

数量総括表【① J116136041】

項目	工種	仕様	単位	数量	数量 [設計書計上]	備考
(1) 前処理工						
	マンホール内洗浄工	高圧洗浄工	m2	24.25	24.2	
	止水工	Vカット工法	m	1.00	1.0	
	モルタル充填工	無収縮モルタル	m3	0.006	0.006	
(2) 仮排水管設置撤去工						
	エクストッパー設置撤去工	φ800×200mm	箇所	1	1	
	バイパス管延長	φ200mm	m	3.01	3.01	
	バイパス管材料	塩ビ直管(φ200mm)	m	2.80	2.80	
		塩ビ45°曲管(φ200mm)	個	2	2	
	土のう工	仕捨て・積立・撤去	袋	7	7	
	支保工	パイプサポート	空m3	0.20	0.2	
	止水プラグ	φ200	個	1	1	
(3) インバート取壊し工						
	コンクリート取り壊し工	無筋・人力	m3	0.88	0.8	
	コンクリート殻人力積込	無筋Co殻	m3	0.88	0.8	
	コンクリート殻運搬・処分	2t又は4t車	m3	0.88	0.8	
(4) 内部支保工						
	支保工	パイプサポート	空m3	5.80	5.8	
(5) 頂版補強工						
	劣化部除去工	超高压水、劣化部10mm未満	m2	3.16	3.1	
	コンクリート殻人力積込	無筋Co殻	m3	0.03	0.03	
	コンクリート殻運搬・処分	2t又は4t車	m3	0.03	0.03	
	コンクリート削孔	D13×100(接着系アンカー)	箇所	21	21	
	鉄筋工	D13(SD345)	kg	36.6	36	
	型枠工	合板円形	m2	0.31	0.31	
	ポリマーセメントモルタル	σck=24N/mm2以上	m3	0.348	0.34	
	コンクリート増厚工	天井部、3.16m2×3回	m2	9.48	9.4	
(6) 底版補強工						
	はつり工	人力、無筋54mm	m2	3.80	3.8	
	コンクリート殻人力積込	無筋Co殻	m3	0.21	0.2	
	コンクリート殻運搬・処分	2t又は4t車	m3	0.21	0.2	
	コンクリート削孔	D13×100(接着系アンカー)	箇所	14	14	
	鉄筋工	D13(SD345)	kg	3.6	3	
		D16(SD345)	kg	47.3	47	
	機械式継手工	D16、スリーブ圧着継手(H)	本	7	7	
	コンクリート増厚工	バックホウ打設 σck=24N/mm2	m3	0.380	0.38	

項目	工種	仕様	単位	数量	数量 [設計書計上]	備考
(7) 側壁補強工						
	劣化部除去工	超高压水、劣化部10mm未満	m2	13.42	13.4	
	コンクリート殻人力積込	無筋Co殻	m3	0.13	0.1	
	コンクリート殻運搬・処分	2t又は4t車	m3	0.13	0.1	
	コンクリート削孔	D13×100 (接着系アンカー)	箇所	72	72	
		D16×100 (接着系アンカー)	箇所	20	20	
	鉄筋工	D13 (SD345)	kg	71.1	71	
		D16 (SD345)	kg	112.1	112	
	機械式継手工	D16、スリーブ圧着継手(H)	本	26	26	
	型枠工	合板円形	m2	0.80	0.80	
	ポリマーセメントモルタル	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ 以上	m3	1.805	1.80	
	コンクリート増厚工	壁部、11.28m ² ×4回	m2	45.12	45.1	
(8) インバート工						
	コンクリート	小型、18-8-40BB	m3	0.54	0.54	
	モルタル上塗り工	配合1:2 t=2cm	m2	3.08	3.08	
(9) 上部耐震化工						
	複合マンホール更生工	複合マンホール更生【補助】	m2	2.75	2.75	
		複合マンホール更生【単独】	m2	1.41	1.41	単独計上
(10) 付属設備工						
	足掛け金物撤去工	W-150	箇所	5	5	
	足掛け金物設置工	W-300	箇所	9	9	
	内副管取付工	H=1.0～1.5m	箇所	2	2	単独計上
	内副管材料	塩ビ直管(φ250mm)	m	2.59	2.59	単独計上
		φ250mm用固定バンド	個	4	4	単独計上
	転落防止梯子	後付けタイプ	箇所	1	1	単独計上
(11) 換気工						
	換気設備工	軸流式50/60m ³ /min【補助】	日			
		軸流式50/60m ⁴ /min【単独】	日			単独計上
(12) 安全費						
	交通誘導警備員	交通誘導警備員B【補助】	人			
		交通誘導警備員B【単独】	人			単独計上

