# 小口径推進工 数量総括表(1)

工種	種別	細 別	規格等	単位		数	量	
		管 推 進 工	泥土圧方式一工程式 圧送排土方式		M202-4-3 M202-3-1			計
		区間延長	HP 300mm	m	48.90			48.90
		管体延長	HP 300mm	m	48.00			48.00
		推進延長	HP 300mm	m	47.15			47.15
	管	推進工法用HP管	E形 A-6					
			半管1種 50Nmm2 カラ-有り	本	47			47
	推	推進用ヒューム管 HP 300mm	半管1種 50Nmm2 カラ-無し	本	1			1
			推進力伝達材	組	21			21
	進	管 推 進 工	HP 300mm	m	47.15			47.15
	I	管 布 設 工	HP 300mm	m	0.85			0.85
		空伏せ基礎工		m				
		発生土処理工		m³	13.25			13.25
泥		排土管油圧ホース等 撤去工		m	47.15			47.15
		添加材注入工		m	47.15			47.15
土								
圧		発進坑口工	HP 300mm	箇所	1			1
方		到達坑口工	HP 300mm	箇所	1			1
式		鏡切り工	小型立坑(ケーシング)	箇所	2			2
			既設人孔	箇所				
推								
進		推進用機器据付撤去工		箇所	1			1
I	推	先導体据付工	分割据付	台	1			1
	進	先導体搬出工	分割回収	台	1			1
		推進設備等据換え		箇所	-			-
	仮							
	設							
	備							
	I							

# 小口径推進工 数量総括表(2)

工種	種別	細別	規格等	単位			数	量	
		掘削工			M202-4-3 小型立坑	M202-3-1 小型立坑			計
		初期掘削	バックホウ	m³	_	-			-
		立坑掘削	バックホウ	m³	-	-			-
		<u> </u>	機械掘削	m <sup>3</sup>	8.9	17.6			26.5
			נכושנאיו או		0.9	17.0			20.5
		埋戻し工	コンクリート	m <sup>3</sup>	0.4				0.5
	土	埋戻し	(C=170kg/m3)		2.1	7.4			9.5
			RC-40	m <sup>3</sup>	1.4	2.9			4.3
	I								
		残土処理工		m <sup>3</sup>	8.9	17.6			26.5
立									
		마죠ㅜ							
		路面工 舗装切断工	As t=15cm 以下	m	5.63				5.63
坑		舗装切断工	As t=15cm 以上	m		7.29			7.29
		舗装取壊工	As t=15cm 以下	m2	2.39				2.39
		舗装取壊工	As t=15cm 以上	m2		4.01			4.01
		ガラ処分工	アスコン塊	m3	0.07	0.80			0.87
		仮復旧 下層路盤工	RC-40 t= 12 cm	m2	1.30				1.30
I		下層路盤工	RC-40 t= 22 cm	m2		2.69			2.69
		基層工	再生粗粒度アスコン(20) t= 5 cm	m2		2.69			2.69
	舗	表層工	再生密粒度アスコン(20)						3.48
			t= 5 cm 再生密粒度アスコン(13)	m2	4.07	3.48			
	装	表層工	t= 3 cm	m2	1.87				1.87
	_								
	I								

# 小口径推進工 数量総括表(3)

工種	<b>種</b> 別	細別	規格等	単位			数	量	
					M202-4-3 小型立坑 1500				計
		<b>鋼製ケーシング圧入掘削</b>		m	4.926				4.93
		圧入掘削積込み工	粘性土 N 5	m	3.810				(3.81)
			固結土 50 < N	m	1.116				(1.12)
		ケーシング溶接工	呼び径 1500 t=12mm 4.9m/箇所 呼び名 4.500 t 12mm	箇所	1.0				(1)
		ケーシング引上げ工	呼び径 1500 t=12mm L=0.90m	箇所	1.0				(1)
		ケーシング撤去工	呼び径 1500 t=12mm	箇所	1.0				(1)
		ケーシング切断工	呼び径 1500 t=12mm	m	10.61				(10.61)
		底盤コンクリート		箇所	1.0				1
		底盤コンクリート打設工	30-18-20	m <sup>3</sup>	2.00				(2.00)
立			144 L-14-1 ER 144 - 1- 7	***					,
	鋼製	<u> </u>	機械設置撤去工 1回	箇所	1.0				1
	ケー・	   鋼制ケーシング左署	- 刃先 呼び径 1500用 呼び径 1500用 L=4.20m	m	4.200				4.20
	シング	一 野秋ノーノノリ旦	*) O   1000/11		1.200				1.20
坑	ガ式土	仮設ケーシング損料	呼び径 1500 仮設ケーシング	式	1				1
	上留め								
	工及	立坑排水		箇所	1.0				1
	び 土	うわ水排水工		箇所	1.0				(1)
	I								
I		排水運搬処理		箇所	1.0				1
		スライム処分工	2000以下	箇所	1.0				(1)
		泥水処分工		m <sup>3</sup>	0.70				(0.70)
		泥水処分費		m <sup>3</sup>	0.70				(0.70)
		円形覆工板	1500用 T-25	箇所	1.0				1
		円形覆工板設置工		箇所	1.0				(1)
		円形覆工板撤去工		箇所	1.0				(1)
		円形覆工板開閉工		回	3				(3)
					ı	ı			0

# 小口径推進工 数量総括表(4)

工種	種別	細別	規格等	単位		数	量	
								計
		先頭ケーシング	L= 2.40 m	本	1.00			1
		最終ケーシング	L= 1.80 m	本	1.00			1
		超硬チップ		個	25			25
		仮設ケーシング	(重量)	本 t	1.00			1.350
		円形覆工板	1500	t	1.350 0.730			0.730
		運搬重量		t	2.080			2.080
		スクラップ		t	0.716			0.716
立								
	鋼製							
	ケーン							
	シング							
坑	式土							
	留めて							
	工 及 び							
	± I							
エ								

# 小口径推進工 数量総括表(5)

-								
Ī				M202-3-1 小型立坑 2000				計
-	鋼製ケーシング圧入掘削	粘性土	m	5.658				5.66
-	圧入掘削積込み工	N 5	m	2.000				(2.00)
-		5 < N 30	m	3.658				(3.66)
-	ケーシング溶接工	6.3m/箇所 呼び径 2000 t=12mm	箇所	2.0				(2)
-	ケーシング引上げ工	L=0.90m	箇所	1.0				(1)
	ケーシング撤去工	呼び径 2000 t=12mm	箇所	1.0				(1)
•	ケーシング切断工	呼び径 2000 t=12mm	m	12.05				(12.05)
-	<b>店盤コンクリート</b>		簡所	1.0				1
		30-18-20	m <sup>3</sup>					(3.10)
	, NVIII -V							(61.6)
鋼	圧入掘削設備	機械設置撤去工 1回	箇所	1.0				1
製ケ								
シ	鋼製ケーシング存置		m	4.900				4.90
グー		呼び谷 2000						
式 土 留	仮設ケーシング損料	仮設ケーシング	式	1				1
版 め エ								
及 び								1 (1)
± I	つわ水排水上		固肝	1.0				(1)
-	排水運搬処理		箇所	1.0				1
	スライム処分工	2000以下	箇所	1.0				(1)
	泥水処分工		m³	1.20				(1.20)
-	泥水処分費		m³	1.20				(1.20)
	円形覆工板	2000用 T-25	箇所	1.0				1
	円形覆工板設置工		箇所	1.0				(1)
ļ	円形覆工板撤去工		箇所	1.0				(1)
}	円形覆工板開閉工		回	23				(23)
}								
}								
Ī								
♥ ク ̄ シング 〒 □ 餡 □ 乃て □	製テー シノブ弌上習りL及びL	ケーシング溶接工         ケーシング謝去工         ケーシング撤去工         ケーシング切断工         底盤コンクリート         底盤コンクリート         底盤コンクリート         底盤コンクリート         成設ケーシング損料         立坑排水         うわ水排水工         排水         カカ水排水工         排水         一方では、         水排水工         排水         カカ水排水工         排水         カカ水排水工         非水処分工         泥水処分費         円形覆工板         内形覆工板         内形覆工板         内形覆工板         内形覆工板         内形覆工板	E 入掘削積込み工	正人掘削積込み工   N 5   m   M 5   m	田人掘削積込み工 N 5 m 2.000 N	E人掘削積込み工	正人類削積込み工 N 5	正人規制権込み工 N 5 m 3.658

# 小口径推進工 数量総括表(6)

工種	種別	細別	規格等	単位		数	量	
					M202-3-1 小型立坑 2000			計
		先頭ケーシング	L= 2.40 m	本	1.00			1
		中間ケーシング	L= 2.00 m	本	1.00			1
		最終ケーシング	L= 0.50 m	本	1.00			1
		仮設ケーシング	L= 2.00 m	本	1.00			1
			(重量)	t	2.100			2.100
		円形覆工板	2000	t	1.160			1.160
		運搬重量		t	3.260			3.260
		スクラップ		t	0.914			0.914
立								
	鋼製							
	ケー							
	シン							
坑	グ 式							
	土留め							
	工及							
	双 び 土							
	エ							
エ								

# 小口径推進工 数量総括表(7)

工種	種別	細別	規格等	単位			数	量		
					M202-4-3	M202-3-1				計
	1	人孔鉄蓋	600 T-14 H=110	組	1.0					1
		調整金具	600 M45	組	1.0					1
	号	調整リング	600 H=50	個	1.0					1
	組	斜壁ブロック	600 × 900 H=600	個	1.0					1
マ	立	直壁ブロック	900 H=1200	個	1.0					1
	マ	躯体ブロック	900 H=1800	個	1.0					1
		底版ブロック	900	個	1.0					1
	ン	組立マンホール設置工	1号 H=3.619m	箇所	1.0					1
	ホ	調整モルタル	モルタル 1:3	m3	0.01					0.01
ン	ı									
	ル	削孔	HP 300	箇所	1.0					1
	1	次世代型人孔鉄蓋	600 T-25 H=110	組		1.0				1
ホ	号	調整金具	600 M25	組		1.0				1
	組	調整リング	600 H=150	個		1.0				1
		頂版プロック	600 × 900 H=120	個		1.0				1
	立	直壁プロック	900 H= 900	個		1.0				1
	レ	直壁プロック	900 H=1500	個		1.0				1
1	ジ	躯体ブロック	900 H=1500	個		1.0				1
	ン	底版ブロック	900	個		1.0				1
	マ	組立マンホール設置工	1号 H=4.108m	箇所		1.0				1
	ン	嵩上げコンクリート	無筋コンクリート 18-8-40	m3		0.25			(	0.25
ル	ホ		型枠	m2		0.93			(	0.93
	ı	削孔	VU 200	箇所		1.0				1
	ル		VP 75	箇所		1.0				1
	,,,	レジン製ハシゴ	FRP製	式		1.0				1
		内副管用継手	200×150 スリム型	個		1.00				1
エ		90° 曲管	(接着受口) 150	個		1.00				1
	=	プレーンエンド直管	150 × 4.00 m	本		0.40			(	0.40
	副管	止め金具	150用	個		1.00				1
	I	流入バッフル		m		3.00				3.00
		副管高	H=2.061m	箇所		1.00				1
							•			

			薬液	注入工 数	量総括表	
名 称	形状・寸法	単位	M202-4-3 上流坑口	M202-3-1 下流坑口	数量	合計
削孔長	粘性土	m	3.810	4.940		8.750
	砂質土	"				
	礫質土	"				
	合計	"	3.810	4.940		8.750
注 入 長	粘性土 N = 0~ 4	m	1.500			1.500
	N = 4~ 8	"	0.600	2.700		3.300
	N = 8~15 砂質土	"				
	N = 0~10	"				
	N = 10 ~ 30	"				
	N = 30以上 礫質土	"				
	N = 0~30	"				
	N = 30 ~ 50	"				
	N = 50以上	"				
	<u>合計</u> 粘性土	"	2.100	2.700		4.800
対象土量 (∀')	N = 0 ~ 4	m3	8.990			8.990
(	N = 4 ~ 8	"	3.596	32.338		35.934
	N = 8~15 砂質土	"				
	N = 0~10	"				
	N = 10 ~ 30	"				
	N = 30以上 礫質土	"				
	$N = 0 \sim 30$	"				
	N = 30 ~ 50	"				
	N = 50以上	"				
	合 計	"	12.586	32.338		44.924
土被り長		m	1.710	2.240		3.950
対象面積		m²	5.993	11.977		17.970
<u>注入本数</u> 1 本当り		本	6	12		18
注入量 (Qs)	瞬結 瞬結	Q	491.50	323.42		814.92
( )	緩結	"	72.00	323.42		395.42
	合 計	"	563.50	646.84		1210.34

(補助)							井田川・能褒野処	理分区(
名	称	種別	細 別	単位	数量	設計数量	備	考
		As/Con					As版 415.40	
舗装版切断工		t=15cm以下		m	415.40	415		
A BALLUE LEADE		As/Con					As版 22.60	
舗装版切断工		15cm <t≦30cm< td=""><td></td><td>m</td><td>22.60</td><td>23</td><td></td><td></td></t≦30cm<>		m	22.60	23		
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		t=10cm以下		m²				
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		t=10cm以下		m²			A III 100 10	
舗装版		As•Con		2	100.10	100	As版 198.46	
直接掘削積込工		t=10cm以下		m²	198.46	198		
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		t=10cm以下		m²				
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		10cm < t ≤ 15cm		m²				
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		10cm < t ≤ 15cm		m²				
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		10cm < t ≤ 15cm		m²				
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		10cm < t ≤ 15cm		m²				
全市/士 Pにて中でカーマ		As/Con		2	_			
舗装版破砕工		15cm < t ≤ 30cm		m²				
全市/士 Pにて中でカーマ		As/Con		2				
舗装版破砕工		$15 \text{cm} < t \leq 40 \text{cm}$		m²			As版 8.88	
给出版		As/Con		m²	0.00	^	<i>г</i> луд <b>8.88</b>	
舗装版破砕工		15cm < t ≤ 40cm		m	8.88	9		
给壮怡动九十		As/Con		2				
舗装版破砕工		15cm <t≦40cm< td=""><td></td><td>m²</td><td></td><td></td><td></td><td></td></t≦40cm<>		m²				
機械掘削工				$m^3$	_			
19879836日71上				111				
機械掘削工				m <sup>3</sup>	_			
1双7以14日11 上				111				
機械掘削工				$\mathrm{m}^3$	561.20	560		
19文79人76日77上				111	001.40	500		
機械掘削工				$\mathrm{m}^3$	_			
IVX/IVA/HITH I				111				
機械埋戻工			流用土	$\mathrm{m}^3$	_			
网络工人工			1/1U/ 1J -L-	111				
機械埋戻工			流用土	$\mathrm{m}^3$	_			
网络工人工			1/10/11 14	111				
機械埋戻工			流用土	$\mathrm{m}^3$	335.40	340		
1/2/ 1/2/			Nin/ 14 T	111	000.10	0.10		
機械埋戻工			流用土	$\mathrm{m}^3$	_			
			J					
機械埋戻工			再生砕石	$\mathrm{m}^3$	_			
			, ,,					
機械埋戻工			再生砕石	$\mathrm{m}^3$	98.20	100		
						100		
機械埋戻工			再生砕石	$\mathrm{m}^3$	_			
		i l		1		1		

	管路	3 土 工	集	計表			
(補助)						井田川・能褒野ダ	心理分区(昼
名 称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
残土処分工			m <sup>3</sup>	_			
残土処分工			m <sup>3</sup>	_			
残土処分工			m <sup>3</sup>	188.53	190		
残土処分工		I left / Co left	m <sup>3</sup>				
残塊処分工		As塊/Con塊	m <sup>3</sup>	_			
残塊処分工		As塊/Con塊	m <sup>3</sup>	_		. #5 0 0=	
残塊処分工		As塊/Con塊	m <sup>3</sup>	9.65	10	As版 9.65	
残塊処分工		As塊/Con塊	m <sup>3</sup>	_		. Het	
建設廃材処理費	As塊/Con塊		$m^3$	9.65	10	As版 9.65	
流用土運搬(往路)			m <sup>3</sup>				
流用土運搬(復路)			m <sup>3</sup>				
流用土運搬(往路)			$\mathrm{m}^3$	372.67	370		
流用土運搬(復路)			m <sup>3</sup>	372.67	370		
流用土運搬(往路)			$\mathrm{m}^3$				
流用土運搬(復路)			m <sup>3</sup>				
積込工(流用)			$m^3$	372.67	370		
石綿管撤去積込工	φ 100		m	_			
石綿管継手取外し工	φ 100		口	_			
石綿管運搬工			m <sup>3</sup>	_			
石綿管殼処分			t	_			
汚泥処分工			m <sup>3</sup>	0.34	0.3		

	 管 布	i 設 I	集	計 表			
(補助)						井田川•能褒野⁄	心理分区(昼間)
名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
硬質塩化ビニール管							
布設工(人力)	φ 75		m	10.85	11		
硬質塩化ビニール管							
布設工(人力) 硬質塩化ビニール管	φ 150		m	20.85	21		
一 使質塩化ビニール官 一 布設工(人力)	φ 200		m	85.50	86		
一	Ψ 200		111	00.00	00		
布設工(人力)	φ 250		m	95.20	95		
	φ 150						
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口		本	_			
	φ 150						
硬質塩化ビニール管	プレーンエンド		本	_			
	φ 200						
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口		本	19.0	19		
硬質塩化ビニール管	φ 200 プレーンエンド		*	9.4	3		
	φ 250		本	2.4	3		
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口		本	23.0	23		
	φ 250						
硬質塩化ビニール管	プレーンエンド		本	0.8	1		
	φ 300						
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口		本	_			
	φ 300						
硬質塩化ビニール管	プレーンエンド	× , +A	本				
ついけ、ル外エエ	, 150	ゴム輪受口可とう継手	個	_			
マンホール継手工	φ 150	ゴム輪受口	伸				
マンホール継手工	φ 200	可とう継手	個	4	4		
	φ 200	ゴム輪受口	II	<u>-</u>			
マンホール継手工	φ 250	可とう継手	個	5	5		
標識埋設シート			m	211.30	211		
고, # ## 구			3				
砂基礎工			m <sup>3</sup>				
砂基礎工			$\mathrm{m}^3$	_			
r/ (25 H/C -L-			111				
砂基礎工			$m^3$	75.68	80		
砂基礎工			$m^3$	_			

