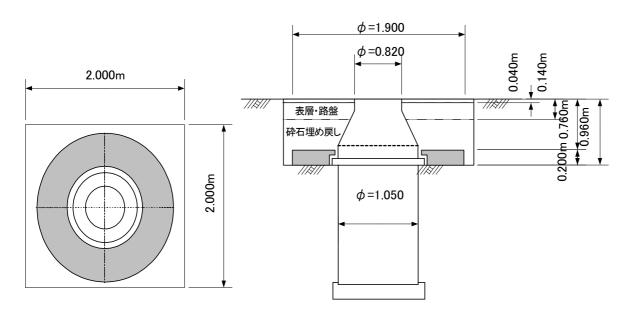
	材料および土工数量	計質量																		
	バッケイのみいエエ対里	. 印 并 百					掘削幅			道	道		뒲	掘		埋め原	見しエ		残土	
路線番号	人 孔 番 号	人孔種類	浮上抑制 ブロック種類	鉄蓋	調整 ブロ ック	A	В	掘削面積	掘削深	路舗装厚	路表層厚	ハ <sup>*</sup> ックホ ウ掘削 土量			埋め戻し高さ			計	発生量	
			40	組	組			M m <sup>2</sup>	H1	T2	T1	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	H2	m <sup>3</sup>	3	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	
斜壁810	M12038組1標準	組立式1号	(標準品)	和且	紐	2.000	2.000		m 0.960	0.040	m 0.140		m	m	0.610		m <sup>3</sup>	m 2.146		
斜壁540	M12039組1標準	1号	(標準品)			2.000	2.000	4.000	0.700	0.040	0.140	2.069			0.350	1.331		1.331	2.069	
斜壁680	M24496組1標準	組立式 1号	標準ブロック19 (標準品)			2.000	2.000	4.000	0.830	0.040	0.140	2.477			0.480	1.738		1.738	2.477	
																				据前帧 A×B D2 D2
																				表層路盤
																				中石埋め戻し   空   エ   ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・
																				D1
計												7.430				5.215		5.215	7.430	

	付帯工数量計算書																			
	17 IV — XX E II F I			掘削幅				路面切	断延長	舗装版	破砕工			舗装	き 復旧エ	(A2)		路型	2000	
					掘	全出	改					1	仮行	复旧		本復旧		上層	盤工 下層	]
路 線 番 号	人 孔 番 号	人孔種類	Α	В	削面積	舗 装 厚	路盤厚	t=20c m まで	t=30c m まで	面積	土量		再生	<b>喜工</b>	表層工	基质	<b>喜工</b>	RC-30 t=120		
	,	***			M					A1	W1		t=30	0	0	2	2	A3	A4	
		/=	m	m	m <sup>2</sup>	m	m	m	m	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>		m <sup>2</sup>	1						
斜壁810	M12038組1標準	組立式1号	2.000	2.000	4.000	0.040	0.140	8.000		3.472	0.139		3.472					3.472		
斜壁540	M12039組1標準	組立式 1号	2.000	2.000	4.000	0.040	0.140	8.000		3.472	0.139		3.472					3.472		
斜壁680	M24496組1標準	組立式1号		2.000		0.040					0.139		3.472					3.472		
			2.000	2.000	1.000	0.010	0.110	0.000		0.172	0.100		0.172					0.172		提削幅A×B
																				D2   C2   C2   C2   C2   C2   C2   C2
																				表層・路盤・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・
																				<u>₹</u>
																				D1
																				1' '1
		<u> </u>																		
計								24.000		10.416	0.417		10.416					10.416		

# 数量計算書 M12038組1標準マンホール(組立1号) 組立1号標準ブロック



#### 1)土工量の計算 組立1号標準ブロック

### 1箇所当たり

「回川コルン				
項目	規格・形状	数量	単位	計算式
蓋∙受枠面積		0.528	$m^2$	$0.820 \times 0.820 \times \pi/4$
躯体面積		0.865	$m^2$	$1.050 \times 1.050 \times \pi/4$
埋め戻し面積	上載荷重分	1.968	$m^2$	$(1.900 \times 1.900 - 1.050 \times 1.050) \times \pi/4$

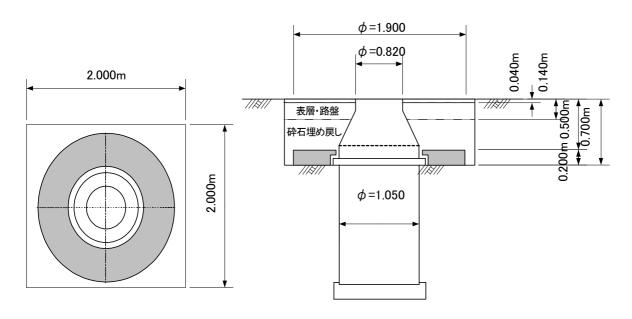
項目	規格•形状	数量	単位	計算式
機械掘削土量		2.884	$m^3$	$(2.000 \times 2.000 - 0.865) \times (0.960 - 0.040)$
埋め戻し土量	RC-40	2.146	$m^3$	(2.000 × 2.000 - 0.865) × (0.960 - 0.150) - 1.968 × 0.200
基面整正工		3.135	$m^2$	2.000 × 2.000 - 0.865