数量計算書【① J116136041】

工種	種別	仕様	略 図 ・ 計 算 式 等			単位	数量
1) 前処理工							
マンホール内洗浄工	3号相当 (深さ6m以下)	図面より	24.25	=	24.25	m2	24.25
止水工	Vカット工法	0.5m×2箇所		=	1.00	m	1.00
モルタル充填工	無収縮モルタル	廃止管 (φ200)	$0.20^2 \times (\pi / 4) \times 0.20$	=	0.006	m3	0.006
2) 仮排水管設置撤去工							
エクストッパー仮排水工	本管φ800mm用	図面より		=	1	箇所	1
バイパス管延長	φ200mm	図面より		=	3.01	m	3.01
バイパス管材料	塩ビ直管	図面より	φ200mm	=	2.80	m	2.80
	塩ビ曲管	図面より	φ200mm、45° 曲管	=	2	個	2
土のう工 (搬入・搬出)	設置撤去	下流側		=	7	袋	7
支保工	パイプサポート		$\pi / 4 \times 0.80^2 \times 0.40$	=	0.20	空m3	0.20
止水プラグ	φ200			=	1.00	個	1
3) インバート取り壊し工							
コンクリート取り壊し工	無筋・人力	図面より	$2.30 \times 1.65 \times 0.35 - 0.212 \times 2.10$	=	0.883	m3	0.88
コンクリート殻人力積込	無筋Co殻			=	0.883	m3	0.88
コンクリート殻運搬・処分	2又は4 t 車	運搬L=	8.0 km 以下	=	0.883	m3	0.88
4) 内部支保工	(頂版落下防止)						
支保工	パイプサポート		$(1.65 \times 2.30 - \pi / 4 \times 0.90^2) \times 1.836$	=	5.80	空m3	5.80
5) 頂版補強工							
劣化部除去工	超高压水	図面より (劣化部10mm未満)		=	3.16	m2	3.16
コンクリート殻人力積込	無筋Co殻		3.16×0.0099	=	0.031	m3	0.03
コンクリート殻運搬・処分	2又は4 t 車	運搬L=	8.0 km 以下	=	0.031	m3	0.03
コンクリート削孔	D13×100(接着系アカー)	図面より	12 + 9	=	21	箇所	21
鉄筋工	D13 (SD345)	図面より	36.6	=	36.6	kg	36.6
型枠工	合板円形		$0.9 \times \pi \times (0.10 + 0.01)$	=	0.31	m2	0.31
ポリマーセメントモルタル	σ=24N/mm2	図面より	$3.16 \times (0.10 + 0.01)$	=	0.348	m3	0.348
コンクリート増厚工	面積		$1.65 \times 2.30 - \pi / 4 \times 0.90^2$	=	3.16	m2	3.16
	施工回数	天井部	施工厚11cm ÷ 3～4cm/回	=	3	回	3
6) 底版補強工							
はつり工	人力、無筋54mm	図面より		=	3.80	m2	3.80
			3.80×0.054	=	0.205	m3	0.21
コンクリート殻人力積込	無筋Co殻			=	0.205	m3	0.21