	 圧 送	·····································	—— 料 集	計表		
(補助)			T			(205-1路線)
名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備考
		L=5.0m				
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口直管	VP φ 150	本	10	10	
硬質塩化ビニール管継手	φ 150 90°	曲管	個	2	2	
硬質塩化ビニール管継手	φ 150 45°	曲管	個	2	2	
硬質塩化ビニール管継手	φ 150 22° 1/2	1/2ベント	個	6	6	
硬質塩化ビニール管継手	φ 150 11° 1/4	1/4ベント	個	1	1	
硬質塩化ビニール管継手	φ 150	ソケット	個	4	4	
VP用離脱防止金具	φ 150用		個	19	19	
トフランジ曲管 ドフランジ曲管	150A	SUS304-20S	個	1	1	L=550
可とう管	両フランジ型	φ 150 100mm偏心	個	1	1	L=500
		100川川州元				L-300
メカフランジ	φ 150		個	1	1	
フランジ接手材	φ 150		個	2	2	
電線管	FEP φ 50		m	30	30	

(補助)	圧送	<b>管材</b>	料集	計表		(202-	-2路線)
名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口直管	L=5.0m VP φ 75	本	7	7		
硬質塩化ビニール管継手	φ75 90°		個	1	1		
硬質塩化ビニール管継手	φ75 45°		個	2	2		
硬質塩化ビニール管継手	φ75 22° 1/2	1/2ベント	個	2	2		
硬質塩化ビニール管継手	φ 75用	ソケット	個	2	2		
VP用離脱防止金具	φ 75用		個	10	10		
片フランジ曲管	80A	SUS304-20S	個	_	_	L=290	
可とう管	両フランジ型	φ75 100mm偏心	個	_	_	L=350	
メカフランジ	φ 75		個		_		
フランジ接手材	φ 75		個	-	_		
電線管	FEP φ 30		m		_		
電線管	FEP φ 50		m	_	_		

	土	留工	集	計表			
(補助)						井田川・能褒野気	□理分区(昼間)
名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=2.0m以下		m	_			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=2.5m以下		m	_			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.0m以下		m				
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.5m以下		m				
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.8m以下		m				
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=2.0m以下		m	40.20	40		
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=2.5m以下		m				
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.0m以下		m	48.00	48		
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.5m以下		m				
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.8m以下		m	98.20	98		
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=2.0m以下		m				
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=2.5m以下		m	_			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.0m以下		m	_			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.5m以下		m				
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.8m以下		m				
軽量金属支保材	W = 0.85 m						
設置撤去工	3段		m	98.20	98		
軽量金属支保材	W=0.85m						
設置撤去工	2段		m	48.00	48		
軽量金属支保材	W = 0.85 m			40.00	40		
設置撤去工	1段		m	40.20	40		
<del>*</del> #				00.00	0.0		
素掘			m	32.60	33		

	1号組立へ	アンホー	ルエ	集計	表		
(補助)			1		1	井田川・能褒野処	理分区(昼間)
名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
マンホール蓋	T-25 亀山市型		組	2	2		
マンホール蓋	T-14 亀山市型		組	3	3		
調整モルタル	20mm~70mm		箇所	5	5		
調整リング	50mm		個	2	2		
調整リング	100mm		個	1	1		
調整リング	150mm		個				
斜壁ブロック	300mm		個	4	4		
	450mm		個				
斜壁ブロック				1	1		
斜壁ブロック	600mm		個				
直壁ブロック	300mm		個				
直壁ブロック	600mm		個				
直壁ブロック	900mm		個	1	1		
直壁ブロック	1200mm		個	_			
直壁ブロック	1500mm		個	3	3		
直壁ブロック	1800mm		個	_			
躯体ブロック	600mm		個	_			
躯体ブロック	900mm		個				
躯体ブロック	1200mm		個	1	1		
躯体ブロック	1500mm		個				
躯体ブロック	1800mm		個	4	4		
底版ブロック	h=130mm		個	5	5		
削孔工	φ 100mm		箇所	_			
削孔工	φ 150mm		箇所	1	1		
削孔工	ф 200mm		箇所	2	2		

(補助)	1号組立、	マンホー	ルエ	集計	表	井田川・能賽野処理分区(昼間)
名称	種別	細 別	単位	数量	設計数量	備  考
削孔工	ф 250mm		箇所	2	2	
底部工	インバート工有 基礎工有		箇所	5	5	
底部工	基礎工のみ		箇所			
底部工	インバートのみ		箇所	_		
ブロック据付工	人孔深 3. 0m以下	組立式	箇所	1	1	
ブロック据付工	人孔深 3. 0m~4. 0m	組立式	箇所	4	4	
同径支管	φ 150×150		個	_	_	
副管取付工	副管径 φ100mm	150-1	箇所	_	_	
	副管径				1	
副管取付工	φ 100mm	200-3	箇所	1	1	

1号	組立レジ	ンマンオ	トール	工 集	計 表	
(補助)						M12-7-3
名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備考
マンホール親子蓋	T-14 亀山市型	φ 600	組	-		
マンホール蓋	T-25 亀山市型	φ 600	組	1	1	
調整モルタル	20mm~70mm		箇所	1	1	
調整リング	100mm	φ 600	個	1	1	
調整リング	150mm	φ 600	個	1	1	
頂版ブロック	120mm		個	1	1	
直壁ブロック	300mm	φ 900	個	1	1	
削孔工	φ 150mm		箇所	1	1	
底部工	基礎工・インバート	レジン式	箇所	1	1	
ブロック据付工	人孔深 2.0m以下	レジン式	箇所	1	1	
				_		
				_		
				_		
				_		
				_		
				_		
				_		

(補助)					T	井田川・能褒野	処理分区(
名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
		歩道部					
表層工	t=3cm	密粒度As(13)	m²	102.55	103		
1万 的r. 一	. 10	歩道部 PC 40	2	100.55	100		
路盤工	t=10cm	RC-40	m²	102.55	103		
表層工	t=3cm	車道部 密粒度As(13)	$ m m^2$	95.92	96		
<b>众眉</b> 上	t—3cm	車道部	111	90.92	90		
表層工	t=5cm	率超的 密粒度As(13)	m²	_			
N/6-12		車道部					
表層工	t=5cm	密粒度As(20)	m²	_			
		車道部					
表層工	t=5cm	密粒度As(20)	m²	8.89	9		
		車道部					
基層工	t=5cm	粗粒度As(20)	m²	_		改質I型	
		車道部					
基層工	t=5cm	粗粒度As(20)	m²	8.89	9		
		車道部					
路盤工	t=10cm	C-40	m²				
a fa + fr		車道部	2				
路盤工	t=16cm	RC-40	m²	_			
1.按 前压 →	. 15	車道部	2				
路盤工	t=17cm	RC-40	m²				
上層路盤工	t=10cm	車道部 瀝青安定処理	m²				
上眉跖盆上	t—10cm	車道部	111				
上層路盤工	t=10cm	————————————————————————————————————	$m^2$	_			
上/目叫	t 10cm	車道部	111				
上層路盤工	t=13cm	M-30	m²	_			
		車道部					
上層路盤工	t=15cm	M-30	m²	_			
		車道部					
上層路盤工	t=17cm	M-30	m²	95.92	96		
		車道部					
下層路盤工	t=22cm	RC-40	m²	8.89	9		
		車道部	_				
下層路盤工	t=14cm	RC-40	m²				
7 R 14 60		車道部	2	a = -	_		
下層路盤工	t=15cm	RC-40	m²	95.92	96		

(補助)	汚水桝•耶	文付管設	置工	集計	表	井田川•能褒野⁄	元祖公尽(日間)
名 称	種 別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
4	1里 万以	が川 万リ	中 114	<b></b>	成 司 数 里	7JH	75
汚水桝設置工	塩ビ製ます		箇所	_			
汚水桝設置工	鋳鉄製ます		箇所	3	3		
支管取付工	メカロック支管 90° MLV	塩ビ管用	箇所	3	3		
取付管工	管径 φ100mm 管径	A1-2	箇所	2	2		
取付管工	φ 100mm	A1-8	箇所	1	1		

(補助)							井田川・能褒野処	理分区(4
名	称	種別	細 別	単位	数量	設計数量	備	考
		As/Con					As版 47.20	
舗装版切断工		t=15cm以下		m	47.20	47		
A B. J.		As/Con					As版 27.00	
舗装版切断工		15cm <t≤30cm< td=""><td></td><td>m</td><td>27.00</td><td>27</td><td></td><td></td></t≤30cm<>		m	27.00	27		
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		t=10cm以下		m²				
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		t=10cm以下		m²			A III 10 41	
舗装版		As•Con		2	10.41	10	As版 18.41	
直接掘削積込工		t=10cm以下		m²	18.41	18		
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		t=10cm以下		m²	_			
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		10cm < t ≤ 15cm		m²				
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		10cm < t ≤ 15cm		m²	_			
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		10cm < t ≤ 15cm		m²	_			
舗装版		As•Con		2				
直接掘削積込工		10cm < t ≤ 15cm		m²				
\$\dagger{\pi} \dagger{\pi} \dag		As/Con		2	_			
舗装版破砕工		15cm < t ≤ 30cm		m²				
\$\frac{1}{2} \frac{1}{2} \frac		As/Con		2				
舗装版破砕工		15cm < t ≤ 40cm		m²			As版 10.02	
<u> </u>		As/Con		m²	10.00	10	ASAX 10.02	
舗装版破砕工		15cm < t ≤ 40cm		m	10.02	10		
<u> </u>		As/Con		2				
舗装版破砕工		15cm <t≦40cm< td=""><td></td><td>m²</td><td>_</td><td></td><td></td><td></td></t≦40cm<>		m²	_			
機械掘削工				$m^3$	_			
1及7久7年日1				111				
機械掘削工				$\mathrm{m}^3$	_			
7%7队1出刊上				m				
機械掘削工				$m^3$	21.00	20		
1双1双1灯门上				111	21.00	20		
機械掘削工				$m^3$	_			
DXDVDHIII I				111	<u> </u>			
機械埋戻工			流用土	$\mathrm{m}^3$	_			
DATA 工人			1/IU/ 1J <u></u>	111				
機械埋戻工			流用土	$\mathrm{m}^3$	_			
ルメルベエバエ			Nin\ 11 T	111				
機械埋戻工			流用土	$\mathrm{m}^3$	_			
.,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,			1/10/14					
機械埋戻工			流用土	$\mathrm{m}^3$	_			
機械埋戻工			再生砕石	$m^3$	_			
機械埋戻工			再生砕石	$m^3$	9.40	9		
								-
機械埋戻工			再生砕石	$m^3$	_			
						I .		

		管路	3 土 工	集	計表			
(補助)							井田川・能褒野知	心理分区(夜間
名	称	種別	細 別	単位	数量	設計数量	備	考
残土処分工				m <sup>3</sup>	_			
残土処分工				m <sup>3</sup>	_			
残土処分工				m <sup>3</sup>	21.00	20		
残土処分工			As塊/Con塊	m <sup>3</sup>	_			
残塊処分工			As塊/Con塊 As塊/Con塊	m <sup>3</sup>	_			
残塊処分工				m <sup>3</sup>	_			
残塊処分工			As塊/Con塊	$\mathrm{m}^3$	2.55	3	As版 2.55	
残塊処分工			As塊/Con塊	$\mathrm{m}^3$	_			
建設廃材処理費		As塊/Con塊		m <sup>3</sup>	2.55	3	As版 2.55	
流用土運搬(往路	)			m <sup>3</sup>				
流用土運搬(復路	)			m <sup>3</sup>				
流用土運搬(往路	)			m <sup>3</sup>				
流用土運搬(復路	)			m <sup>3</sup>				
流用土運搬(往路	)			m <sup>3</sup>				
流用土運搬(復路	)			m <sup>3</sup>				
積込工(流用)				m <sup>3</sup>				
石綿管撤去積込	<u>.</u>	φ 100		m	_			
石綿管継手取外し	Z	φ 100		口	_			
石綿管運搬工				m <sup>3</sup>	_			
石綿管殼処分				t	_			
汚泥処分工				$\mathrm{m}^3$	0.14	0.1		
								_

	圧送	管 材 :	料集	計表			
(補助)					T	(33	1-b路線)
名称	種別	細 別	単位	数量	設計数量	備	考
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口直管	L=5.0m VP φ 75	本	13	13		
硬質塩化ビニール管継手	φ75 90°		個	_	_		
硬質塩化ビニール管継手	φ75 45°		個	1	1		
硬質塩化ビニール管継手	φ 75 22° 1/2	1/2ベント	個	2	2		
硬質塩化ビニール管継手	φ75 11° 1/4	1/4ベント	個	1	1		
硬質塩化ビニール管継手	φ 75用	ソケット	個	_	_		
VP用離脱防止金具	φ 75用		個	7	7		
片フランジ曲管	80A	SUS304-20S φ 75	個	_	_	L=290	
可とう管	両フランジ型	100mm偏心	個	1	1	L=350	
メカフランジ	φ 75		個	1	1		
フランジ接手材	φ 75		個	1	1		
電線管	FEP φ 30		m	_	_		
電線管	FEP φ 50		m	_	_		

	 管 布	 i 設 工	集	計 表	·		
(補助)						井田川・能褒野	心理分区(夜間)
名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
硬質塩化ビニール管							
布設工(人力)	φ 75		m	_			
硬質塩化ビニール管							
布設工(人力)	φ 150		m	36.35	36		
硬質塩化ビニール管	1.050						
布設工(人力) 硬質塩化ビニール管	φ 250		m				
布設工(人力)	φ 300		m	_			
和政工(八/汀)	φ 150		111				
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口		本	_			
	φ 150		,				
硬質塩化ビニール管	プレーンエンド		本	_			
	φ 200						
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口		本	_			
	φ 200						
硬質塩化ビニール管	プレーンエンド		本	_			
	φ 250						
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口		本				
	φ 250						
硬質塩化ビニール管	プレーンエンド		本				
(中国)	φ 300 		-				
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口 φ300		本				
   硬質塩化ビニール管	プレーンエンド		本	_			
	70 2-21	ゴム輪受口	7				
マンホール継手工	φ 150	可とう継手	個	_			
	7	ゴム輪受口	,,,,				
マンホール継手工	φ 200	可とう継手	個	_			
		ゴム輪受口					
マンホール継手工	φ 250	可とう継手	個	_			
標識埋設シート			m	36.23	36		
at the state of			2				
砂基礎工			m <sup>3</sup>	_			
7小甘7林一			3				
砂基礎工			m <sup>3</sup>	_			
砂基礎工			$\mathrm{m}^3$	7.64	8		
17 坐₩上			111	1.04	0		
砂基礎工			$m^3$	_			

(補助)						井田川・能褒野:	処理分区(
名 称	種別	細別	単位	数 量	設計数量	備	考
		歩道部					
表層工	t=3cm	密粒度As(13)	m²	18.40	18		
		歩道部					
烙盤工	t=10cm	RC-40	m²	18.40	18		
		車道部	2				
表層工	t=3cm	密粒度As(13)	m²				
表層工	t=5cm	車道部 密粒度As(13)	m²	_			
区僧 上	t — ociii	電和及As(13) 車道部	111				
表層工	t=5cm	率坦司 密粒度As(20)	m²	_			
以/自 上	t Sciii	車道部	111				
表層工	t=5cm	密粒度As(20)	m²	10.02	10		
		車道部					
基層工	t=5cm	粗粒度As(20)	m²	_		改質I型	
		車道部					
基層工	t=5cm	粗粒度As(20)	$m^2$	10.02	10		
		車道部					
<b>烙盤工</b>	t=10cm	C-40	m²	_			
		車道部					
烙盤工	t=16cm	RC-40	m²	_			
		車道部	_				
烙盤工	t=17cm	RC-40	m²				
[ = n/z én		車道部	3				
上層路盤工	t=10cm	瀝青安定処理	m²				
1. 昆矽処士	4-10	車道部	m²	_			
上層路盤工	t=10cm	M-30 車道部	m				
上層路盤工	t=13cm	平坦司 M-30	m²	_			
上眉邱盆上	t—13CIII	車道部	111				
上層路盤工	t=15cm	M-30	m²	_			
L/G M	C TOCH	車道部	111				
上層路盤工	t=17cm	M-30	$m^2$	_			
		車道部					
下層路盤工	t=22cm	RC-40	$m^2$	10.02	10		
		車道部					
下層路盤工	t=14cm	RC-40	m²	_			
		車道部					
下層路盤工	t=15cm	RC-40	m²				

#### 数量総括表(1)

工種	<b>種</b> 別	細別	規格等	単位		数	量	
		掘削工			M205-1-1 ライナープレート立坑			計
		初期掘削	バックホウ	m <sup>3</sup>	6.9			6.9
		立坑掘削	バックホウ	m <sup>3</sup>	-			-
			機械掘削	m <sup>3</sup>	-			-
		埋戻し工	-> 5.11					
	±	埋戻し	コンクリート (C=170kg/m3)	m <sup>3</sup>	7.1			7.1
	I							
		残土処理工		m <sup>3</sup>	28.5			28.5
立								
		路面工						
		舗装切断工	As t=15cm 以下	m	12.00			12.00
坑		舗装取壊工	As t=15cm 以下	m2	9.00			9.00
		ガラ処分工 仮復旧	アスコン塊 RC-40	m3	0.27			0.27
		路盤工	t= 12 cm 再生密粒As	m2	7.98			7.98
	<b>&amp;</b> ±	表層工	t= 3 cm	m2	7.98			7.98
	舗							
I								
	N-1-							
	装							
	I							

