V = 336 + 27 + 36$	$= 399.0$	399.0 m3
残土処理工			
残 土	掘削	床掘	盛土
	$V = 288.0$	$+ 403.0$	$- ((0.0 + 399.0) / 0.9) = 247.7$
	247.7	$- 26.7$	$= 221.0$ ※その1工事から流用
			221.0 m3
舗装工			
アスファルト舗装工	①エプロン部 ②側溝工1工区 ③側溝工2工区		
下層路盤			
再生碎石 (RC-40)	① $A = (2.60 + 3.60 + 2.60) \times 70.0$		$= 616.0$ 616.0 m2
t=20cm	② $A = (0.78 + 0.78) \times 54.0$		$= 84.2$ 84.2 m2
	③ $A = (0.78 + 0.78) \times 72.0$		$= 112.3$ 112.3 m2
	計		812.5 812.5 m2
上層路盤			
粒調碎石 (M-40)	① $A = (2.60 + 3.60 + 2.60) \times 70.0$		$= 616.0$ 616.0 m2
t=15cm	② $A = (0.85 + 0.85) \times 54.0$		$= 84.2$ 84.2 m2
	③ $A = (0.85 + 0.85) \times 72.0$		$= 112.3$ 112.3 m2
	計		812.5 812.5 m2
基層(1層目)			
①再生粗粒度As (20)	① $A = (2.60 + 3.60 + 2.60 + 2.70) \times 70.0$		$= 805.0$ 805.0 m2
t=5cm	② $A = (1.18 + 1.18) \times 54.0$		$= 127.4$ 127.4 m2
	③ $A = (1.18 + 1.18) \times 72.0$		$= 169.9$ 169.9 m2
	計		1102.3 1,102.3 m2
基層(2層目)			
①再生粗粒度As (20)	① $A = (2.60 + 3.60 + 2.60 + 2.70) \times 70.0$		$= 805.0$ 805.0 m2
t=5cm	② $A = (1.18 + 1.18) \times 54.0$		$= 127.4$ 127.4 m2
	③ $A = (1.18 + 1.18) \times 72.0$		$= 169.9$ 169.9 m2
	計		1102.3 1,102.3 m2
基層(3層目)			
①再生粗粒度As (20)	$A = (2.60 + 3.60 + 2.60 + 2.70) \times 70.0$		$= 805.0$ 805.0 m2
t=5cm	② $A = (1.18 + 1.18) \times 54.0$		$= 127.4$ 127.4 m2
	③ $A = (1.18 + 1.18) \times 72.0$		$= 169.9$ 169.9 m2
	計		1102.3 1,102.3 m2
表層			
⑤再生密粒度As (20F)	$A = (2.60 + 3.60 + 2.60 + 2.70) \times 70.0$		$= 805.0$ 805.0 m2
t=5cm	② $A = (1.18 + 1.18) \times 54.0$		$= 127.4$ 127.4 m2
	③ $A = (1.18 + 1.18) \times 72.0$		$= 169.9$ 169.9 m2
	計		1102.3 1,102.3 m2

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
排水構造物工 側溝工（1工区）		
側溝工 自由勾配側溝（横断用） B400-H1100 L=2000, W=1477kg/個	図面読取より L= 54.0 = 54.0	54.0 m
側溝蓋 自由勾配側溝用ふた 横断用400覆工板型 L=995, W=94kg/枚	N= 54.0 / 0.995 = 54.0	54 枚
側溝工（2工区）		
側溝工 自由勾配側溝（横断用） B400-H1100 L=2000, W=1477kg/個	図面読取より L= 72.0 = 72.0	72.0 m
側溝蓋 自由勾配側溝用ふた 横断用400覆工板型 L=995, W=94kg/枚	N= 72.0 / 0.995 = 72.0	72 枚
排水構造物撤去工 自由勾配側溝 B400-H1100	側溝延長より L= 72.0 = 72.0	72.0 m
側溝蓋 コンクリート蓋	N= 72.0 × 0.5 = 36.0	36 枚

細別／規格	算 式 / 図	数 量
構造物撤去工		
構造物取壊工	①エプロン部 ②側溝工1工区 ③側溝工2工区 ④試掘調査	
舗装版切断		
アスファルト舗装版	①L= 70.0 + 8.2 + 8.2 = 86.4	86.4 m
t=15cm以下	②L= 54.0 + 54.0 + 2.97 + 2.97 = 113.9	113.9 m
	L 合計= 200.3	200.3 m2
アスファルト舗装版	①L= 70.0 + 3.3 + 3.3 = 76.6	76.6 m
t=15cm超え	③L= 72.0 + 72.0 + 2.97 + 2.97 = 149.9	150.0 m
	④L= 50.0 + 2.0 = 52.0	52.0 m
	L 合計= 278.5	278.5 m2
舗装版破碎		
アスファルト舗装版	①A= 70.0 × 4.4 (t=7cm) = 308.0	308.0 m2
	①A= 70.0 × 3.8 (t=12cm) = 266.0	266.0 m2
t=15cm以下	②A= 54.0 × 2.97 (t=10cm) = 160.4	160.4 m2
	A 合計= 734.4	734.4 m2
アスファルト舗装版	①A= 70.0 × 3.3 (t=20cm) = 231.0	231.0 m2
t=15cm超え	③A= 72.0 × (1.18 + 1.18) (t=20cm) = 169.9	170.0 m2
	④A= 50.0 × 2.0 (t=20cm) = 100.0	100.0 m2
	A 合計= 500.9	500.9 m2
アスファルト殻	V= (308.0 × 0.07)+(266.0 × 0.12)+	
t=15cm以下	(160.4 × 0.10) = 69.5	69.5 m3
	(231.0 × 0.20)+(169.9 × 0.20)	
t=15cm超え	(100.0 × 0.20) = 100.2	100.2 m3
	V 合計= 169.7	169.7 m3
	W= 169.7 × 2.35 t/m3	398.8 t
	単位体積重量	