工種	種別	仕様	略 図 ・ 計 算 式 等	単位	数量
	コンクリート殻運搬・処分	2又は4 t 車	運搬L= 8.0 km 以下	= 0.205	m3 0.21
	コンクリート削孔	D13×100(接着系アッカー)	図面より	= 14	箇所 14
	鉄筋工	D13 (SD 345)	図面より	= 3.6	kg 3.6
		D16 (SD 345)	図面より	= 47.3	kg 47.3
	機械式継手工	D16	図面より	= 7	本 7
	コンクリート増厚工	機械, (24-12-25)	図面より 1.65×2.30×0.10	= 0.380	m3 0.380
7) 側壁補強工	劣化部除去工	超高压水	図面より (劣化部10mm未満)	= 13.42	m2 13.42
	コンクリート殻人力積込	無筋Co殻	13.42×0.0099	= 0.133	m3 0.13
	コンクリート殻運搬・処分	2又は4 t 車	運搬L= 8.0 km 以下	= 0.133	m3 0.13
	コンクリート削孔	D13×100(接着系アッカー)	図面より 11 + 47 + 14	= 72	箇所 72
		D16×120(接着系アッカー)	図面より	= 20	箇所 20
	鉄筋工	D13 (SD 345)	図面より	= 71.1	kg 71.1
		D16 (SD 345)	図面より	= 112.1	kg 112.1
	機械式継手工	D16	図面より	= 26	本 26
	型枠工	合板円形	$(0.80+0.80) \times \pi \times (0.15+0.01)$	= 0.80	m2 0.80
	ポリマーセメントモルタル	$\sigma=24\text{N/mm}^2$	$((1.65+2.00) \times 2 \times 1.69 - (0.80^2 \times 2 + 0.20^2 + 0.15^2) \times (\pi/4)) \times (0.15+0.01)$	= 1.805	m3 1.805
	コンクリート増厚工	面積	$(1.65+2.00) \times 2 \times 1.69 - (0.80^2 \times 2 + 0.20^2 + 0.15^2) \times (\pi/4)$	= 11.283	m2 11.28
		施工回数	壁部 施工厚16cm ÷ 3~4cm/回	= 4	回 4
8) インパート工	コンクリート	小型, 18-8-40BB	図面より	= 0.54	m3 0.54
	モルタル上塗り	配合1:2 t=2cm	図面より $2.00 \times 1.35 - 0.742 \times 1.85 + 0.949 \times 1.85$	= 3.083	m2 3.08
9) 上部耐震化工	複合マンホール更生工	【補助計上】	壁立上り部 1.05+1.70	= 2.75	m2 2.75
		【単独計上】	ブロック部 1.41	= 1.41	m2 1.41
10) 付帯設備工	足掛金物撤去	W-150	図面より	= 5	個 5
	足掛金物設置	W-300	図面より	= 9	個 9
	内副管工【単独計上】	H=1.00~1.50m		= 2	箇所 2
	内副管材料【単独計上】	塩ビ製直管 φ250	図面より 1.35+1.24	= 2.59	m 2.59
		SUS製 φ250	固定バンド	= 4	個 4
	転落防止梯子【単独計上】	後付タイプ		= 1	箇所 1

工種	種別	仕様	略 図 ・ 計 算 式 等	単位	数量
11) 換気工					
換気設備工		50/60/m3/min			
	【補助計上】		=	日	
	【単独計上】		=	日	
12) 安全費					
交通誘導警備員					
	【補助計上】		=	人	
	【単独計上】		=	人	