#### 数量総括表(2)

工種	<b>種</b> 別	細別	規格等	単位		数	量	
					M205-1-1 ライナープレート立坑 2500			計
		ライナープレート 掘削土留	2500	m	4.945			(4.945)
		掘削土留工(機械掘削)	バックホウ 砂質土・粘性土	m	2.850			2.85
			バックホウ 礫質土	m	0.350			0.35
			クラムシェル 砂質土・粘性土	m	1.745			1.75
			クラムシェル 礫質土	m				
		グラウトエ	71,3 5	m <sup>3</sup>	3.11			3.11
		鏡切工		m	2.900			2.90
		ライナープレート埋戻		m <sup>3</sup>	5.7			5.7
		機械投入埋戻工	2500	m <sup>3</sup>	5.7			(5.7)
立	=	ライナープレート撤去工	2000	m	1.255			(1.26)
<u> </u>		ライナープレート 切断工		m	7.85			(7.85)
	1	初到工			7.00			(7.03)
	ナ	ライナープレート	2500	m	5.5			(5.50)
	I	<u> </u>	2500	- 111	5.5			(5.50)
	プ	基礎コンクリート	18-8-25BB	m <sup>3</sup>	0.74			0.74
坑	レ	<u> </u>	10-0-2300	111	0.74			0.74
7,	I	ライナープレート		_	4 500			4 500
	۲	設置重量 ライナープレート		t	1.536			1.536
	式	撤去重量 ライナープレート	<b>∧</b> +□	t	0.419			0.419
	±	存置重量 ライナープレート	全損	t	1.117			1.117
	留	スクラップ重量		t	0.425			0.425
I	エ							
	_							

#### 数量総括表(3)

工種	種 別	細 別	規格等	単位		数	量	
					M205-1-1 ライナープレート立坑 2500			計
		覆工		箇所	1.0			1
		覆工板・覆工板受桁 設 置 ・ 撤 去 工	推進立坑	m²	9.00			(9.00)
		覆工版開閉工	9m² × 8回	m² · 回				(72.00)
		覆工板賃料等		箇所	1.0			(1)
		覆工板受桁賃料等		箇所	1.0			(1)
		コンクリート		m <sup>3</sup>	0.18			(0.18)
		型枠		m <sup>2</sup>	1.32			(1.32)
		覆工板	3000 × 1000 × 200	枚	3			3
立	ラ	1941以	面積	m <sup>2</sup>	9.00			9.00
<u>\( \frac{1}{4} \) \( \frac{1}{4} \)</u>			重量	t	1.683			1.683
	1	+/=++	里里		0.862			0.862
		<u>桁材</u> 運搬重量		t	2.545			2.545
	1	) 建放宝里		· ·	2.545			2.343
	プ							
坑	レ							
	I							
	7							
	式							
	±							
	留							
エ	I							

#### 数量総括表(4)

工種	種別	細別	規格等	単位		数	量	
					M205-1-1			計
	4	人孔鉄蓋	600* 900 T-14 H=120	組	1.0			1
	号組	調整金具	900 M45	組	1.0			1
	立	調整リング	900 H=150	個	2.0			2
	レ	頂版ブロック	900 × 1800 H=170	個	1.0			1
	ジン	直壁ブロック	1800 H=2400	個	1.0			1
	マ	躯体ブロック	1800 H=2400	個	1.0			1
	ン	底版ブロック	1800	個	1.0			1
	ホ I	削孔	VU 250	箇所	1.0			1
	ル	削孔	VP 150	箇所	1.0			1
		11110						
マ								
ン	-							_
	-							
ホ	-							
	-							
ı	-							
	-							
ル	-							
I	-							
	-							
	-							
	-							
	-							
	-							
	-							
	-							
	-							
	-							
	-							

名	種 別	細 別	単位	数量	設計数量	備	考
	As/Con					As版 91.80	
舗装版切断工	t=15cm以下		m	91.80	92		
4444 III III III II II II II II II II II	As/Con			40.00	40	As版 43.20	
舗装版切断工 舗装版	15cm <t≦30cm As•Con</t≦30cm 	n	m	43.20	43		
<sup>謂表似</sup> 直接掘削積込工	t=10cm以下		m²	_			
直接城市慎 <u>达工</u> 舗装版	As•Con		111				
直接掘削積込工	t=10cm以下		m²	_			
舗装版	As•Con					As版 41.31	
直接掘削積込工	t=10cm以下		m²	41.31	41		
舗装版	As•Con						
直接掘削積込工	t=10cm以下		m²	_			
舗装版	As•Con						
直接掘削積込工	10cm <t≦15cm< td=""><td>n</td><td>m²</td><td>_</td><td></td><td></td><td></td></t≦15cm<>	n	m²	_			
舗装版	As•Con		9				
直接掘削積込工	10cm < t ≤ 15cr	n	m²	_			
舗装版	As•Con		2				
直接掘削積込工 舗装版	10cm <t≦15cr As•Con</t≦15cr 	n	m²				
<sup>謂表似</sup> 直接掘削積込工	As•Con 10cm <t≦15cr< td=""><td></td><td>m²</td><td>_</td><td></td><td></td><td></td></t≦15cr<>		m²	_			
旦1女1届刊1月251	As/Con	11	111				
舗装版破砕工	15cm <t≦30cm< td=""><td>n</td><td>m²</td><td>_</td><td></td><td></td><td></td></t≦30cm<>	n	m²	_			
	As/Con		111				
舗装版破砕工	15cm <t≦40cr< td=""><td>n</td><td>m²</td><td>_</td><td></td><td></td><td></td></t≦40cr<>	n	m²	_			
	As/Con					As版 19.44	
舗装版破砕工	15cm <t≦40cm< td=""><td>n</td><td>m²</td><td>19.44</td><td>19</td><td></td><td></td></t≦40cm<>	n	m²	19.44	19		
	As/Con						
舗装版破砕工	15cm <t≦40cm< td=""><td>n</td><td>m²</td><td>_</td><td></td><td></td><td></td></t≦40cm<>	n	m²	_			
			2				
機械掘削工			m <sup>3</sup>				
F46 TT 70 TT			3				
機械掘削工			m <sup>3</sup>				
			$\mathrm{m}^3$	179.60	170		
機械掘削工			m	172.60	170		
機械掘削工			$\mathrm{m}^3$	_			
NX-INV-NHILI] T			111	<u> </u>			
機械埋戻工		流用土	$\mathrm{m}^3$	_			
		y/ /9					
機械埋戻工		流用土	$m^3$				
機械埋戻工		流用土	m <sup>3</sup>	80.61	80		
機械埋戻工		流用土	m <sup>3</sup>	_			
		工业工	3				
機械埋戻工		再生砕石	m <sup>3</sup>				
機械埋戻工		再生砕石	$\mathrm{m}^3$	4.09	4		
双			III	4.09	4		
機械埋戻工		再生砕石	$\mathrm{m}^3$	_			
VA VA/\		14-7-1-H	111				

		管路	3 土 工	集	計 表			
(補助)								山東部処理分
名	称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
残土処分工				m <sup>3</sup>	_			
残土処分工				m <sup>3</sup>	_			
残土処分工				m <sup>3</sup>	83.04	80		
残土処分工			A left / Co. left	m <sup>3</sup>	_			
残塊処分工			As塊/Con塊	m <sup>3</sup>	_			
残塊処分工			As塊/Con塊	$\mathrm{m}^3$	_			
残塊処分工			As塊/Con塊	$m^3$	5.54	6	As版 5.54	
残塊処分工			As塊/Con塊	m <sup>3</sup>		0		
建設廃材処理費		As塊/Con塊		m <sup>3</sup>	5.54	6	As版 5.54	
流用土運搬(往路	ና)			m <sup>3</sup>				
流用土運搬(復路	<u>ሩ</u> )			$\mathrm{m}^3$				
流用土運搬(往路	ζ)			m <sup>3</sup>	89.56	90		
流用土運搬(復路	ζ)			m <sup>3</sup>	89.56	90		
流用土運搬(往路	ζ)			m <sup>3</sup>				
流用土運搬(復路	<u>ሩ</u> )			m <sup>3</sup>				
積込工(流用)				$\mathrm{m}^3$	89.56	90		
石綿管撤去積込	工	φ 100		m	_			
石綿管継手取外	LI	φ 100		П	_			
石綿管運搬工				m <sup>3</sup>	_			
石綿管殼処分				t	_			
汚泥処分工				m <sup>3</sup>	0.28	0.3		
構造物撤去工				$\mathrm{m}^3$	6.90	7		
残塊処分工			As塊/Con塊	m <sup>3</sup>	6.90	7		
建設廃材処分工		無筋Con		m <sup>3</sup>	6.90	7		

	 管 在	i 設 I		計 表			
(補助)	<b>—</b>		- >14		•	4	山東部処理分区
名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
硬質塩化ビニール管							
布設工(人力)	φ 75		m	67.05	67		
硬質塩化ビニール管							
布設工(人力)	φ 150		m	65.23	65		
硬質塩化ビニール管							
布設工(人力)	φ 250		m				
硬質塩化ビニール管							
布設工(人力)	φ 300		m				
<b>運転性//パー・火薬</b>	φ 150		+	15.0	15		
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口 φ150		本	15.0	15		
硬質塩化ビニール管	φ 150 プレーンエンド		本	1.3	2		
恢貞塩にこ / 1	φ 200		7+	1.0	2		
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口		本	_			
次 英	φ 200						
硬質塩化ビニール管	プレーンエンド		本	_			
	φ 250						
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口		本	_			
	φ 250						
硬質塩化ビニール管	プレーンエンド		本	_			
	φ 300						
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口		本				
- merciti in a state	φ 300						
硬質塩化ビニール管	プレーンエンド	° , +∧ -□	本				
コンナース外エエ	. 150	ゴム輪受口	/100	0	0		
マンホール継手工	φ 150	可とう継手 ゴム輪受口	個	2	2		
マンホール継手工	φ 200	コム粣支口可とう継手	個	_			
マンか・ル胚于工	φ 200	ゴム輪受口	III				
マンホール継手工	φ 250	可とう継手	個	_			
14 14 71 Mps 1 11	φ200	100/12	i i				
標識埋設シート			m	131.90	131		
砂基礎工			$m^3$	_			
砂基礎工			m <sup>3</sup>	_			
砂基礎工			m <sup>3</sup>	21.62	20		
7.1 # 7# ~			3				
砂基礎工	4 <del>4.</del> 1		m <sup>3</sup>				
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	挿入 φ150		$\mathrm{m}^3$	_			
14 収工(八刀)	φ 100		ın				
スペーサー	φ 150用		個	_			
· · · /	Ψ 100/H		llet				
セメントモルタル充填			m³	_			
コンクリート防護工			m	44.38	44		

	+	留 工	集	 計 表			
(補助)			<i>&gt;</i> 1 <b>、</b>			4.	山東部処理分区
名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=2.0m以下		m				
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=2.5m以下		m	_			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.0m以下		m	-			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.5m以下		m	_			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.8m以下		m	-			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=2.0m以下		m	-			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=2.5m以下		m	30.00	30		
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.0m以下		m	-			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.5m以下		m	15.90	16		
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.8m以下		m	21.60	22		
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=2.0m以下		m	-			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=2.5m以下		m	-			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.0m以下		m	_			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.5m以下		m	_			
軽量鋼矢板	両側						
設置撤去工	H=3.8m以下		m	_			
軽量金属支保材	W = 0.85 m						
設置撤去工	3段		m	21.60	22		
軽量金属支保材	W = 0.85 m						
設置撤去工	2段		m	45.90	46		
軽量金属支保材	W = 0.85 m						
設置撤去工	1段		m	_			
素掘			m	67.50	68		

	1号組立つ	アンホー	ルエ	集計	表	
(補助)						亀山東部処理分区
名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備考
マンホール蓋	T-25 亀山市型		組	1	1	
マンホール蓋	T-14 亀山市型		組			
調整モルタル	20mm~70mm		箇所	1	1	
調整リング	50mm		個	_		
調整リング	100mm		個			
調整リング	150mm		個	_		
斜壁ブロック	300mm		個	1	1	
斜壁ブロック	450mm		個	_		
斜壁ブロック	600mm		個	_		
直壁ブロック	300mm		個	_		
直壁ブロック	600mm		個	_		
直壁ブロック	900mm		個	_		
直壁ブロック	1200mm		個	_		
直壁ブロック	1500mm		個	_		
直壁ブロック	1800mm		個	1	1	
躯体ブロック	600mm		個	_		
躯体ブロック	900mm		個	_		
躯体ブロック	1200mm		個	_		
躯体ブロック	1500mm		個	<u> </u>		
					1	
躯体ブロック	1800mm		個	1	1	
底版ブロック	h=130mm		個	1	1	
削孔工	φ 100mm		箇所			
削孔工	φ 150mm		箇所	1	1	
削孔工	φ 200mm		箇所	_		

	]	L号組立っ	マンホー	ルエ	集計	表		
(補助)						T	亀山	山東部処理分区
名	尓	種別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
削孔工		ф 250mm		箇所	_			
底部工		インバート工有 基礎工有		箇所	1	1		
底部工		基礎工のみ		箇所	_			
底部工		インバートのみ		箇所	_			
ブロック据付工		人孔深 3.0m以下 人孔深	組立式	箇所	_			
ブロック据付工		3. 0m~4. 0m	組立式	箇所	1	1		
同径支管		φ 150×150		個	_	_		
副管取付工		副管径 φ100mm	150-1	箇所	_	_		
		副管径						
副管取付工		φ 100mm	150-5	箇所	_	_		
			_					

名 称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
		歩道部					
表層工	t=3cm	密粒度As(13)	m²	_			
		歩道部					
烙盤工	t=10cm	RC-40	m²	_			
		車道部					
表層工	t=3cm	密粒度As(13)	m²	41.31	41		
		車道部					
表層工	t=5cm	密粒度As(13)	m²	_			
4 <del>-</del>	_	車道部	2				
表層工	t=5cm	密粒度As(20)	m²				
表層工	t=5cm	車道部 密粒度As(20)	m²	19.44	19		
区僧 上	t — ociii	車道部	III	19.44	19		
<b>基層工</b>	t=5cm	型型司 粗粒度As(20)	$m^2$	_		改質I型	
<b>笠/育工</b>	t—3cm	車道部	111			以貝1生	
<b>基層工</b>	t=5cm	粗粒度As(20)	m²	19.44	19		
±/1 - 1	v oem	車道部	111	10.11	10		
<b>路盤工</b>	t=10cm	C-40	m²	_			
,		車道部					
<b>路盤工</b>	t=16cm	RC-40	m²	41.31	41		
		車道部					
烙盤工	t=17cm	RC-40	m²	_			
		車道部					
上層路盤工	t=10cm	瀝青安定処理	m²	_			
		車道部					
上層路盤工	t=10cm	M-30	m²	_			
		車道部	2				
上層路盤工	t=13cm	M-30	m²	_			
	. 15	車道部	2				
上層路盤工	t=15cm	M-30 車道部	m²				
上層路盤工	t=17cm	平坦部 M−30	$m^2$	_			
上眉跖盆上	t—17Cm	車道部	111				
下層路盤工	t=22cm	平坦印 RC-40	$m^2$	19.44	19		
	C 22cm	車道部	111	10.11	13		
下層路盤工	t=14cm	RC-40	m²	_			
, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,		車道部					
下層路盤工	t=15cm	RC-40	m²	_			

# 運 搬 費 数量集計表 (補助) 工種 単位 名 称 規格 数 量 摘 要 仮 設 材 運 搬 工 往復 16.32

# 技術管理費 数量集計表 (補助) 単位 数 量 工 種 名 称 規格 摘 要 管 内 調 査 工 95 m

# スクラップ 数量集計表 (補助) 工種 単位 名 称 規格 数 量 摘 要 スクラップ ヘビー3 2.06

HP 300mm小口径推進工 高耐荷力方式(泥土圧方式)推進工法

			T	Т				1			
	撰 要										
	<ul><li>先据 先搬 導出</li><li>体工 体工</li><li>体型 (分割) (分割)</li></ul>	111		-							_
	先 体 (分割)	10		•	-						-
	推 銀 機 類 類 類 類 類 類 類	回									
Η	推進設備工	箇所			-						_
設 備	竞 ]  -  -   既設人孔	箇所									
仮	鏡 切 エ <u>ケッゲ</u> <sup>®</sup>	箇所			-						2
	発進 立坑 基礎工	箇所									
	到蓬坑口工	箇所		-							-
	発進坑口工	箇所		•	-						_
注人工	添加材注入工	ш		74	cl 15						47.15
	排 上 十 第 十 第 第 二 第	m		17 15	47.15						47.15
管推進工	雅分 士 処工	m³		20.07	13.25						13.25
	推進延長	ш		17 15	cl 15						47.15
延長	空伏七基礎延 退 退	ш									
布設延長	管布設延長	m		0.30	0.33						0.85
	推進力伝達材			ç	1.7						21
	標準準準     等     等       管     管     管       が-有     が-無     が-無       L-2.00m     L-2.00m     L-1.00m	#			0.						1.0
す米斗	半 管 カラ-有 L=1.00m	#		47.0	47.0						47.0
管材料	標準準 管 カラー無 L=2.00m	#									
	標 準 節 カラー有 L=2.00m	#									
	管渠延長	m		40	48.00						48.00
	立坑減長	m		0.75	1.00						1.75
	マンホール 減 長	Е		0.45	0.45						06.0
	路線延長	m		9	48.90						48.90
	路線番号 マンホール 路線延長 マンホール 立坑減長 管渠延長 番 号 減 長 ルート			M202-4-3	18-707M						
	路線番号				202-3	•					福