#### 2)付帯工数量の計算

## 1箇所当たり

一回のコルク				
項目	規格・形状	数量	単位	計算式
舗装切断延長		8.000	m	$(2.000 + 2.000) \times 2$
舗装版破砕量	t=40	3.472	m <sup>2</sup>	2.000 × 2.000 - 0.528
アスファルト塊		0.139	$m^3$	$(2.000 \times 2.000 - 0.528) \times 0.040$
表層工	t=30	3.472	m <sup>2</sup>	2.000 × 2.000 - 0.528
上層路盤工	RC-30,t=120	3.472	m <sup>2</sup>	2.000 × 2.000 - 0.528
_				

# 数量計算書 M12039組1標準マンホール(組立1号) 組立1号標準ブロック



#### 1)土工量の計算 組立1号標準ブロック

#### 1箇所当たり

「回ハコルク				
項目	規格・形状	数量	単位	計算式
蓋∙受枠面積		0.528	$m^2$	$0.820 \times 0.820 \times \pi/4$
躯体面積		0.865	$m^2$	$1.050 \times 1.050 \times \pi/4$
埋め戻し面積	上載荷重分	1.968	$m^2$	$(1.900 \times 1.900 - 1.050 \times 1.050) \times \pi/4$

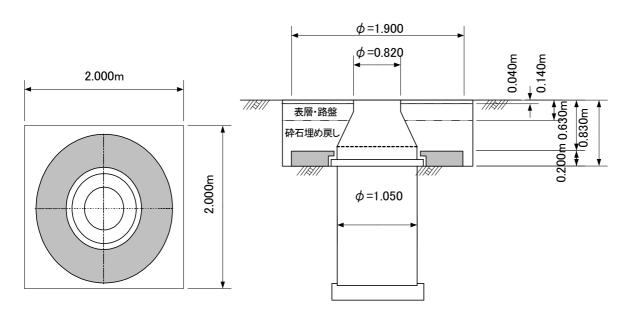
項目	規格・形状	数量	単位	計算式
機械掘削土量		2.069	$m^3$	$(2.000 \times 2.000 - 0.865) \times (0.700 - 0.040)$
埋め戻し土量	RC-40	1.331	$m^3$	(2.000 × 2.000 - 0.865) × (0.700 - 0.150) - 1.968 × 0.200
基面整正工		3.135	$m^2$	2.000 × 2.000 - 0.865

#### 2)付帯工数量の計算

## 1箇所当たり

一回のコルク				
項目	規格・形状	数量	単位	計算式
舗装切断延長		8.000	m	$(2.000 + 2.000) \times 2$
舗装版破砕量	t=40	3.472	m <sup>2</sup>	2.000 × 2.000 - 0.528
アスファルト塊		0.139	$m^3$	$(2.000 \times 2.000 - 0.528) \times 0.040$
表層工	t=30	3.472	m <sup>2</sup>	2.000 × 2.000 - 0.528
上層路盤工	RC-30,t=120	3.472	m <sup>2</sup>	2.000 × 2.000 - 0.528
_				

# 数量計算書 M24496組1標準マンホール(組立1号) 組立1号標準ブロック



#### 1)土工量の計算 組立1号標準ブロック

### 1箇所当たり

一回ガコルク				
項目	規格•形状	数量	単位	計算式
蓋・受枠面積		0.528	$m^2$	$0.820 \times 0.820 \times \pi/4$
躯体面積		0.865	$m^2$	$1.050 \times 1.050 \times \pi/4$
埋め戻し面積	上載荷重分	1.968	$m^2$	$(1.900 \times 1.900 - 1.050 \times 1.050) \times \pi/4$

項目	規格・形状	数量	単位	計算式
機械掘削土量		2.477	$m^3$	$(2.000 \times 2.000 - 0.865) \times (0.830 - 0.040)$
埋め戻し土量	RC-40	1.738	$m^3$	(2.000 × 2.000 - 0.865) × (0.830 - 0.150) - 1.968 × 0.200
基面整正工		3.135	$m^2$	2.000 × 2.000 - 0.865

#### 2)付帯工数量の計算

## 1箇所当たり

一回のコルク				
項目	規格・形状	数量	単位	計算式
舗装切断延長		8.000	m	$(2.000 + 2.000) \times 2$
舗装版破砕量	t=40	3.472	m <sup>2</sup>	2.000 × 2.000 - 0.528
アスファルト塊		0.139	$m^3$	$(2.000 \times 2.000 - 0.528) \times 0.040$
表層工	t=30	3.472	m <sup>2</sup>	2.000 × 2.000 - 0.528
上層路盤工	RC-30,t=120	3.472	m <sup>2</sup>	2.000 × 2.000 - 0.528
_				