細別／規格	算 式 / 図	数 量
運搬・処理工 無筋コンクリート殻	自由勾配側溝(基礎C0・調整C0) 単位数量より $V = (0.34 + 0.40) / 10.0 \times 72.0 = 5.3$ $W = 5.30 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 12.5$ 単位体積重量	
	クレーン基礎ベース $V = 1.50 \times 0.10 \times 70.0 = 10.5$ $W = 10.50 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 24.7$ 単位体積重量	
	クレーン基礎ベース $V = 1.50 \times 0.10 \times 70.0 = 10.5$ $W = 10.50 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 24.7$ 単位体積重量	
	V 合計 = 26.3 W 合計 = 61.9	26.3 m3 61.9 t
	自由勾配側溝(本体) 1477 kg/m2 $L = 72.0 \text{ m}$ 単位体積重量 $V = 72.0 / 2.0 \times 1.477 / 2.50 \text{ t/m}^3 = 21.3$ $W = 72.0 / 2.0 \times 1.477 = 53.2$	
	自由勾配側溝(蓋) 60 kg/枚 $N = 36 \text{ 枚}$ 単位体積重量 $V = 36 \times 0.060 / 2.50 \text{ t/m}^3 = 0.9$ $W = 36 \times 0.060 = 2.2$	
	ガントリークレーン基礎 $L = 70.0 \text{ m}$ $V = 70.0 \times 1.300 \times 1.450 = 132.0$ $W = 70.0 \times 1.300 \times 1.450 \times 2.50 \text{ t/m}^3 = 329.9$ 単位体積重量	
	アンローダークレーン基礎 $L = 70.0 \text{ m}$ $V = 70.0 \times 1.300 \times 1.450 = 132.0$ $W = 70.0 \times 1.300 \times 1.450 \times 2.50 \text{ t/m}^3 = 329.9$ 単位体積重量	
	ヒューム管 φ800 1170 kg/m2 $L = 54.0 \text{ m}$ 単位体積重量 $V = 54.0 \times 1.170 / 2.500 \text{ t/m}^3 = 25.3$ $W = 54.0 \times 1.170 = 63.2$	
	V 合計 = 311.5 W 合計 = 778.4	311.5 m3 778.4 t
混合廃棄物 石炭交じり土砂	$V = 150.0 = 150.0$ $W = 150.0 \times 1.80 = 270.0$ 単位体積重量	150.0 m3 270.0 t

土 工 積 計 算 書

測 点	距 離 (m)	掘 削			盛土 (W<2.5m)			備 考
		断 面 (m2)	平均断面 (m2)	体 積 (m3)	断 面 (m2)	平均断面 (m2)	体 積 (m3)	
NO. 1	0.000	2.4						
NO. 1 + 70.00	70.000	2.4	2.40	168.0				
合計	70.000			168.0			0.0	

土 工 積 計 算 書

測 点	距 離 (m)	掘 削			盛土 (W<2.5m)			備 考
		断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	
NO. 1	0.000	2.4						
NO. 1 + 50.00	50.000	2.4	2.40	120.0				
合計	50.000			120.0			0.0	

作業土工積計算書

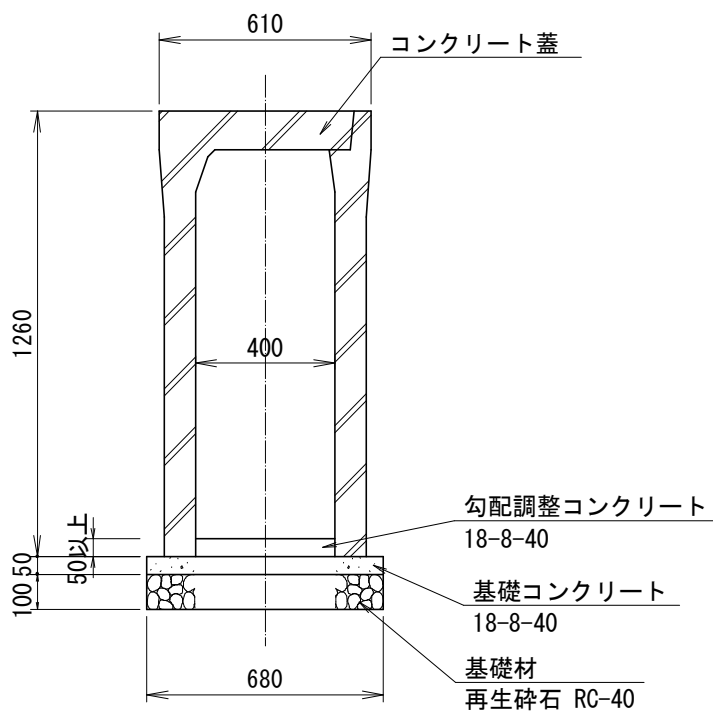
測 点	距 離 (m)	床 掘			埋戻 (W≤1.0m)			備 考
		断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	
NO. 1	0.000	2.8			4.8			
NO. 1 + 70.00	70.000	2.8	2.80	196.0	4.8	4.80	336.0	
合計	70.000			196.0			336.0	