掘削断面積 = /4 × (先導体外径)^2 = /4 × 0.445 ^2 = 0.156 m<sup>3</sup> 排土量 = 掘削体積 × (1+添加剤注入率/100) × (排土率/100) = 0.156 × (1+ 100 /100 ) × (90 /100 ) = 0.281 m<sup>3</sup>/m

	/	ベントナイ	ト系添加材計	算書		
名称	<u>計</u>	算	式		単位	数量
M202-4-3 ~ M202-3-1	長	47.15 m	普通土(A) 粘性	土 注入率= 100%		
HP 300mm 添加材	<b>t注入量</b>	0.156 ×	1.00 =	0.156 m3/m		
	m 平 1.1 ####//i	<b>韦田</b> 昌	<b>(ΨΕ₩+ + )</b>	协会连管资料 D	27	
				協会積算資料 P = 11.76 kg/m		
				= 7.35  kg/m		
滑				= 32.64 0/m		
	水	0.156 ×	<b>741.8</b> ℓ/m³	= 115.72 ℓ/m		
				= 0.116 m3/m		

立坑土工	計算書								)				
種別			算	式		• ,	<u>'</u> ]\	計			単位	数	量
鋼製ケーシング式		呼び径	2000										
		立坑深	H=	4.658	m								
		掘削深	H=	5.658	m								
立坑面積		立坑掘削		/4	×	2.024	2		=	3.217 m <sup>2</sup>			
		立坑埋房											
				/4	×	2.000	2		=	3.142 m <sup>2</sup>			
機械掘削		  圧入掘削	间積込	み工にて	'計上		国	道306号耳	<b>車道</b>				
		掘削土量	<u>t</u> V=	3.217	<b>x</b> (	5.658	-	0.200)	)=	17.558	m3		17.6
機械埋戻工				m2									
	コンクリート充填			3.142	× (	4.658	-	1.500	)=	9.922			
		<控除> 底版		/4	×			0.370		-0.327			
		直壁		/4				2.788					
		HP 300 VU 200		/4 /4		0.414	2 ×	0.510	=	-0.069 -0.019			
		VU 200		74	×	0.210	X	0.510	計	7.404	m3		7.4
				m2			仮	6舗装+路		7.101	0		• • •
	RC-40	埋戻し」 <控除>	量	3.217	× (	1.500	-	0.320	)=	3.796			
		直壁		/4				1.112					
		頂版		/4			<sup>2</sup> ×	0.068	=				
		調整リンク 75		/4 /4		0.820 0.075	<sup>2</sup> ×	0.510	=	0.000 -0.002			
									計	2.895	m3		2.9
残土処理工			1	掘削土量									
7%工处注工				17.558					=	17.558	m3		17.6

M202-3-1	舗装工	計算書									
種別		算	式		• /	١	計			単位	数量
吸去工			び径+0.2 2.20		an22.5°	=	0.911				
路面工 舗装切断工	As	t= 20 cm	0.911	×	8			=	7.288	m	7.29
舗装取壊工	As	t= 20 cm	0.911	×	1.100	×	1/2 8	=	4.008	m2	4.01
			m2 4.008	×	0.200			=	0.802	m3	0.80
仮復旧(国道車道) 下層路盤工	RC-40	t= 22 cm	(2.024	-	0.820	) ×	/4	=	2.689	m2	2.69
基層工	再生粗粒As	t= 5 cm	(2.024	-	0.820	) ×	/4	=	2.689	m2	2.69
表層工	再生密粒As	t= 5 cm	m2 4.008	-	0.820	<sup>2</sup> <b>x</b>	/4	=	3.480	m2	3.48
ガラ処分工	アスコン塊							=	0.802	m3	0.80

	M202-3-1	片発進立坑	鋼製立坑	計算書(1)				
種別		算	式	· //\	計		単位	数量
		鋼管圧入工法 呼	び径 2000	(揺動圧入式)				
鋼製ケーシング	存 置	先頭ケーシング	t=12mm	L=2.40m	=	2.40	本	1
		中間ケーシング	t=12mm	L=2.00m	=	2.00	本	1
		最終ケーシング	t=12mm	L=0.50m	=	0.50	本	1
		仮設ケーシング	t=12mm	L=2.00m	_ =	2.00	本	1
				埋設ケーシン	/グ 小計=	4.90		
仮設ケーシング	損 料	仮設ケーシング	L=2.00m		=	2.00	本	1
	(重量)	W= 2100 kg/2.0m ケコム協会機械器	具損料算定表	₹P24	=	2100 kg	t	2.100
円形覆工板	損 料	円形覆工板	2000		=	1	枚	1
	(重量)	₩= 1160 kg/枚 ケコム協会機械器』	具損料算定表	₹P24	=	1160 kg	t	1.160
運搬重量		W= 1160kg + 2100	Okg		=	3260 kg	t	3.260
圧入掘削積込工	掘削深 9.0m	粘性土(N 5)	2.000			=	m	2.000
		粘性土(5 < N 30	3.658			=	m	3.658
		砂質土(N 30)				=	m	
		砂質土(30 < N 50	))			=	m	
		砂質土 (50 < N)				=	m	
						計	m	5.658
ケーシング溶接工	t=12mm	溶接接合 L= 2 箇所 × 6.3m 白本A-8-9	n		=	12.60	m	12.60

		M202-3-1	片発進立	Z坑 鋼類	以立坑計算	書(2)				
	別			式	•	小	計		単位	数量
ケーシン? 引上げ工	ブ		鋼管圧入工法	呼び径	2000		=	0.90	m	0.90
底盤コンク	<b>ッリート</b>		鋼管圧入工法 白本A-8-12	呼び径	2000			=	m3	3.10
スライムタ	见分工		鋼管圧入工法 白本A-8-16	呼び径	2000			=	箇所	1.0 (1.20 m3)
ケーシンク	が撤去工		鋼管圧入工法	呼び径	2000			=	m	1.442
スクラップ	プ重量	撤去部 鏡切部 鏡切部	1.442m × 615 W= $/4 \times 0.51$ W= $/4 \times 0.31$	14^2 × 94.2	-	× 1 × 1		886.8 kg 19.5 kg 7.4 kg		
			鏡切り径 = 51				計 = P6	913.7 kg	t	0.914
ケーシンク	が切断工			シング呼び + 1.442		シング撤去長	× 4 =	12.051	m	12.05
円形覆工机	反設置撤	  去   	2000用 T-2	25				=	箇所	1

立坑土工	計算書								)				
種 別			算	式		• ,	<u>'</u> ]\	計			単位	数	量
鋼製ケーシング式		呼び径	1500										
		立坑深	H=	3.926	m								
		掘削深	H=	4.926	m								
立坑面積		立坑掘削		/4	×	1.524	2		=	1.824 m²			
		立坑埋戾			×	1.500	2		=	1.767 m <sup>2</sup>			
機械掘削		圧入掘削	]積込。	み工にて	:計上		国)	道306 <del>号</del> 步	道				
										8.930	m3		8.9
機械埋戻工	コンクリート充填	コンクリート量	<u>t</u>	m2 1.767		3.926	; -	1.500	)=	4.287			
		<控除> 底版 直壁 HP 300 VU 250			×	1.050 0.414	<sup>2</sup> × <sup>2</sup> ×	0.137 2.289 0.225 0.225	=	-1.982 -0.030			
				m2			任	舗装+路	—— 計 般	2.132	m3		2.1
	RC-40	埋戻し土 <控除>	量							2.462			
		直壁斜壁	(	/4	<b>x</b>	1.050	<sup>2</sup> <b>x</b>	0.711 1/2	=	-0.616			
		調整リング	-			/4	×		=	-0.418 -0.021			
									<u>計</u>	1.407	m3		1.4
残土処理工			ţ	掘削土量					н	1.107			
/ <b>X</b> _ <b>X</b> _ <b>X</b> _ <b>X</b> _				8.930					=	8.930	m3		8.9

M202-4-3	舗装丁	計算書									
種別	HIS-22	算	式		• /	J۱	計			単位	数 量
<u>'T</u> '/J		呼	び径+0.2	0						1 1-2	<u>~~ ±</u>
路面工		一辺長	1.70	× ta	an22.5°	=	0.704				
舗装切断工		t= 3 cm	0.704	×	8			=	5.632	m	5.63
舗装取壊工	As	t= 3 cm		×	0.850	×	1/2 8	=	2.394	m2	2.39
			m2 2.394	×	0.030			=	0.072	m3	0.07
仮復旧(国道歩道) 路盤工	RC-40	t= 12 cm	(1.524	-	0.820	) ×	/4	=	1.296	m2	1.30
表層工	再生密粒As	t= 3 cm	m2 2.394	-	0.820	<sup>2</sup> <b>x</b>	/4	=	1.866	m2	1.87
ガラ処分工	アスコン塊							=	0.072	m3	0.07

	M202-4-3	片到達立坑	鋼製立坑	計算書(1)					
種別		算	式	•	小	計		単位	数量
		鋼管圧入工法 呼び	が径 1500	(全回転型	)				
鋼製ケーシング	存 置	先頭ケーシング	t=12mm	L=2.40r	n	=	2.40	本	1
		中間ケーシング	t=12mm	L=0.00n	m	=		本	
		最終ケーシング	t=12mm	L=1.80n	m	=	1.80	本	1
		仮設ケーシング	t=12mm	L=2.00n	m	=	2.00	本	1
				埋設ケ-	- シング 小詞	<del>i</del> †=	4.20		
超硬チップ		軟岩 (B)	ケコム協会	会 P15				個	25
仮設ケーシング	損 料	仮設ケーシング	L=2.00m			=	2.00	本	1
	(重量)	W= 1350 kg/2.0m ケコム協会機械器具	具損料算定え	<b></b> ₹P24		=	1350 kg	t	1.350
仮設ケーシング	損 料	円形覆工板	1500			=	1	枚	1
	(重量)	₩= 730 kg/枚 ケコム協会機械器具	1損料算定表	<b></b> ₹P24		=	730 kg	t	0.730
運搬重量		W= 730kg + 1350kg	g			=	2080 kg	t	2.080
圧入掘削積込工	掘削深 9.0m	粘性土(N 5)	3.210	+0.600			=	m	3.810
		粘性土 (5 < N 30)					=	m	
		砂質土(N 30)					=	m	
		砂質土(30 < N 50	)				=	m	
		砂質土 (50 < N)					=	m	
		固結土 (50 < N)	1.100	+0.016			=	m	1.116
							計	m	4.926
ケーシング溶接工	t=12mm	溶接接合 L= 1 箇所 × 4.9m ケコム協会 P10				=	4.90	m	4.90

	M202-4-3	片到達立	工坑 鋼勢	製立坑計算	書(2)				
種別		算	式	•	小	計		単位	数量
ケーシング 引上げ工		鋼管圧入工法	呼び径	1500		=	0.90	m	0.90
底盤コンクリー	+	鋼管圧入工法 ケコム協会 P2		1500			=	m3	2.00
スライム処分工		鋼管圧入工法 ケコム協会 P1		1500			=	箇所	1.0 (0.70 m3)
ケーシング撤去	Г	鋼管圧入工法	呼び径	1500			=	m	1.474
スクラップ重量	撤去部 鏡切部 鏡切部		4^2 × 94.2	-	× 1 × 1	= =	686.9 kg 19.5 kg 10.0 kg		
		鏡切り径 = 51				計 = P6	716.4 kg	t	0.716
ケーシング切断]	Г		シング呼び + 1.474		シング撤去長	× 4 =	10.608	m	10.61
円形覆工板設置	· 撤去   	1500用 T-2	25				=	箇所	1

M202-3-1	1 号組立	レジンマン	/ホール	計算	書						
種別		算	式		•	<u>'</u> ]\	計			単位	数量
次世代型人孔鉄蓋	600 T-25		H=110							組	1
調整金具	600		M25							組	1
調整リング	600		H=150							個	1
頂版ブロック	600× 900		H=120							個	1
直壁ブロック	900		H= 900 H=1500							個個	1 1
躯体ブロック	900		H=1500							個	1
底版ブロック	900									個	1
組立マンホール設置工	1号		H=4.108m	1						箇所	1
嵩上げコンクリート	無筋コンクリート 18-8-40		/4	×	1.060	<sup>2</sup> <b>x</b>	0.280	=	0.247	m3	0.25
	型枠			×	1.060	×	0.280	=	0.932	m2	0.93
削孔	200	VU								箇所	1
	75	VP								箇所	1

M202-4-3	1	号組立マンホ	ール 討	算書	<u> </u>					
種別		算	式	•	小	計			単位	数量
人孔鉄蓋	600 T-14	H=1	10						組	1
調整金具	600	M45							組	1
調整リング	600	H=5	0						個	1
斜壁ブロック	600× 900	H=6	00						個	1
直壁ブロック	900	H=1	200						個	1
躯体ブロック	900	H=1	800						個	1
底版ブロック	900								個	1
組立マンホール設置工	1号	H=3	.619m						箇所	1
調整モルタル	モルタル 1:3		/4	×	1.100 2 >	0.007	=	0.007	m3	0.01
削孔	300	HP							箇所	1

M202-3-1	副管工						
種別		算  式	・小	計		単位	数量
副管高		H= 2.061 m				箇所	1
内副管用継手	VU	200×150 スリ	ム型			個	1
90°曲管	(接着受口)	150				個	1
プレーンエント・直管	VU	150 × 4.00 m	1.605 ÷	4.00 =	0.40	本	0.40
止め金具		150用				個	1
流入バッフル						m	3.00

## 薬液注入工 数量計算書

 箇所名
 M202-4-3
 上流坑口

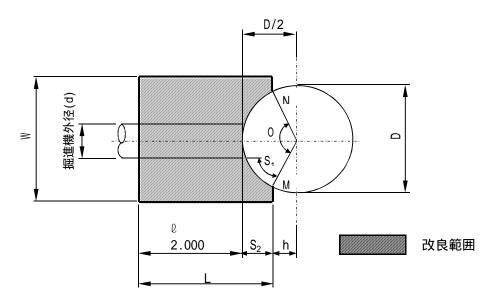
 施工名
 二重管ストレーナー
 複相方式
 セット数: 2
 薬液タイプ:溶液型

			粘性土			砂質土			礫質土		薬注区間	
		ゆるい	中位	締った	ゆるい	中位	締った	ゆるい	中位	締った	する:1	
層番号	層厚	0 ~ 4	4~8	8 ~ 15	0 ~ 10	10 ~ 30	30以上	0 ~ 30	30 ~ 50	50以上	しない:0	
1	1.710	1.710										
2	1.500	1.500									1	1.500
3	0.600		0.600								1	0.600
4												
5												
6												
7												
8												
9												
10												
計		3.210	0.600									2.100
	3.810			3.810								

名 称						計 算 式					数	量
1.削孔長 粘性土											3.810	) m
砂質土											0.010	<i>,</i> III
礫質土										計 =	3.810	 O m
2.注入長												
粘性土	ゆるい	0~4		1.500							1.500	
	中 位 締った	4 ~ 8 8 ~ 15		0.60	00						0.600	) m
砂質土	ゆるい	0~10										
	中 位 締った	10~30 30以上										
磁管十	ゆるい	0 ~ 30										
<b>林</b> 貝工	中位	30 ~ 50									<u>.</u>	
	締った	50以上										
										計 =	2.100	) m
3.土被り長			3.810	- 2.10	00						1.710	) m
4.対象面積		別紙	計算書よ	נו	=	5.993 m²	5.993	×	1	箇所	5.993	3 m2
5.削孔本数		5.993	÷	1.0 m2/本	=	6 本	6	×	1	箇所		6 本
6.対象土量												
粘性土	ゆるい	0 ~ 4		1.500 ×	5.993						8.990	
	中 位 締った	4 ~ 8 8 ~ 15		0.600 ×	5.993						3.596	5 m3
	神ッた	0 - 13										
砂質土	ゆるい	0 ~ 10										
	中位	10 ~ 30										
	締った	30以上										
礫質土	ゆるい	0 ~ 30									<u></u>	
	中 位	30 ~ 50										
	締った	50以上								±1	40.55	
										計 =	12.586	o m3

#### 薬液注入範囲の計算 ( 1500 M202-4-3 到達立坑 坑口防護)

#### (1)設計条件



立坑外径 D= 1.524 m

掘進機外径 d= 0.414 m

1.00 m

 $S2 = D/2 [1-cos{sin-1(d/D) + 360°/D}]$ ただしS2 D/2 = 0.762 m

#### (2) 改良長

$$S2 = 1.524/2 \times [1-\cos{\sin^{-1}(0.414/1.524)+360}^{\circ}/(\times 1.524) \times 1]$$

= 0.775 ··· 0.775 > 0.762

従って、S2 = **0.762** m

L = 2.000 + 0.762

= **2.762** m

改良長は 2.762 mとする。

#### (3)改良面積

辺MNの長さ=  $\sqrt{0.762^2}$  -  $0.000^2$  × 2 = 1.524

扇形OMNの面積 = 1.524<sup>2</sup> × /4 × cos<sup>2</sup> -1(0.000/0.762) × 2 / 360° = 0.9121

三角形OMNの面積 = 1.524 × 0.000 / 2 = 0

改良面積 = W x L - 扇形OMN + 三角形OMN

 $= 2.500 \times 2.762 - 0.912 + 0.000 = 5.993 \text{ m}^2$ 

### 注入位置【 M202-4-3 上流坑口 】

[1] 薬液注入量 (複相式二重管ストレーナ工法)