数量総括表【② J116136012】

項目	工種	仕様	単位	数量	数量 [設計書計上]	備考
(1) 前処理工						
	マンホール内洗浄工	高圧洗浄工	m2	15.16	15.1	
	止水工	Vカット工法	m	0.50	0.5	
	モルタル充填工	無収縮モルタル	m3	0.025	0.02	
(2) 仮排水管設置撤去工						
	エクストッパー設置撤去工	φ1000×250mm	箇所	1	1	
		φ800×200mm(再利用)	箇所	1	1	
	バイパス管延長	φ200, 250mm	m	3.25	3.25	
	バイパス管材料	塩ビ直管(φ200mm)	m	0.38	0.38	
		塩ビ直管(φ250mm)	m	2.39	2.39	
		塩ビ90° Y(φ250×250mm)	個	1	1	
		塩ビインリナー(φ200×250mm)	個	1	1	
	土のう工	仕拵・積立・撤去	袋	7	7	
	支保工	パイプサポート	空m3	0.38	0.3	
(3) インバート取壊し工						
	コンクリート取り壊し工	無筋・人力	m3	0.70	0.7	
	コンクリート殻人力積込	無筋Co殻	m3	0.70	0.7	
	コンクリート殻運搬・処分	2t又は4t車	m3	0.70	0.7	
(4) 頂版補修工						
	劣化部除去工	超高圧水、劣化部10mm未満	m2	1.31	1.3	
	コンクリート殻人力積込	無筋Co殻	m3	0.01	0.01	
	コンクリート殻運搬・処分	2t又は4t車	m3	0.01	0.01	
	無収縮モルタル	σ _{ck} =24N/mm ² 以上	m3	0.01	0.01	
	断面修復工	天井部、1cm厚	m2	1.31	1.3	
(5) 底版補強工						
	はつり工(人力)	人力、無筋32mm	m2	1.95	1.9	
	コンクリート殻人力積込	無筋Co殻	m3	0.06	0.06	
	コンクリート殻運搬・処分	2t又は4t車	m3	0.06	0.06	
	コンクリート削孔	D13×100(接着系アンカー)	箇所	9	9	
	鉄筋工	D13(SD345)	kg	18.5	18	
	コンクリート増厚工	パッキン打設 σ _{ck} =24N/mm ²	m3	0.195	0.19	
(6) 側壁補強工						
	コンクリート削孔	D13×100(接着系アンカー)	箇所	59	59	
		D16×120(接着系アンカー)	箇所	40	40	
	鉄筋工	D13(SD345)	kg	45.9	45	
		D16(SD345)	kg	101.5	101	
	機械式継手工	D16、スリーブ圧着継手(H)	本	10	10	
	型枠工	合板円形	m2	1.37	1.37	

項目	工種	仕様	単位	数量	数量 [設計書計上]	備考
	ポリマーセメントモルタル	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ 以上	m3	0.977	0.97	
	コンクリート増厚工	壁部、6.51m2 ×4回	m2	26.04	26.0	
(7) インバート工						
	コンクリート	小型、18-8-40BB	m3	0.23	0.23	
	モルタル上塗り工	配合1:2 t=2cm	m2	1.39	1.39	
(8) 上部耐震化工						
	複合マンホール更生工	複合マンホール更生【補助】	m2	2.55	2.55	
		複合マンホール更生【単独】	m2	1.41	1.41	単独計上
(9) 付属設備工						
	足掛け金物撤去工	W-150	箇所	7	7	
	足掛け金物設置工	W-300	箇所	7	7	
		W-150	箇所	1	1	
	マンホール蓋取替工	φ600、T-25、転落防止梯子付き	箇所	1	1	
(10) 換気工						
	換気設備工	軸流式50/60m3/min【補助】	日			
		軸流式50/60m4/min【単独】	日			単独計上
(11) 安全費						
	交通誘導警備員	交通誘導警備員B【補助】	人			
		交通誘導警備員B【単独】	人			単独計上