作業土工積計算書

測 点	距 離 (m)	床 掘			埋戻 (W≤1.0m)			備 考
		断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	
NO. 1	0.000	2.9			0.5			
NO. 1 + 54.00	54.000	2.9	2.90	156.6	0.5	0.50	27.0	
合計	54.000			156.6			27.0	

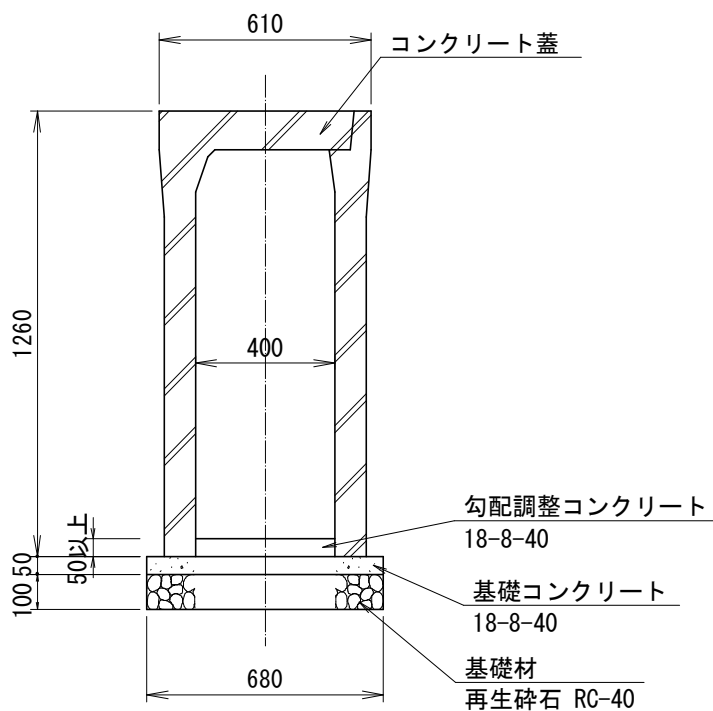
作業土工積計算書

測 点	距 離 (m)	床 掘			埋戻 (W≤1.0m)			備 考
		断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	断 面 (m ²)	平均断面 (m ²)	体 積 (m ³)	
NO. 1	0.000	0.7			0.5			
NO. 1 + 72.00	72.000	0.7	0.70	50.4	0.5	0.50	36.0	
合計	72.000			50.4			36.0	



区 分	細 別	算 式	数 量
自由勾配側溝	B400 - H1100 1477kg/2.0m	$N = 10.0 \div 2.000 \text{ m/本}$	5.00 個
基礎コンクリート	18-8-40	$V = 0.68 \times 0.05 \times 10.0$	0.34 m3
同上型枠		$A = 0.05 \times 2 \times 10.0$	1.0 m2
基礎材	再生碎石RC-40 t=10cm	$A = 0.68 \times 0.10 \times 10.0$	0.68 m2
勾配調整コンクリート	18-8-40	・ 自由勾配側溝縦断面図より $V = 0.100 \times 0.400 \times 54.000$ $= 2.160 \text{ m3}$ 10m当り 側溝延長 $V = 2.160 / 54.0\text{m} \times 10.0$	0.400 m3

10m 当り 単 位 数 量



区 分	細 別	算 式	数 量
自由勾配側溝	B400 - H1100 1477kg/2.0m	$N = 10.0 \div 2.000 \text{ m/本}$	5.00 個
基礎コンクリート	18-8-40	$V = 0.68 \times 0.05 \times 10.0$	0.34 m3
同上型枠		$A = 0.05 \times 2 \times 10.0$	1.0 m2
基礎材	再生碎石RC-40 t=10cm	$A = 0.68 \times 0.10 \times 10.0$	0.68 m2
勾配調整コンクリート	18-8-40	$\begin{aligned} &\cdot \text{自由勾配側溝縦断図より} \\ &V = 0.100 \times 0.400 \times 72.000 \\ &\quad = 2.880 \text{ m3} \end{aligned}$	
		$\begin{aligned} &10\text{m当り} \quad \text{側溝延長} \\ &V = 2.880 / 72.0\text{m} \times 10.0 \end{aligned}$	0.400 m3