V = V' × ( × ) = V' × ' ここに、V : 注入量 (kl)

V': 注入対象土量 (m3) : 間隙率 (%) : 薬液填充率 (%) ': 注入率 (%)

M : 注入本数 6 (本)

土質名	N 値	注入対象土量	注 入 高	注入率	注入比率	注入量	(キロリットル)	1 本当	り注入量Q:	ร(リットル)
		V' (m3)	(m)	'(%)	瞬結:緩結	瞬 結	緩結	瞬 結	緩結	合 計
	0~4	8.990	1.500	28.00	1:0	2.517		419.50		419.50
粘 性 土	4~ 8	3.596	0.600	24.00	1:1	0.432	0.432	72.00	72.00	144.00
	8 ~ 15									
	0~10			40.50	1:1.5					
砂質土	10 ~ 30			40.50	1 : 2.5					
	30以上			31.50	1:3.5					
砂礫土	0 ~ 50			36.00	1:0.5					
117 11末 工	50以上			31.50	1:1.5					
合 計		12.59	2.100			2.949	0.432	491.50	72.00	563.50

## 薬液注入工 数量計算書

 箇所名
 M202-3-1
 下流坑口

 施工名
 二重管ストレーナー
 複相方式
 セット数: 2
 薬液タイプ:溶液型

			粘性土			砂質土			礫質土		薬注区間	
		ゆるい	中位	締った	ゆるい	中位	締った	ゆるい	中位	締った	する :1	
層番号	層厚	0 ~ 4	4~8	8 ~ 15	0 ~ 10	10 ~ 30	30以上	0 ~ 30	30 ~ 50	50以上	しない:0	
1	2.240		2.240									
2	2.700		2.700								1	2.700
3												
4												
5												
6												
7												
8												
9												
10												
計			4.940									2.700
	4.940			4.940								

名 称						計算式					数	量
1.削孔長 粘性土											4.940	) m
砂質土												
礫質土										計 =	4.940	<u> </u>
2.注入長												
粘性土	ゆるい 中 位 締った	0 ~ 4 4 ~ 8 8 ~ 15		2.700							2.700	) m
砂質土	ゆるい 中 位 締った	0~10 10~30 30以上										
礫質土	ゆるい 中 位 締った	0~30 30~50 50以上										
3.土被り長			4.940	- 2.700						計 =	2.700 2.240	
4.対象面積		別紙	計算書。	<b>た</b> り	=	11.977 m <sup>²</sup>	11.977	×	1	箇所	11.977	7 m2
5.削孔本数		11.977	÷	1.0 m2/本	=	12 本	12	×	1	箇所	1	2 本
6.対象土量												
粘性土	ゆるい 中 位 締った	0 ~ 4 4 ~ 8 8 ~ 15		2.700 ×	11.977	,					32.338	3 m3
砂質土	ゆるい 中 位 締った	0~10 10~30 30以上										
礫質土	ゆるい 中 位	0 ~ 30 30 ~ 50										
ĺ	締った	50以上										

### 注入位置【 M202-3-1 下流坑口 】

[1] 薬液注入量 (複相式二重管ストレーナ工法)

V = V' × ( × ) = V' × ' ここに、V : 注入量 (kl)

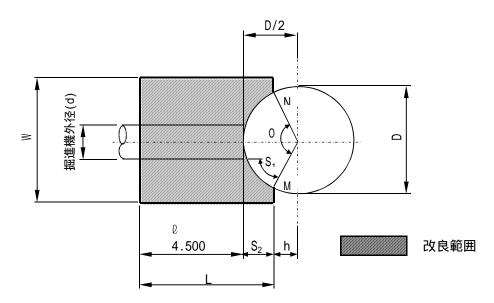
V': 注入対象土量 (m3) : 間隙率 (%) : 薬液填充率 (%) ': 注入率 (%)

M : 注入本数 12 (本)

土質名	N 値	注入対象土量	注 入 高	注入率	注入比率	注入量	(キロリットル)	1 本当	り注入量Qs	ร(มงโม)
		V' (m3)	(m)	'(%)	瞬結:緩結	瞬 結	緩結	瞬 結	緩結	合 計
	0~4			28.00	1:0					
粘 性 土	4~ 8	32.338	2.700	24.00	1:1	3.881	3.881	323.42	323.42	646.84
	8 ~ 15									
	0~10			40.50	1:1.5					
砂質土	10 ~ 30			40.50	1 : 2.5					
	30以上			31.50	1:3.5					
砂礫土	0 ~ 50			36.00	1:0.5					
117 11宋 工	50以上			31.50	1:1.5					
合 計		32.34	2.700			3.881	3.881	323.42	323.42	646.84

#### 薬液注入範囲の計算 ( 2000 M202-3-1 発進立坑 坑口防護)

#### (1)設計条件



立坑外径 D= 2.024 m

掘進機外径 d= 0.414 m

1.00 m

 $S2 = D/2 [1-cos{sin-1(d/D) + 360°/D}]$ ただしS2 D/2 = 1.012 m

#### (2) 改良長

$$S2 = 2.024/2 \times [1-\cos{\sin^{-1}(0.414/2.024)+360}^{\circ}/(\times 2.024) \times 1]$$

= 0.640 ... 0.640 1.012

従って、S2 = **0.640** m

L = 4.500 + 0.640

= **5.140** m

改良長は 5.140 mとする。

#### (3)改良面積

$$D/2$$
 S2  
 $h = 1.012$  -  $0.640 = 0.372$ 

辺MNの長さ=  $\sqrt{1.012^2}$  -  $0.372^2$  × 2 = 1.882

扇形OMNの面積 = 2.024<sup>2</sup> × /4 × cos<sup>2</sup> -1(0.372/1.012) × 2 / 360°

1.223

三角形OMNの面積 = 1.882 × 0.372 / 2 = 0.3503

改良面積 = W x L - 扇形OMN + 三角形OMN

 $= 2.500 \times 5.140 - 1.223 + 0.350 = 11.977 \text{ m}^2$ 

## 管路土工集計表

名 称	1	2	3	4	補助合計	1)	2	3	4	単独合計
舗装版切断工	196.40	176.40	42.60		415.40					_
舗装版切断工				22.60	22.60					_
舗装版				22.00	22.00					
直接掘削積込工					_					_
舗装版										
直接掘削積込工 舗装版					_					_
直接掘削積込工	98.20	83.79	16.47		198.46					_
舗装版										
直接掘削積込工					_					_
舗装版										
直接掘削積込工 舗装版					_					_
直接掘削積込工					_					_
舗装版										
直接掘削積込工					_					_
舗装版										
直接掘削積込工					_					_
舗装版破砕工					_					_
舗装版破砕工					_					_
舗装版破砕工				8.88	8.88					_
舗装版破砕工					_					_
機械掘削工					_					_
機械掘削工					_					_
機械掘削工	359.10	182.10	12.70	7.30	561.20					_
機械掘削工					_					_
機械埋戻工					_					
機械埋戻工					_					_
機械埋戻工	205.20	122.20	3.80	4.20	335.40					_
機械埋戻工					_					_
機械埋戻工					_					_
機械埋戻工	98.20				98.20					_
機械埋戻工					_					_

## 管路土工集計表

名 称	1	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
残土処分工					_					-
残土処分工					_					_
残土処分工	131.10	46.32	8.48	2.63	188.53					_
残土処分工					_					_
残塊処分工					_					_
残塊処分工					_					_
残塊処分工	2.95	4.18	0.74	1.78	9.65					_
残塊処分工					_					_
建設廃材処理費	2.95	4.18	0.74	1.78	9.65					
流用土運搬(往路)										
流用土運搬(復路)										
流用土運搬(往路)	228.00	135.78	4.22	4.67	372.67					
流用土運搬(復路)	228.00	135.78	4.22	4.67	372.67					
流用土運搬(往路)										
流用土運搬(復路)										
積込工(流用)	228.00	135.78	4.22	4.67	372.67					
石綿管撤去積込工					_					_
石綿管継手取外し工					_					_
石綿管運搬工					_					_
石綿管殼処分					_					_
汚泥処分工	0.34				0.34	0.26				0.26
					_					_

# 管布設工集計表

名 称	1)	2	3	4	補助合計	1)	2	3	4	単独合計
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)				10.85	10.85					_
硬質塩化ビニール管				10.00	10.00					
布設工(人力)			20.85		20.85					_
硬質塩化ビニール管										
布設工(人力)		85.50			85.50					_
硬質塩化ビニール管										
布設工(人力)	95.20				95.20					_
硬質塩化ビニール管					_					_
硬質塩化ビニール管					_					_
硬質塩化ビニール管		76.00			19.00					_
硬質塩化ビニール管		9.50			2.38					_
硬質塩化ビニール管	92.00				23.00					_
硬質塩化ビニール管	3.20				0.80					_
硬質塩化ビニール管					_					_
硬質塩化ビニール管					_					_
マンホール継手工					_					_
マンホール継手工		4			4					_
マンホール継手工	5				5					_
標識埋設シート	94.70	85.05	20.78	10.78	211.30					_
砂基礎工					_					_
砂基礎工					_					_
砂基礎工	38.92	30.49	4.38	1.89	75.68					_
砂基礎工					_					_

# 土留工集計表

名 称		1)	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
軽量鋼矢板											
設置撤去工						_					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工						_					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工						_					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工						_					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工						_					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工			40.20			40.20					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工						_					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工			48.00			48.00					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工						_					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工		98.20				98.20					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工						_					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工						_					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工						_					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工						_					_
軽量鋼矢板											
設置撤去工						_					_
軽量金属支保材	オ										
設置撤去工		98.20				98.20					_
軽量金属支保材	<i>†</i>										
設置撤去工			48.00			48.00					_
軽量金属支保材	オ										
設置撤去工			40.20			40.20					_
素掘				21.3	11.3	32.60					_

## 1号組立マンホール工 集 計 表

名 称	1	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
マンホール蓋		2			2					_
マンホール蓋	3				3					_
調整モルタル	3	2			5					_
調整リング	2				2					_
調整リング		1			1					_
調整リング					_					_
斜壁ブロック	3	1			4					_
斜壁ブロック		1			1					_
斜壁ブロック					_					_
直壁ブロック					_					_
直壁ブロック					_					_
直壁ブロック		1			1					_
直壁ブロック					_					_
直壁ブロック	3				3					_
直壁ブロック					_					_
躯体ブロック					_					_
躯体ブロック					_					
躯体ブロック		1			1					
躯体ブロック					_					_
躯体ブロック	3	1			4					_
底版ブロック	3	2			5					_
削孔工					_					
削孔工		1			1					
削孔工		2			2					_

## 1号組立マンホール工 集 計 表

名 称	1	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
削孔工	2				2					_
底部工	3	2			5					_
底部工					_					_
底部工					_					_
ブロック据付工		1			1					_
ブロック据付工	3	1			4					_
同径支管					_					_
副管取付工					_					_
副管取付工	1				1					_

## 舗装仮復旧工集計表

名 称	1	2	3	4	補助合計	1)	2	3	4	単独合計
表層工	98.20		4.35		102.55					_
路盤工	98.20		4.35		102.55					_
表層工		83.80	12.12		95.92					_
表層工					_					_
表層工					_					_
表層工				8.89	8.89					_
基層工					_					_
基層工				8.89	8.89					_
路盤工					_					_
路盤工					_					_
路盤工					_					_
上層路盤工				8.89	8.89					_
上層路盤工					_					_
上層路盤工					_					_
上層路盤工					_					_
上層路盤工		83.80	12.12		95.92					_
下層路盤工				8.89	8.89					_
下層路盤工					_					_
下層路盤工		83.80	12.12		95.92					_

## 汚水桝・取付管設置工 集 計 表

名 称	1	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
汚水桝設置工					_					_
汚水桝設置工	2	1			3					_
支管取付工	2	1			3					_
取付管工					2					_
取付管工					1					_

_																		٠.		17.1		× ± 3	
				$m^3$																			
		#		m <sub>3</sub>																			
		残土		m <sub>3</sub>		61.8	č	61.1	8.2														
				m <sub>3</sub>																			
				m <sup>3</sup>																			
		(砕石)		$m^3$																			
		埋戻し(砕石)		m <sup>3</sup>		46.2	i i	45.9	6.1														
	ŦΤ			m <sup>3</sup>																			
	Ŧ			e <sup>u</sup>																			
		埋戻し		<sub>e</sub> m																			
		福		m <sub>3</sub>		95.4	6	8.96	13.0														
				m <sub>3</sub>																			
				m <sub>3</sub>																			
		掘削		m <sub>3</sub>																			
		甁		m <sub>3</sub>		167.8	(	168.7	22.6														
				m <sub>3</sub>																			
	建作同		5 仮復旧	ш		0.10			3 0.03														
			現況	m		31 0.10		4	0.03														_
		祖門 福凯		m m	_	3.678 3.661		3.753 3.705	3.733 3.728 3.730														
Н		相三品		m r	$\vdash$	1.00 3.6	_	_	1.00 3.7 1.00 3.7														_
φ250 ±T		くた同一を開開開業		m		46.20		45.90	6.10														
	1	     			П			+	;-4-2 ;-4-3														_
		<u> </u>	7			H M202-4-1		4	M202-4-2 M202-4-3														_
		り				b 202-4		502-4	b 202-4														
	,	1 k	址			1 補助		2 補助	3 補助		5	9	7	8	6	10	11		12	13	14		15
	ĺ	ト )	<i>、</i>	H															,	П			

																			, , ,		10-22	· ,	-// -
				m <sup>3</sup>																			
		F		$m^3$																			
		残土		m <sub>3</sub>																	131.10		131.10
				m <sub>3</sub>																			
				m <sub>3</sub>																			
		卆石)		m <sup>3</sup>																			
		埋戻し(砕石)		m <sub>3</sub>																	98.20		98.20
				m <sub>3</sub>																			
	ΤŢ			m <sup>3</sup>																			
		\		m <sub>3</sub>																			
		埋戻し		m <sup>3</sup>																	205.20		205.20
				m <sub>3</sub>																	22		
				m <sup>3</sup>																			
				m <sup>3</sup>																			
		掘削		m <sub>3</sub>																	9.10		9.10
				m <sup>3</sup>																	359.		359.
	1ms	1	仮復旧	ш																			
	4 4 4 4 4 4 5 6 7 7 8 7 8 7 8 7 8 7 8 7 8 7 8 7 8 7 8		現況 仮	m																			
	计档			ш																			
	京平		Ś	ш																			
H		里里		ш																			
$\phi$ 250	間にY	とに開発		ш																	98.20		98.20
$\Theta$		*																					
		*																					$\dashv$
		(A)	111	$\frac{1}{1}$				+										1			補助	単独	全体
	ĵ		かった	· !	16	1.7		18	19	20	21	22	23	24	25	26	2.6	588	29	30	1	福	<u> </u>
L			-14				1														<u> </u>		

	_																				
	-																				
	-																				
	-																				
	-																				
•				m <sub>3</sub>																	
				m <sub>3</sub>			~	~													
	11111	砂基礎		m <sup>3</sup>	18.41		18.43	2.08													
	1	砂		m <sup>3</sup>																	
	T <sub>z</sub>		人孔减長	ш	0.875	0.525	0.525	0.525													
	管布設工		基礎延長	ш	44.80		44.85	5.05													
	-	DE 声绝	-	m	1.00		1.00	1.20													
	-	下溪	_	m	44.0		44.0	4.0													
	ŀ	人孔		ш	0.75	0.45	0.45	0.45													
i款工	ŀ	管体		ш	45.00		45.00	5.20													
♦250 管布設工		日間開		m	46.20		45.90	6.10													
ζφ	7	米中田		Ţ		т	-														
$\Theta$		**			M205-1-1 M202-4-1	M202-4-1	M202-4-2	M202-4-2 M202-4-3													
		称米			202-4		202 - 4	202-4													
		₹			補助		補助	補助													
	l 1ř	\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	* 中		1		2	33	4	-	5	6	2	8	6	10	11	12	13	14	15

	_																				
	ľ																				
	ŀ																				
	ŀ																				
	}																				
			m <sub>3</sub>																		
			m <sub>3</sub>																		
	1	5. <b>健</b>	m <sup>3</sup>																38.92		38.92
	Ī	砂暑礎—	$\mathrm{m}^3$																		
	Н	人孔減長	m																		
	管布設工	基礎延長																	94.70		94.70
	ŀ	PE直管 基	m																3.20		3.20
	-																				
	ŀ	上直受御	m																92.00		92.00
		人 減 減	m																		
φ250 管布設工		管延体長	ш																95.20		95.20
φ 250	人利間		m																98.20		98.20
$\Theta$		人孔 番号																			
		一番																			
		区分	,																補助	・無郷	全体
	] 1j	/ 女 # 小 女 u	I	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		<b>√</b> □	

		3段	ш	46.2		45.9	6.1												
	支保工	2段	m																
		1段	m																
		H=4.00m	ш	46.20		45.90	6.10												
	矢板長)	H=3.50m	m																
	土留工(軽量鋼矢板 矢板長)	H=3.00m	m																
	上留工(順	H=3.00m H=3.50m H=3.50m H=4.00m H=4.00m H=2.00m H=2.50m H=3.00m H=3.50m H=4.00m	m																
		H=2.00m	m																
	H=3.80m	H=4.00m	ш	46.20		45.90	6.10												
	∈板長 H=3.50m	H=4.00m	ш																
	下段:矢板長 H=3.5	H=3.50m	ш																
	上段: 掘削深 7 H=3.00m	H=3.50m	ш																
			m																
	(軽量鋼矢板設置・撤去) H=2.50m	η H=3.00m	ш																
	軽量鋼矢札 ┃  H=2	η=2.50m	ш																
	上留工 (F	H=2.00m H=2.50m H=2.50m H=3.00m	ш																
	H	H=2.00n	ш																
φ250 土留工		泰工	1																
φ 250	人孔間		ш	46.20		45.90	6.10												
$\Theta$		人化 命万		M205-1-1 M202-4-1	M202-4-1	M202-4-2	M202-4-2 M202-4-3												
	Ą	<del>\</del> 色 泣		202-4		202-4	202-4												
		<u> </u>		補助		補助	補助												
	1 1	参り		1		2	က	4	2	9	2	∞	6	10	11	12	13	14	15