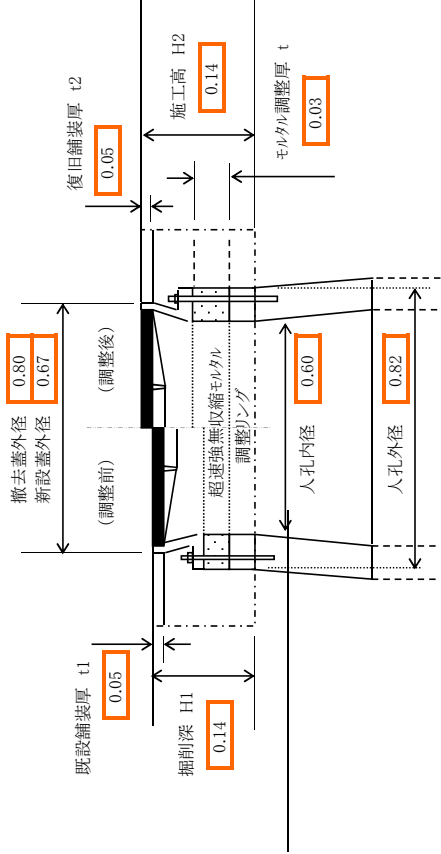
数量計算書【② J116136012】

工種	種別	仕様	略 図 ・ 計 算 式 等			単位	数量
1) 前処理工							
マンホール内洗浄工	3号相当 (深さ6m以下)	図面より	15.16	=	15.16	m2	15.16
止水工	Vカット工法	0.5m×1箇所		=	0.50	m	0.50
モルタル充填工	無収縮モルタル	1.57m×0.02×0.20×4箇所 (インバート上部の壁高1.57m分)		=	0.025	m3	0.025
2) 仮排水管設置撤去工							
エクストッパー仮排水工	本管φ1000mm用	図面より		=	1	箇所	1
	本管φ800mm用	図面より		=	1	箇所	1
バイパス管延長	φ200・250mm	延長L＝	0.38+1.97+0.90	=	3.25	m	3.25
バイパス管材料	塩ビ直管	図面より	φ200mm	=	0.38	m	0.38
	塩ビ直管	図面より	φ250mm	=	2.39	m	2.39
	塩ビ継手	図面より	90° Y、φ250×250mm	=	1	個	1
	塩ビ継手	図面より	インクリザパー、φ200×250mm	=	1	個	1
土のう工 (搬入・搬出)	設置撤去	下流側		=	7	袋	7
支保工	パイプサポート		$\pi/4 \times 1.10^2 \times 0.40$	=	0.38	空m3	0.38
3) インバート取り壊し工							
コンクリート取り壊し工	無筋・人力	図面より	$(0.591+0.344)/2 \times 1.50$	=	0.701	m3	0.70
コンクリート殻人力積込	無筋Co殻			=	0.701	m3	0.70
コンクリート殻運搬・処分	2又は4 t 車	運搬L＝	8.0 km 以下	=	0.701	m3	0.70
4) 頂版補修工							
劣化部除去工	超高压水	図面より (劣化部10mm未満)		=	1.31	m2	1.31
コンクリート殻人力積込	無筋Co殻		1.31×0.0099	=	0.013	m3	0.01
コンクリート殻運搬・処分	2又は4 t 車	運搬L＝	8.0 km 以下	=	0.013	m3	0.01
無収縮モルタル	$\sigma=24\text{N/mm}^2$	図面より	1.31×0.0099	=	0.013	m3	0.01
断面修復工	天井部	図面より (10mm未満)		=	1.31	m2	1.31
5) 底版補強工							
はつり工	人力、無筋32mm	図面より		=	1.95	m2	1.95
			1.95×0.032	=	0.062	m3	0.06
コンクリート殻人力積込	無筋Co殻			=	0.062	m3	0.06
コンクリート殻運搬・処分	2又は4 t 車	運搬L＝	8.0 km 以下	=	0.062	m3	0.06
コンクリート削孔	D13×100(接着系アンカー)	図面より		=	9	箇所	9
鉄筋工	D13 (SD 345)	図面より		=	18.5	kg	18.5
コンクリート増厚工	機械, (24-12-25)	図面より	1.50×1.30×0.10	=	0.195	m3	0.195
6) 側壁補強工							
コンクリート削孔	D13×100(接着系アンカー)	図面より	12 + 31 + 16	=	59	箇所	59