		3段	m																		98.20	98.20	
	支保工	2段	m																				
		1段	m																				
		H=4.00m	m																	98.20	·		98.20
	5 矢板長)	H=3.50m	m																				
	土留工(軽量鋼矢板 矢板長)	H=3.00m H=3.50m H=3.50m H=4.00m H=4.00m H=2.00m H=2.50m H=3.00m H=3.50m H=4.00m	m																				
	土留工(惠	H=2.50m	m																				
		H=2.00m	m																				
	H=3.80m	H=4.00m	m																		98.20	98.20	
,	そ被長 H=3.50m	H=4.00m	m																				
1	ト段: 矢板長   H=3.5	H=3.50m	m																				
		H=3.50m	m																				
-	(4) 上版:: H=3																						
1	尚矢枚設置・撤∶ H=2.50m	H=3.00m	ш																				
	(軽量綱矢板設置・撤去) 上段: 掘削将 H=2.50m H=3.00m	H=2.50m H=2.50m H=3.00m	m																				
	士留工 (# H=2.00m	H=2.50m	m																				
	: H=2	H=2.00m	ш																				
φ 250 土留工		BH 蒸	1及1用																				
$\phi$ 250	人孔間品質		ш																	98.20			98.20
$\Theta$		人化 番号																					
	Ħ	<u>~</u> 梅 娅																				$\dagger$	
}		K X																		補助		単独	全体
	j, 1	多多	., H	16	17	- (	<u>×</u>	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		<b>√</b> □		

		路盤	$t\!=\!10\mathrm{cm}$	m <sup>3</sup>		46.20		45.90		6.10												
		長層 (13)	t=3cm	m <sup>3</sup>		46.20		45.90		6.10												
		下層路盤 表層(13)		m <sup>3</sup>																		
		上層路盤「	t=17cm $t=15cm$	m <sup>3</sup>																		
	Ι		t=3cm t	m <sup>3</sup>																		
	仮復旧工	上層路盤 下層路盤 表層(13)	t=14cm t	m <sub>3</sub>																		
		層路盤 下	t=15cm t=	m <sup>2</sup>																		
		表層(13) 上	t=3cm $t=$	$m^2$																		
		路盤 表	t=16cm t	$m^2$																		
		表層(13)	t=3cm t=	$m^2$																		
		美	t:	m <sup>3</sup>																		
		舗装取り壊し及びガラ処分		m <sup>3</sup>																		
	壊し	!9壊し及び		m <sup>3</sup>		1.39		1.38		0.18												
	舗装取り場	舗装取		m <sup>3</sup>																		
			15cm <t< td=""><td>m</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></t<>	m																		
Ή		切断	t≤15cm 15	m		92.40		91.80		12.20												
舗装取り壊し及び仮復旧工	舗装幅	表層	上層路盤 t≦	m	1.00		1.00	<u> </u>	1.00													
長取り壊し、		掘削幅	上層	m	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00												
φ 250 舗装		くれ同一描品開解	1	m		46.20		45.90		6.10												
(I)	_				Т	$\dashv$	Т	M202-4-2 4		M202-4-3												
		*				-				4												
		换	П			功 202-4		功 202-4		功 202-4												
ŀ	۰	イ タ マ	巾	,		1 補助		2 補助		3 補助	4	5	9	7	~	5	10	11	12	13	14	15
	)	Γ,	· #	I																	,	

		路盤	$t\!=\!10\mathrm{cm}$	m <sub>3</sub>																98.20		98.20
	•		t = 3cm	m <sub>3</sub>																98.20		98.20
				m <sub>3</sub>																		
		層路盤丁	t=17cm $t=15cm$	m <sup>3</sup>																		
	⊔ ⊔	層(13) 上		m <sup>3</sup>																		
	仮復旧工	冒路盤 表	t=14cm $t=3cm$	m <sub>3</sub>																		
		路盤 下層	t=15cm $t=$	m <sup>2</sup> 1																		
				$\dashv$																		
	ľ		t=	m																		
			t=	$m^2$																		
		表層(13)	t=3cm	$\mathrm{m}^2$																		
		心分		m <sub>3</sub>																		
		及びガラタ		m <sub>3</sub>																		
	り壊し	舗装取り壊し及びガラ処分		m <sub>3</sub>																2.95		2.95
	舗装取り	輔矛		m <sub>3</sub>																		
			15cm <t< td=""><td>m</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></t<>	m																		
H			t≤15cm	ш																196.40		196.40
及び仮復	舗装幅		上層路盤 t:	m																		
舗装取り壊し及び仮復旧工		細削帽	긔	m																		
φ 250 舗装		開業開	!	m																98.20		98.20
Þ	~	出来																		6		6
$\Theta$		₩ 																				
		种	H																			
		◇	3																	補助	東独	全体
	ĵ	\ \x	" 中		16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		<b>₹</b> □	

ſ	業	種別		4		4	4												
Ī	下層路盤		m <sup>3</sup>																
	上層路盤	=10cm t	m <sup>3</sup>																
	≷層 (13)	=5cm t	m <sup>3</sup>																
	屋路艦	=10cm t	m <sup>3</sup>																
		t = 13 cm   t = 14 cm   t = 5 cm   t = 5 cm   t = 10 cm   t = 14 cm   t = 5 cm   t = 5 cm   t = 10 c	$m^2$																
	:層(20) 下	=5cm t	$m^2$																
	:層(20) 建	=5cm t	m <sup>3</sup>																
	層路盤表	=14cm t:	$m^2$																
} !	収復旧上 上層路盤 下	=10cm t=	$m^2$																
ĺ	(攻) 層(20) 上	=5cm t=	$m^2$																
	層(20) 基	=5cm t=	m <sup>3</sup>																
	暑路盤 表	14cm t=	$m^2$																
	上層路盤下	13cm t=	$m^2$																
	表層(13) 上屋	t=5cm t=	m <sup>2</sup>																
	盤	0cm	. J																
	路盤路	t=17cm $t=1$	$m^2$ m																
	表層(13) 路	t=3cm t=	$m^2$																
ф 250	人孔間表層	_	m I	46.20		45.90	6.10												
φ		中の																	
$\Theta$		トた		M205-1-1 M202-4-1	M202-4-1	M202-4-2	M202-4-2 M202-4-3												
f	*	<del>`</del> 色 远		202-4		202-4	202-4												
}		K		補助 2		補助 2	補助												
	1 1	争った	, I	1		2	3	4	ιĊ	9	2	8	6	10	11	12	13	14	15

ſ	課 課	種別																				
	下層路盤		m <sup>3</sup>																			
	上層路盤 -	t=10cm t=10cm t=5cm t=10cm t=10cm	m <sub>3</sub>																			
		=5cm t	m <sub>3</sub>																			
	野路盤 表)	10cm t=	m <sub>3</sub>																			
	上層路盤 下層路盤 表層(13)	0cm t=	m <sup>2</sup>																			
		cm t=1	2 III			_																
	(0) 基層(	m t=5	$\mathrm{m}^2$																			
	整 表層(2	m t=5c	m <sub>3</sub>																			
L	上を層路を	t=14c	$m^2$																			
旧海口工		t = 10 cn	$\mathrm{m}^2$																			
	基層(20)	t = 5cm	$m^2$																			
		t=5cm t=13cm t=14cm t=5cm t=10cm t=14cm t=5cm t=5cm	m <sub>3</sub>																			
	層路盤	=14cm t	$m^2$																			
	上層路盤下	=13cm t:	$m^2$																			
	表層(13) 上	-5cm t=	$m^2$																			
	路盤表	)cm	m <sup>3</sup>			<u> </u>																
	-	+																				
	13) 路縣	+	$m^2$			-																
	引 表層(13)		m <sup>2</sup>																			
φ 250	人孔間		ш																	98.20		98.20
$\Theta$		番号																				
		۲ آ																				
	1	神																				
	1	h 区 区																		補助	単独	全体
	] .	# ~ u		16	17	-	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		红	

Γ																						٦
				m <sup>3</sup>																		
		残土		m <sup>3</sup>																		
		残		m <sub>3</sub>		22.9		11.9		11.5												
				m <sup>3</sup>																		
	-			m <sub>3</sub>																		1
		华石)		m <sup>3</sup>																		1
		埋戾し(砕石		m <sup>3</sup>																		1
				m <sub>3</sub>																		1
-	<del> </del>  -			m <sub>3</sub>																		1
				m <sub>3</sub>																		1
		埋戻し		m <sub>3</sub>		87.7		15.9		18.6												1
				m <sup>3</sup> 1		~		]														1
	-			m <sup>3</sup> n																		4
																						4
		掘削		3 m <sup>3</sup>		.3		29.6		32.2												4
				m <sub>3</sub>		120.3		25		32												4
			Ш	m <sup>3</sup>	9	2	<u>ლ</u>	2	3	2												_
	舗装厚	1/24	仮復旧	ш			5 0.03	0.32		0.32												
			,現況	Ш	0.05		0.02	0.30	0.05	0.30												
	民	権当済		Ш		2.689		1.598		1.738												
		掘凱深		ш			1.525	1.670	1.650	1.825												
φ200 ±T		발		Ш	0.95		0.95	0.95	0.95	0.95												
ф 200	日子	温温温・温温・温温・温温・温温・温温・温温・温温・温温・温温・温温・温温・温温		Ш		48.00		20.10		20.10												
(3)		<b>米</b> 中			M202-3-1	M201-1	M201-1	M201-2	M201-2	既設												
		*			M		2		N													4
		極	I			助 201		助 201		助 201												4
-	31	N N	中			1 補助		2 補助		3 補助	4	2	9	7	8	6	10	11	12	13	14	15
L	ij	`	梅																			╝

ſ				1		1		T						1		ı		I		1		<u> </u>		1				
				m <sup>3</sup>																								
		41		m <sup>3</sup>																								
		残土		m <sub>3</sub>																					9	46.30		46.30
				m <sub>3</sub>																								
				m <sub>3</sub>																								
		<b>许</b> 石)		m <sub>3</sub>																								
		埋戻し(砕石)		m <sub>3</sub>																								
		Ť		m <sub>3</sub>																								
	H H			m <sub>3</sub>																								
				m <sub>3</sub>																								
		埋戻し		m <sup>3</sup>																					- ;	122.20		122.20
																										122		122
				E III																								
				m <sup>3</sup>																						_		
		掘削		m <sub>3</sub>																						0		0
				m <sup>3</sup>																						182.10		182.10
-			Ш	m <sup>3</sup>																								
	銀花画	14	仮復旧	Е																								
-			,現況	Ħ																								
-	14/11	+32	ALC: UMA	Ħ																								
		掘削深		ш																								
φ 200 ±I		聖皇		Ħ																								
ф 200	7	くた画		Ħ																						88.20		88.20
(2)		- - - -																										
-		*						-	<u> </u>																			$\overline{}$
		收公区	111					-								+									7	知	単独	*
-	9		中 中	·	16	17	Ç	18	19		20	21	22	23	-	7.7	2.5		26	27	28		29	30	4	補助	4年	全体
l	1	1	梅	i						<u> </u>																	711	

				m <sub>3</sub>																	
				m <sup>3</sup>																	
		対		m <sup>3</sup>	8 8 9	000	6.83		6.83												
		砂基礎		m <sup>3</sup>																	
	H		人孔減長	ш	0.525	0.525	0.525	0.525	0.525												
	管布設工		基礎延長 人	ш	76.05		19.05		19.05												
		DD店店签		m	2 10		3.20		3.20												
		于 引 上 列 上 列		ш	0	0.11	16.0		16.0												
		_		ш	0.45	0.45	0.45	0.45	0.45												
布設工		無保証 1 7 計画	くとは	ш	47.10	01.11	19.20		19.20												
◆200 管布設工	7 88	大七三   田澤   御		ш	00 87		20.10		20.10												
3		   			M202-3-1				既設												
.,		*																			
		Ħ	111				功 201		功 201												
	,	1 4	4 名		1		2 補助		3 補助	4	5	9	2	8	6	10	11	12	13	14	15
	ĵ	Γ,	, 梅	I			, ,					•		~~				,		1	1

				T																					
	-																								
-			c	m,																					
				, III																					61
	‡ ‡	砂基礎		, E																			30.49		30.49
				ш°																					
	管布設工	i -	基礎延長 人孔臧長	ш																					
:	<b>軸</b>			E																			85.05		85.05
		PE直管		ш																			9.50		9.50
		片受直管		ш																			76.00		76.00
		人孔减長		ш																					
◆200 管布設工		管体延長 人孔減長		ш																			85.50		85.50
ф 200	人孔間	出離出		E																			88.20		88.20
3		番号																							
F		拳人孔																							
-		区分		-																			補助	単独	全体
-	] jr		•		16	17	8	19	O	07	21	22	23	24	25	26	26	1	28	29	30	3		4世	41

			권																
		,	3段	m															
	十一世十	<u> </u>	2段	m	48.00														
			1段	m		20.10	20.10												
			=4.00m	m															
	11111	N(XXX)	3.50m H	m															
	十岁丁(赵号翎左括 左指트)	N XXV	-00m H=	m	48.00														
	(献)	(粧量剤	50m H=3		48														
	1	-   ⊞  -	m H=2.5	m		0	0												
		l e	n H=2.00	m		20.10	20.10												
		H=3.80m	H=3.50m H=4.00m H=4.00m H=2.00m H=2.50m H=3.00m H=3.50m H=4.00m	m															
	反長	50m	H=4.00m	m															
	下段:矢板長	H=3.50m	=3.50m	m															
		m		m															
	上段:掘削深	H=3.00m	H=2.50m H=3.00m H=3.00m H=3.50m	m	48.00														
			00m H=3		48														
	反設置・	H=2.50m	m H=3.0	m															
	軽量鋼矢板設置・撤去)	Ή	n H=2.50	m															
	工 (軽量	H=2.00m	H=2.50n	ш															
	十留工(	H=2	H=2.00m H=2.50m	m		20.10	20.10												
超工			あれる	1/X/1±															
♦200 土留工	=======================================	 		m	48.00	20.10	20.10												
φ	-	A Z																	
(2)			くた。		M202-3-1 M201-1	M201-1 M201-2	M201-2 既設												
		þ	無		201	201	201				·	·		·	İ	İ	·	İ	İ
			K K		補助	補助	補助												
	ĵ	۲ ا ت	пІт		-	2	رب د		гo	9	2	∞	6	10	11	12	13	14	15
Ĺ			in.	-				I	l	l			<u> </u>						

		3段	Ħ																			
	支保工	2段	m																	48.00	48.00	
		1段	ш																	40.20	40.20	
		I=4.00m	ш																			
	矢板長)	[=3.50m]	ш																			
	土留工(軽量鋼矢板 矢板長)	=3.00m F	ш																48 00	2		48.00
	冒工(軽量	=2.50m H	ш																			
	#	=2.00m H	ш																40.20	2		40.20
	H=3.80m	H=2.00m   H=2.50m   H=2.50m   H=3.00m   H=3.00m   H=3.50m   H=3.50m   H=4.00m   H=4.00m   H=2.00m   H=2.50m   H=3.00m   H=3.50m   H=3.50m   H=4.00m	m																			
1112		=4.00m H	m																			
略量鋼矢板設置·櫛夫)上段·堀削深。下段·矢板長	H=3.50m	:3.50m H	ш																			
工業	- E	3.50m H=	ш																			
上段・梅	H=3.00m	3.00m H=	ш																	48.00	48.00	
(半燥+)	i e	3.00m H=	ш																			
矢板設置	H=2.50m	2.50m H=	ш																			
(軽量細	u I	2.50m H=	m																			
四日	H=2.00m	00m H=	ш																	40.20	40.20	
		BH 藜猫 压																				
φ200 土留工 																			20	3		20
φ 2	人孔間 野難		m																00 88			88.20
©	<b>4</b> 7																					
	þ																					
		K K																	補助		単独	全体
	] =	多っち		16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		11	ia (a	

ĺ		라	cm																										٦
		路盤	t = 10 cm	m <sup>3</sup>																									
		表層(13)	t = 3cm	m <sup>3</sup>																									
		下層路盤 表層(13)	t=15cm	m <sub>3</sub>		45.60		19.10		19.10																			1
		上層路盤	t=17cm t	m <sub>3</sub>		45.60		19.10		19.10																			1
	, 1			m <sub>3</sub>		45.60 4		19.10		19.10																			1
	仮復旧工	下層路盤 表層(13)	t=14cm t=3cm			45		19		19																			4
	仮	器下層路		m <sup>3</sup>																									
		上層路盤	t=15cm	$m^2$																									
		表層(13)	t = 3cm	m <sup>2</sup>																									
		路盤	t = 16cm	m <sup>2</sup>																									1
		表層(13)	t=3cm t	$m^2$																									1
			ţ.	m <sub>3</sub>																									1
		ザラ処分																											4
		し及びえ		m <sup>3</sup>																									
	舗装取り壊し	舗装取り壊し及びガラ処分		m <sup>3</sup>		2.28		0.95		0.95																			
	舗装用	輔港		m <sup>3</sup>																									
		f	5cm 15cm <t< td=""><td>ш</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></t<>	ш																									
後旧工		切断	t≦15cm ]	m		96.00		40.20		40.20																			1
φ200 舗装取り壊し及び仮復	舗装幅	表層	上層路盤 t≥	ш	0.95	0.95	0.95	0.95		0.95																			1
取り壊[	制		긔			0.95		0.95		0.95																			-
0 舗装	ш	前 掘削幅		ш			0			_																			4
φ20	7	人 北河 阳縣		Ш		48.00		20.10		20.10														ı					
3		中 日 日			M202-3-1	M201-1	M201-1	M201-2	M201-2	斑鉛																			
		科	<b>a</b>			201		201		201			1		1														1
		1				補助		補助		補助																			$\frac{1}{2}$
	١	   4	пlг			1		2		3	4		2		9		7	8	(	6	0		11		12	13	14	ļ	15
ļ			বং	-								<u> </u>		<u> </u>		l						1		<u> </u>			1		_

Γ	i	始	)cm	_													1			-		J		
	L	路内閣	t = 10	E H																				
	i I	表層(13)	t = 3cm	m <sup>3</sup>																				
	I	下層路盤	t = 15cm	m <sup>3</sup>																		83.80		
	İ	上層路盤	t=17cm	m <sup>3</sup>																		83.80		
l-	- - - - - -	上層路盤 下層路盤 表層(13) 上層路盤 下層路盤 表層(13)	t=3cm	m <sup>3</sup>																		83.80		;
仮復旧工	X   X    X     X     X     X    X	下層路盤	= 14cm	m <sup>3</sup>																				
	į	上層路艦	=15cm 1	$m^2$																				
	ļ	表層(13)	=3cm t	m <sub>z</sub>																				
	in the state.	路盤。	=16cm t	m <sup>z</sup>																				
		表層(13)	t=3cm t=16cm t=3cm t=15cm t=14cm t=3cm t=17cm t=15cm t=3cm t=10cm	m																				
				m <sup>3</sup>																				
	1 2 2	舗装取り壊し及びガラ処分	c	m <sub>3</sub>																				
垂	が 子 子	9壊し及	c	m <sup>3</sup>																		4.18		
金倉地下の横	計次ペンプ	舗装取	c	m <sup>3</sup>																		`		
4	-	,	cm <t< td=""><td>ш</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></t<>	ш																				
復旧工	- Agricultural	· 2季	上層路盤 t≤15cm 15cm <t< td=""><td>ш</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>6.40</td><td></td><td>0, 0, 0</td></t<>	ш																		6.40		0, 0, 0
壊し及び仮舗荘恒	異し		a路盤 t≥	ш																		176.		
表取り壊(		掘削幅 表	T	ш													1							
φ200 舗装取り壊し及び仮復旧工   舗装値		開開開開	1	m													1					88.20		0
ζφ	7	番号 距		I																		88		, c
(3)		人孔 番																						
		一																						
-		区分															1					補助	単独	11
	1	. 1	пЪ		9	2	17	18	19	20	21	22	23	24	25	0	97	27	28	29	30		神	

	舗装	種別		m		3	က											
	<b>F層路盤</b>	=10cm	m <sup>3</sup>															
	-層路盤	=10cm t	m <sup>3</sup>															
	管層(13)	=5cm t	m <sup>3</sup>															
	屋路盤 表	=10cm t	m <sub>3</sub>															
	層路盤 下	=10cm t	$m^2$															
	層(20)	=5cm t=	$m^2$															
	層(20) 基	=5cm t=	m <sup>3</sup>															
	層路盤 表	:14cm t=	$m^2$															
仮復旧工	上層路盤 下層路盤 表層(20) 基層(20) 上層路盤 下層路盤 表層(20) 基層(20) 上層路盤 下層路盤 表層(13) 上層路盤 下層路盤	ı t	$m^2$															
仮犯	勇(20) 上	=5cm t=	$m^2$															
	引(20) 基原	:5cm t=	m <sup>3</sup>															
	弱路盤 表層	14cm t=	m <sup>2</sup>															
	路盤 下屋	13cm t=	$m^2$ r															
	表層(13) 上層	5cm t=	m <sup>2</sup> n															
		0cm t=.	m <sup>3</sup> n															
	盤 路盤	7cm t=1																
	(13) 路盤	3cm t=1	2 m <sup>2</sup>															
3 =	.間 表層(13)		1 m <sup>2</sup>	00		10	10											
	人 化 阻		m	1.48.00		20.10	20.10											
i)	12 米中			M202-3-1 M201-1	M201-1	M201-2	M201-2 既設											
	科	<b>±</b>		201		201	201											
	~ (1) (2)	R		華田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田		補助	補助											
3	ir I	•	·	-		2	3	2	9	2	8	6	10	11	12	13	14	15

	銀	電別																			
	下層路機	t=10cm	m <sup>3</sup>																		
	ト層路盤 下層路盤	上層哈羅 t=10cm	m <sup>3</sup>																		
	表層(13)	t=5cm	m <sup>3</sup>																		
	下層路盤 表層(13)	t=10cm	m <sup>3</sup>																		
	下層路機	上海的 t=10cm	$m^2$																		
	<b>東層(20)</b>	本層(20) t=5cm	$m^2$																		
	仮復  日工   表層(20)   表層(20)   表層(20)   上層路線   表層(20)   其層(20)   上層路線	1975	m <sup>3</sup>																		
	下層路機	= 14cm	$m^2$																		
	仮復旧工 上層路縣	上/音/中部 :=10cm 1	m <sup>2</sup>																		
ľ	(P) (P) (P) (P) (P) (P) (P) (P) (P) (P)	=5cm t	m <sup>2</sup>																		
	新 (20)	=5cm t	m <sup>3</sup>																		
	7 国路機 3		$m^2$																		
	- 屋路燈	=13cm t	m <sup>2</sup>																		
	全屋(13)	=5cm t	m <sup>2</sup>																		
	路機	后间cm t	m <sub>3</sub>																		
	路機	t																			
	表層(13)	-	$m^2$																		
ф 200	人孔間		m																88.20		88.20
©		番号																			
		番人孔																			
	:	讏																	1		14
		区分																	補助	単独	全体
	j,	女女中	Ξ.	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		台	

Ī						1				1						Ī		1				T	٦
				m <sub>3</sub>																			
		残土		m <sup>3</sup>																			
		残		$m^3$	7.0		1.5																
				m <sup>3</sup>																			
				m <sup>3</sup>																			
		砕石)		m <sub>3</sub>																			
		埋戾し(砕石)		m <sub>3</sub>																			1
				m <sup>3</sup>																			1
	H			m <sub>3</sub>																			1
		\		m <sub>3</sub>																			
		埋戻し		m <sup>3</sup>	2.1		1.7																1
				m <sup>3</sup>																			1
				m <sub>3</sub>																		1	1
				m <sup>3</sup> I																		1	1
		掘削			9.3		3.4																-
				3 m <sup>3</sup>																			_
-			H	m <sub>3</sub>	33	23	3	0.															4
	金米ド回	開本件	况 仮復旧	n m	0.05 0.03	0.30 0.32	0.03 0.03	0.10 0.10														1	4
-			現況	n m	0		0.																4
=	1	掘削深 掘削深	THY I	m m	11	111 0.911	111	0.911														1	
Н		細門 福消 配当	E .	m n	0.77 0.911	0.60 0.911	0.78 0.911	0.60 0.911														1	
φ150 ±I		イだ三 新語 歴郷 一直		m r	0.	15.70 0.	0.	5.60 0.															1
φ		水山水			-3																	1	1
@		× 4			M12-7-3	IP.1	IP.1	IP.2															
		科	Ħ			205-1		205-1											<u> </u>				
			3			補助		補助															
	ĵ	۲ ا	奉	ì		П		2	3	4	5	9	7	$\infty$	6	10	Ξ	1	12	13	,	14	15

			m <sup>3</sup>																			
		<b>H</b>	m <sub>3</sub>																			
		<b>八</b>	m <sub>3</sub>																	8.50		8.50
			m <sup>3</sup>																			
			m <sub>3</sub>																			
		埋戻し(砕石)	m <sub>3</sub>																			
		堆原	m <sub>3</sub>																			
	H H		m <sub>3</sub>																			
	1		m <sub>3</sub>																			
		増戻し	m <sub>3</sub>																			
		本!	m <sub>3</sub>																	3.80		3.80
			m <sub>3</sub>																			
			m <sub>3</sub>																			
		粗测	m <sub>3</sub>																	0,		0
			3 m <sup>3</sup>			-														12.70		12.70
Ē			m m <sup>3</sup>																			
	辑柒直	現況   仮復旧	m																			
=	日本		m																			
-		掘削深 掘削深	m																			
H	三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三三	型型	m	1																		
φ 150	四十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二	き	m																	21.30		21.30
@		人孔 番号																				
-		6 番 人				+																
		区分																		補助	単独	全体
	ٳۯ	1 2 4	(年) (4)	16	t -	Ţ	18	Ç	61	21 2	22	23	24	25	26	27	28	29	30		仁	

土留工		DII	泰加	<u>4</u>																		
				m <sub>3</sub>																		
				m <sup>3</sup>	0	8																
		砂基礎		m <sub>3</sub>	3.20	1.18																
			承	m <sub>3</sub>	22																	
	管布設工		長 人孔減長	Ш	0.525		90															
			<b>基礎延長</b>	ш	15.18		5.60															
		「体 Dun 正体		Ш																		
		#長   比必直答		Ш	0.45																	
管布設工		等 体 所 具 人 习 減 長	rek   ヘ犯	m m	15.25		5.60															
φ150 管オ	1 1 1	人七三 田郷 参り		ш	15.70		5.60															
3		* 1	無り		M12-7-3 IP.1	IP.1	IP.2															
		柳 水	<b>(</b> H		N 205-1		205-1															
		\$ <u>\</u>	R S	,	補助		補助										_					
	ĵ	Υ ×	神	Į.	-		2	c	0	4	5	C	٥	7	∞	6	10	11	1.2	13	14	15

上留口		BH 機種	Ħ.																			
			m <sup>3</sup>																			
			m <sup>3</sup>																			
	1	砂基礎	m <sup>3</sup>																	4.38		4.38
	1	砂	m <sup>3</sup>																			
	管布設工	人孔減長	ш																			
:	鮰	基礎延長	ш																	20.78		20.78
		PE直管	ш																			
		片受直管	ш		T																	
Н	_	長 人孔減長	ш																			
◆150 管布設工		世 管体延長	ш																	30 20.85		30 20.85
φ 1	×	番号 距離	m																	21.30		21.30
6		人孔																				
-									-											h	ij	14
-	] It	/ / / / / / / / / / / / / / / / / / /	· I	16	17	Ģ.	10	19	50	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	華	合計 単独	全体

Ī		0 E/L	3数	Ш																				
	支保工	OFT	7. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2.	ш																				
		- EIL	政	ш																				
	·	11-4 00-	H=4.00m	ш																				
	页 矢板長	02 0-11	H=3.50m	ш																				
	量鋼矢框	00 0-11	H=3.00m	ш																				
	土留工(軽量鋼矢板 矢板長)	02 071	H=2.50m	ш																				
		-00 0-11	H=2.00m	ш																				
	H=3.80m	III-4 00.	H=2.50m H=2.50m H=3.00m H=3.00m H=4.50m H=4.00m H=2.00m H=2.50m H=2.50m H=5.50m H=3.50m H=3.50m H=4.00m	ш																				
	段:矢板長 H=3 50m	.00111	H=4.00m	ш																				
	下段:9   H=3	0 0 0 11	H=3.50m	ш																				
	(軽量鋼矢板設置·撤去) 上段:掘削深 下段:矢板長 Om   H=250m   H=300m   H=350m	111-9 50-1	H=3.50m	Ш																				
	5 上段	11-000	H=3.00m	ш																				
	÷板設置•撤∋ H=9 50m	11-000	H=3.00m	ш																				
	:鋼矢板    H=	11-0-0-11	1 H=2.50n	Ш																				
				Ш																				
-	+	1.1	H=2.00m	Ш																				
$\phi$ 150	人孔間			ш		15.70		5.60																
(3)		人孔 番号			M12-7-3	IP.1	IP.1	IP.2																
•		部番			·	205-1		205-1			·		•		·	İ		·	·		·			
		安区				補助		補助																
	Ĭ,		争					2	3	4		2		9	7	,	$\infty$	6	10	11	61	13	41	15

		3段	ш																		
1	支保工	2段	ш																		
		1段	Ш																		
/	.)	H=4.00m	ш																		
1 1	: 矢板長	H=3.50m	ш																		
7	量鋼矢柩	H=3.00m	Ш																		
1	土留工(軽量鋼矢板 矢板長)	l=2.50m F	ш																		
-	#	=2.00m F	ш																		
	H=2.00m H=2.50m H=3.00m H=3.00m H=3.80m H=3.80m	=4.00m H	ш																		
承	m H	=4.00m H	ш																		
下段:矢板長	H=3.50	:3.50m H=	ш																		
	u u	3.50m H=	ш																		
上段:掘	H=3.00	3.00m H=	ш																		
・撤去)	u I	3.00m H=	ш																		
被設置	H=2.50	50m H=:	ш																		
(軽量鋼矢板設置・撤去) 上段:掘削深		50m H=2	ш																		
十十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十	H=2.00m	.00m H=2	m																		
	人孔誾 一		m																21.30		21.30
φ .	人子   米中		П																21.		21.
9	× 本																				
	称			1	-		,			'	'	'	'	'	'	,		'			
	\$ 12	R N																	補助	単独	全
	j, z	~ 海	ı	16	17	ς.	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		ኅ	

		路盤	$t\!=\!10\mathrm{cm}$	m <sub>3</sub>			4.35														٦
		表層(13) 1	3cm t=	m <sup>3</sup>			4.35														_
		路 表層	cm t=		c	7	4														_
		路 下層路盤	t=17cm $t=15cm$ $t=3cm$	m <sub>3</sub>	10 10	4															_
		上層路盤	$t = 17c_1$	m <sup>3</sup>	10 10	14.14															
	HΤ	表層(13)	t = 3cm	m <sub>3</sub>	19 19	14.14															
	仮復旧工	下層路盤 表層(13)	t=3cm $t=15cm$ $t=14cm$ $t=3cm$	m <sub>3</sub>																	_
		上層路盤 下	15cm t=	$m^2$																	7
			cm t=																		_
		表層(13)	m t=3	$m^2$																	_
		路盤	$t\!=\!16\mathrm{cm}$	m <sup>2</sup>																	
		表層(13)	$t\!=\!3cm$	$m^2$																	
		1分		m <sup>3</sup>																	
		舗装取り壊し及びガラ処分		m <sup>3</sup>																	7
		壊し及		m <sup>3</sup>	0.61	10.7	0.13														_
	舗装取り壊[	浦装取り					)														_
	쇎	44		m <sub>3</sub>																	_
Н		切断	n 15cm <t< td=""><td>ш</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></t<>	ш																	
(仮復旧		Ę,	$t \leq 15 \mathrm{cm}$	m	91 40	01.40	11.20														
舗装取り壊し及び仮復旧工	舗装幅	表層	上層路盤	m	0.77	0.78	-														
接取り		掘削幅		m	0.77	0.00	09.0														_
φ150 舗		イだ三番	T-ME	m	70	2	5.60														_
φ	1	米中田				7															_
(3)		\ \ \			M12-7-3	II :I	IP.2														
		*				1	-1									+				1	$\dashv$
		掛	Ш		1-206		功 205-1														$\dashv$
		↑ ½		,	田 孝	1	2 補助						~	_	0		- 2	3		4	2
	Î	Υ ×	奉っ	H	-	1	2	3		5	9	7	00	6	10	11	12	13	•	14	15

(2.5)	г	- 1	-				1	- 1				1	1	1	1						1	-	- 1	-	<del></del> 1
(2.5) 音番 人孔 番号   (2.5) (4.5			路盤 t=10cr	m <sup>3</sup>																			4.35		4.35
(2.5) 音番 人孔 番号   (2.5) (4.5			表層(13) t=3cm	m <sup>3</sup>																			4.35		4.35
(2.5) 音番 人孔 番号   (2.5) (4.5		-	下層路盤:=15cm	m <sub>3</sub>																			12.12		12.12
(2.5) 音番 人孔 番号   (2.5) (4.5		-	上層路盤 =17cm	m <sub>3</sub>																					12.12
(2.5)   (2.5)   (3.5)   (4.	1	1	長層(13) :=3cm t	m <sub>3</sub>																					12.12
(2.5) 音番 人孔 番号   (2.5) (4.5	1	₩ (位復 li	「層路盤 事     = 14cm 14cm 14cm 14cm 14cm 14cm 14cm 14cm	m <sub>3</sub>																					
(2.5) 音番 人孔 番号   (2.5) (4.5		-	:層路盤 T =15cm t	m <sup>2</sup>																					
(2.5) 音番 人孔 番号   (2.5) (4.5		F	)層(13) =3cm t:	m <sup>2</sup>																					
(2.5) 音番 人孔 番号   (2.5) (4.5			路盤 表 =16cm t:	m <sup>2</sup>																					
(2.5) 音番 人孔 番号   (2.5) (4.5		L	層(13)   =3cm t=	m <sup>2</sup>																					
(2分 管 番 人孔 番号   (2000 ) 横 (2000 )	=			m <sub>3</sub>																					
(2分 管 番 人孔 番号   (2000 ) 横 (2000 )			びガラ処	m <sub>3</sub>																					
(2) 信 番   (4)	Í	級し	9壊し及 																				.74		0.74
(2) ゆ 150 舗装幅	1	浦装取り	舗装取																						
(2) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4		-		-																					
(2) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4	復旧工		切断 15cm 15																				.60		09:3
(2) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4	及び仮	宏唱	S層 弱路盤 t≦																				42		42
(2) (2) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4	長取り壊し	罪																							
区分     番       本     A       A     B       A     A       B     B       A     A       B     B       B<	.50 舗装		難知期																				30		30
(2) (2) (3) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4	φ1	7		п																			21.		21.
区       公       節       締	@																								
区     無     当     4       文     型     第     *		御																							
																							補助	単独	全体
10	ŀ	l ÎÎ	中	ì	16	1.7	-	18	19	20	21	66	66	2,1	24	25	96	27	28	29		30	*``]		