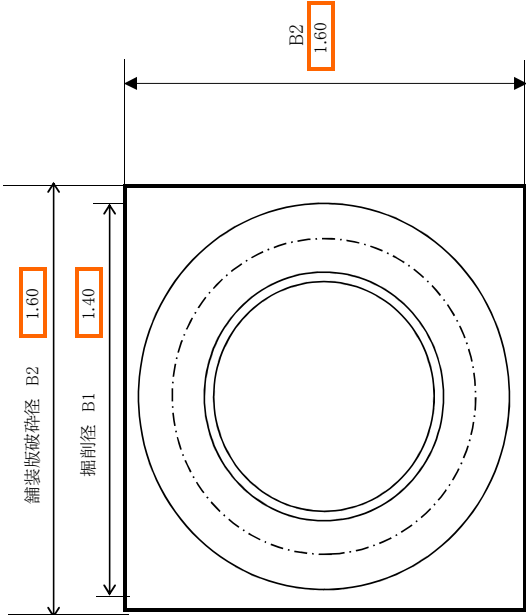
工種	種別	仕様	略 図 ・ 計 算 式 等		単位	数量
		D16×120(接着系アンカー)	図面より	= 40	箇所	40
鉄筋工		D13 (SD 345)	図面より	= 45.9	kg	45.9
		D16 (SD 345)	図面より	= 101.5	kg	101.5
機械式継手工		D16	図面より	= 10	本	10
型枠工		合板円形	$(0.80+1.00+1.10) \times \pi \times 0.15$	= 1.37	m2	1.37
ポリマーセメントモルタル		$\sigma=24\text{N/mm}^2$	$\{ (1.50+1.00) \times 2 \times 1.75 - (1.10^2+1.00^2+0.80^2) \times (\pi/4) \} \times 0.15$	= 0.977	m3	0.977
コンクリート増厚工		面積	$(1.50+1.00) \times 2 \times 1.75 - (1.10^2+1.00^2+0.80^2) \times (\pi/4)$	= 6.512	m2	6.51
		施工回数	壁部 施工厚15cm ÷ 3~4cm/回	= 4	回	4
7) インパート工 コンクリート		小型, 18-8-40BB	図面より	= 0.23	m3	0.23
モルタル上塗り		配合1:2 t=2cm	図面より $(1.207+1.106) / 2 \times 1.20$	= 1.388	m2	1.39
8) 上部耐震化工 複合マンホール更生工 【補助計上】			壁立上り部 0.85+1.70	= 2.55	m2	2.55
【単独計上】			ブロック部 1.41	= 1.41	m2	1.41
9) 付帯設備工						
足掛金物撤去		W-150	図面より	= 7	個	7
足掛金物設置		W-300	図面より	= 7	個	7
		W-150	図面より	= 1	個	1
マンホール蓋取替工		φ600、T-25	※ 別紙数量計算書参照	= 1	箇所	1
10) 換気工 換気設備工 【補助計上】		50/60/m3/min		=	日	
【単独計上】				=	日	
11) 安全費 交通誘導警備員 【補助計上】				=	人	
【単独計上】				=	人	

標準断面図

※ 舗装構成【市道:A型構造】:表層(加熱):50mm + 上層路盤層



標準平面図



人孔鉄蓋取替工

材料

標準型人孔鉄蓋(受枠付) 甲府市型 φ600mm(T-25)(受枠110mm)	1 組
マンホール鉄蓋用転落防止棒子(φ600用) 【単独計上】	1 個
調整器具(コマ型調整器具等)	1 組
コンクリート用アンダーラグ M16 (3本 / 1箇所)	3 本
調整モルタル 0.24m ² ×調整高 ÷ 0.013m ³ /袋	30 mm
	0.6 袋

撤去リング有無	有	無
設置リング有無	0 箇所	1 箇所

撤去リング有無	0 箇所	1 箇所
設置リング有無	0 箇所	1 箇所

スクラップ(既設鉄蓋・受枠) 0.076t / 1組		0.08 t

土工

床掘 (人力) $(1.40^2 - 0.82^2) \times \pi / 4 \times (0.14 - 0.05) \times 1 = 0.09 \text{ m}^3$

埋戻し(M-30) (人力) $(1.40^2 - 0.82^2) \times \pi / 4 \times (0.14 - 0.05) \times 1 = 0.09 \text{ m}^3$

土工等運搬 0.09 m³ ※床掘と同数量

構造物撤去工

舗装版切断 t=50mm $1.60 \times 4 = 6.40 \text{ m}$ 濁水収集運搬 1 台

舗装濁水処理 $0.023 \times 0.05 \times 6.40 = 0.01 \text{ m}^3$

舗装版破碎 (人力) $(1.60^2 - 0.80^2) \times \pi / 4 \times 1 = 2.06 \text{ m}^2$

As設置運搬・処分 $2.06 \times 0.05 = 0.10 \text{ m}^3$

Co取壊し・搬運搬・処分 $(0.82^2 - 0.60^2) \times \pi / 4 \times 0.03 \times 1 = 0.01 \text{ m}^3$

舗装復旧工

表層(加熱) t=50mm $(1.60^2 - 0.67^2) \times \pi / 4 \times 1 = 2.21 \text{ m}^2$