93

	報	種別		3	4													
-	下層路機	_	m <sup>3</sup>															
	上層路機	t=10cm t=10cm	m <sub>3</sub>															
		=5cm t:	m <sup>3</sup>															
	異路縣 表	10cm t=	m <sub>3</sub>															
	上層路縣 下層路線 表層(13)	t=5cm t=10cm t=10cm t=5cm	m <sup>2</sup>															
		cm t=	2 n															
	20) 基層(20)	cm t=	m <sup>2</sup>															
	下層路線 表層(20)	m t=5	m <sub>3</sub>															
	四四日	t=10cm t=14cm t=5cm	$m^2$															
	仮復旧工) 上層路縣	1 t=10c	$m^2$															
	集層(20)	t=5cn	$m^2$															
	下層路盤 表層(20)	t=14cm t=5cm t=5cm	m <sup>3</sup>															
	下層路機	t=14cm	$m^2$															
	上層路機	t=13cm	$m^2$															
	表層(13)		$m^2$															
	路機	t=10cm t	m <sup>3</sup>															
	路機	n t																
	表層(13)		$m^2$															
φ 150	人孔間割		m	15.70	5.60													
φ		番号 斑																
@		人孔		M12-7-3 IP.1	IP.1 IP.2													
	1	御 梅		205-1	205-1													
		· 公 公		補助	補助													
	1	* ~ u		1	2	3	4	5	9	2	8	6	10	11	12	13	14	15

		無 種 別 別																			
		下層路盤 = 10cm	m <sub>3</sub>																		
		上層路盤 下層路盤 t=10cm t=10cm	m <sub>3</sub>																		
	-	5層(13) 」 =5cm t	m <sub>3</sub>																		
		下層路盤 表層(13) t=10cm t=5cm		=																	
		上層路盤 T t=10cm t=	m <sup>2</sup>																		
	-	/盤  表層(13) 上層路盤 下層路盤 表層(20) 基層(20) 上層路盤 下層路盤 表層(20) 基層(20) 上層路盤 下層路盤 表層(13) 上層路盤 下層路壁 下層路壁 上層路壁 下層路壁 (10cm t=5cm t=13cm t=14cm t=5cm t=10cm t	m <sup>2</sup>																		
	-	上層路盤 下層路盤 表層(20) 基層(20) 上層路盤 下層路盤 表層(20) 基層(20) t=13cm t=14cm t=5cm t=5cm t=10cm t=14cm t=5cm t=5cm	m <sub>3</sub>																		
		■路盤 表別 14cm t=	m <sup>2</sup>																		
H <u>0</u>	恢復旧工	郵路艦 下月 10cm t=	m <sup>2</sup>																		
17	体復	f(20) 上層 :5cm t=	m <sup>2</sup>																		
	-	(20) 基層 5cm t=	m <sub>3</sub>																		
	-	路盤 表層 4cm t=	m <sup>2</sup>																		
		路盤 下層 3cm t=1	2 m																		
		(13) 上層 (cm t=1	2 m <sup>2</sup>																		
		·盤 表層(13) 10cm t=5cm	m <sup>2</sup>																		
	1																				
	L	表層(13) 路橋 路 t=3cm t=17cm t=	m																		
0			m <sup>2</sup>																0		0
φ 150	7	号 距離	Ε																21.30		21.30
©		人孔 番号																			
-		梅																			
-		区分●																	補助	単独	全体
-	] 1		h H	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		4年	<u>₩</u>

_																						
				$m^3$																		
		1 1		m <sup>3</sup>																		
		残土		$m^3$			1.9															
				m <sup>3</sup>																		
				m <sup>3</sup>																		
		円)		m <sup>3</sup> n																		
		埋戻し(砕石																				
		埋月		m <sub>3</sub>																		
	ŦΤ			m <sub>3</sub>																		
				$m^3$																		
		埋戻し		m <sup>3</sup>																		
		揮		m <sub>3</sub>	0.5		3.7															
				m <sub>3</sub>																		
				$m^3$																		
		ĺ		m <sup>3</sup>																		
		掘削		m <sup>3</sup>	1.3		0.9															
				$m^3$																		
	1m	nL	仮復旧	ш	0.10	0.22	0.10	0.22														
	金米市	開牧戶	現況 仮	m	0.20	0.12	0.20	0.12 (														
,	1	學企			0	0.895 0	0	.203 0														
	-	十込   苗当   新	ב אינ	ш	3		9	1														
	」掘削深			Ш	0.953	0.836		1.569														
H		新型		Ш	0.74	09.0	0.80	0.60														
φ 75			H다.	m		2.70		8.60														
4			番号		M202-3-1	IP.1	IP.1	IP.2														
i						202-2		202-2						1								
						補助		補助														=
,	データーが					П		2	,	3	4	ĸ	9	7	8	6	10	11	12	13	14	15
L																						

(4) (27) (27) (27) (27) (27) (27) (27) (27	_																			щ,.	. 13	U-1X-1	, <del>_</del> _ ,	<u>,                                    </u>
(2)   (2)					$m^3$																			
(2)   (2)   (2)   (3)   (4)			لد		$m^3$																			
(元)   (元			残二		m <sub>3</sub>																	2.60		2.60
(2) 音楽					m <sub>3</sub>																			
(2) 管 番					m <sub>3</sub>																			
(2) 管 番			华石)																					
(2) 情報 (2) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4			里戻し(4																					
( )   ( )			7																					
(2)   (2)   (4)		H H																						
(2)   (2)   (2)   (3)   (4)			\																					
(五)     (4.17)     (4.17)     (4.17)     (4.17)     (4.17)     (4.17)     (4.17)     (4.17)     (4.18)     (4.18)     (4.19)			埋戾[																			.20		.20
(五)   (五)																						4		4
(4)   (5)   (4)																								
(五) 中 475 土工 (五) 作番 糸																								
(4)			掘削																			.30		.30
(4) 6.75 土工																						7		7
(4) 675 土工 (5) 管番 番号 m m m m m m m m m m m m m m m m m m	-	1	1																					
(4)     675     土工       区分 管 番		给托	HIT AX /+	況 仮																				
(4)     ゆ75     土工       区分 管番 番号	-	1																						
(本)     (本)<	•	1	浴苗	Д							-													
(4)     475       区分 管 番	-				Ш																			
(五)     (五) </td <td>f</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>ш</td> <td></td>	f				ш																			
(五)     (五) </td <td>φ 75</td> <td>17</td> <td>開開開</td> <td>H다그ન</td> <td>ш</td> <td></td> /td> <td></td> <td>11.30</td>	φ 75	17	開開開	H다그ન	ш																	11.30		11.30
区     華     単     分       企     一     一     一     一     一       約     一     一     一     一     一	4		人孔	番号																				
区         華         単         併           A	Ì					1							ı											
	-															1						補助	東独	全体
<u> </u>	•					16	1.7	-	18	10	.50	21	22	23	2.4	25	26	27	28	29	30		<b>Д</b> П	

				m <sub>3</sub>																	
				m <sub>3</sub>																	
		砂基礎		m <sub>3</sub>	0.38	1.51															
ļ		砂		m <sup>3</sup>					ı			T				ı					
ļ	管布設工		人孔減長	ш	0.525																
ļ	管布		基礎延長	ш	2.18		8.60														
ļ		: DC古俗		ш																	
ļ		于月上海		ш																	
1 1		1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		ш	0.45																
管布設工		<b>熔</b> 体站 E	_	ш	2.25		8.60														
φ 75	1 71 88	                         	H 다	m	2.70		8.60														
4		人孔			M202-3-1 IP.1		IP.2														
		4	ш		b 202-2		b 202-2														
		データマク			1 補助		2 補助	٠	4	5	9		8	6	10	-	4	12	13	14	15

				$\mathrm{m}^3$																		
				$\mathrm{m}^3$																		
		砂基礎		$\mathrm{m}^3$																1.89		1.89
		砂		$\mathrm{m}^3$																		
	殼工		人孔減長	m																		
	管布設工		基礎延長人孔減長	m																10.78		10.78
		DE店签	FELET	m																		
		上河古祭	音冲延发 人名威莱 月文电音	m																		
		当料上	入が成せ	m																		
管布設工				ш																10.85		10.85
φ 75	1 1 1 1	日子と国権出	표하다	ш																11.30		11.30
4		人孔																				
		財	Ш																	1	П.	14
		データマン			16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	補助	合計 単独	全体

			권																
			3段	Ш															
	土杏年	XX	2段	ш															
			1段	m															
			=4.00m	ш															
	十四丁(解鲁德女娲 朱炳县)	ハベドノ	:3.50m H	m															
	留午店	一个次	3.00m H=	m															
	/ 情湖)	- (	50m H=3	ш															
	上函十	T ⊞ ⊣	0m H=2.																
		ш	m H=2.0	ш															
		H=3.80m	H=4.00	ш															
	板長	H=3.50m	H=4.00m	ш															
	下段:矢板長	H=3	H=2.00m H=2.50m H=2.50m H=3.00m H=3.00m H=3.50m H=3.50m H=4.00m H=4.00m H=2.00m H=2.50m H=2.50m H=3.00m H=3.50m H=3.50m H=4.00m	m															
		0m	=3.50m I	ш															
	上段:掘削深	H=3.00m	:3.00m H	ш															
	・撤去)	J	.00m H=	m															
	(軽量鋼矢板設置・撤	$H\!\!=\!\!2.50m$	50m H=3																
	量鋼矢	ŀ	)m H=2.8	ш															
		H=2.00m	n H=2.5(	ш															
	上留工	H=	H=2.00 <sub>I</sub>	ш															
上留工		וום	極相 機	4															
φ 75	国 12	くた同一品報品	421	ш	2.70	8.60													
4		人孔			M202-3-1 IP.1	IP.1 IP.2													
J		<u> </u>																	
		様	Ш		202-2	202-2													
		\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\			補助	補助													
		ゲータ	海		Ţ	2	c:	4	5	9	2	8	6	10	11	12	13	14	15

		3段																			
	1 1	3€	ш																		
	支保工	2段	Ш																		
		1段	ш																		
-		-4.00m	Ш																		
	板長)	.50m H=	ш																		
	矢板 矢	0m H=3.	п																		
	圣量鄉	H=3.00	ш																		
	土留工(軽量鋼矢板 矢板長)	H=2.50m	Ш																		
	$\mathbb{H}$	H=2.00m H=2.50m H=2.50m H=3.00m H=3.00m H=3.50m H=3.50m H=4.00m H=4.00m H=2.00m H=2.00m H=3.00m H=3.00m H=4.00m	Ш																		
ŀ	H=3.80m	4.00m H	Ш																		
		00m H=																			
	下段: 矢板長 H=3.50m	)m H=4.	Ш																		
	下 一 一	H=3.50	Ш																		
	上段:掘削深 H=3.00m	H=3.50m	Ш																		
		=3.00m	ш																		
	· 横上 (平)	.00m H	Ш																		
	(軽量鋼矢板設置・撤 )m H=2.50m	.0m H=3																			
,	<b>量</b> 鋼矢/	m H=2.5	Ш																		
		H=2.50	ш																		
	上留工 H=2.0	I=2.00m	m																		
上魯工		BH 素																			
+			<u> </u>																	,	0
φ 75	人孔間	出	m																11 30		11.30
4	×	等记号																			
ŀ		<del>—</del>																			
ŀ		区分屬																	4 計	ス	子 会 本
ŀ		/ 海 / 中 図		16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		□ 油 ←	+
	Ĩĥ	梅						.7	.7	Ç/1	27	۲.7	7.7	۲۷	7.7	27	.7	(+)		ŲΠ	

		路盤	$=10 \mathrm{cm}$	$m^3$																
		層(13)	=3cm t	$m^3$																
	ŀ	引路盤 表	15cm t=	m <sub>3</sub>																
		路盤 下層	7cm t=	m <sup>3</sup> 1																
		13) 上層	cm t=1																	
	仮復旧工	盤 表層(:	t=3c	m <sub>3</sub>																
	倾	2 下層路	t=14c	$m^3$																
		上層路盤	$t\!=\!15\mathrm{cm}$	$m^2$																
		表層(13) 上層路盤 下層路盤 表層(13) 上層路盤 下層路盤 表層(13)	t = 3cm	$\mathrm{m}^2$																
		路盤	=16cm	$m^2$																
	•	表層(13)	t = 3cm $t = 16cm$ $t = 3cm$ $t = 15cm$ $t = 14cm$ $t = 3cm$ $t = 17cm$ $t = 15cm$ $t = 3cm$ $t = 10cm$	$m^2$																
				$m^3$																
		舗装取り壊し及びガラ処分		m <sub>3</sub>																
	)	臭し及び					1.38													
	舗装取り壊し	装取り場		m <sub>3</sub>			1.3													
	舗装.	鴾		m <sub>3</sub>																
ᆸ		切断	20cm<1	m	5.40		17.20													
仮復旧.		负	$t \leq 20 \mathrm{cm}$	m																
舗装取り壊し及び仮復旧工	舗装幅	表層	上層路盤 t≤20cm 20cm <t< td=""><td>m</td><td>0.74</td><td>0.80</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></t<>	m	0.74	0.80														
接取り		掘削幅		m	0.74	0.80	09.0													
φ75 鲁		おに同じません。日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日	4614	m	2.70		8.60													
4		人孔			M202-3-1 IP.1	IP.1	IP.2													
		<u></u>				II														
		極	П		功 202-2		功 202-2													
		データスス			[ 補助		2 補助		_,			4	~~		0	1	12	13	14	15
		ik	梅		-		2	3	4	5	9	2	∞	6	10	11	1.	I	<u> </u>	1

																	- '	щ,.		J-12 - J		- (
		路盤	=10cm	$m^3$																		
	-	多層(13)	=3cm t	m <sub>3</sub>																		
	-	表層(13) 上層路盤 下層路盤 表層(13) 上層路盤 下層路盤 表層(13)	t = 3cm  t = 16cm  t = 3cm  t = 15cm  t = 14cm  t = 3cm  t = 17cm  t = 15cm  t = 3cm  t = 10cm	m <sup>3</sup>																		
	-	層路盤 下	=17cm t=	m <sup>3</sup>																		
	H	層(13)上	=3cm t=	m <sup>3</sup>																		
:	仮復旧工	引路盤 表质	14cm t=	m <sup>3</sup>																		
	-	路盤下層	15cm t=	m <sup>2</sup> I																		
	-	(13) 上層	3cm t=	m <sup>2</sup> n																		
	- 1	路 表層	3cm t=																			
	L	13) 路盤	cm t=10	$m^2$																		
-		表層(13)		$\mathrm{m}^2$																		
		ラ処分		m <sub>3</sub>																		
		人及びガ		m <sub>3</sub>																		
:	舗装取り壊し	舗装取り壊し及びガラ処分		$m^3$																1.78		1.78
	舗装]			$\mathrm{m}^3$																		
ᆸ		切断	上層路盤 t≤20cm 20cm <t< td=""><td>ш</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>22.60</td><td></td><td>22.60</td></t<>	ш																22.60		22.60
饭復旧_		负	$t \leq 20 \mathrm{cm}$	m																		
舗装取り壊し及び仮復旧工	舗装幅	表層	上層路盤	m																		
舗装取り		掘削幅		m																		
φ 75		開業品	1	m																11.30		11.30
4		人孔																				
-		砂米																				
-		<b>₹</b>	3																	補助	単独	全体
		ゲーダ			16	17	~	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		4	

		舗装	種別		6	6													
,				m <sup>3</sup>															
	-	上層路盤 下層路盤	$t\!=\!10\mathrm{cm}\ t\!=\!10\mathrm{cm}$	m <sup>3</sup>															
	L			m <sup>3</sup>															
	•	上層路盤 下層路盤 表層(13)	m t:	m <sup>3</sup>		68.9													
	-	路盤 下層	10cm t=	m <sup>2</sup>	0	68.9													
			5cm t=	m <sup>2</sup> r	0	6.89													
	F	20) 基層(20)			0	9 68.9													
	•	盤表層(	cm t=5	m <sub>3</sub>		6.8													
	Н	上層路盤 下層路盤 表層(20)	m t=	$\mathrm{m}^2$															
			t=10c	$m^2$															
		基層 (20)		$\mathrm{m}^2$															
		下層路盤 表層(20)	t=14cm $t=5cm$	m <sub>3</sub>															
		下層路盤	t = 14cm	$\mathrm{m}^2$															
	Ī	上層路盤		$\mathrm{m}^2$															
		表層(13)	=5cm t	$\mathrm{m}^2$															
	ı	路盤	=10cm t	m <sup>3</sup>															
	-	路盤	=17cm t=	$m^2$															
	L	表層(13)	n t:	$m^2$															
ф 75	_	八九二司   表版   田離	_	m	2.70	8.60													
4		* 人孔			M202-3-1 2 IP.1	1P.1 -2 IP.2													
		独	Ī		1 202-2	1 202-2													
		-A 区公	пЪ		補助	補助										2.	~	1	
		1	梅		1	2	8	4	2	9	2	8	6	10	11	12	13	14	15

		舗装	種別																			
•				$m^3$																		
	•	上層路盤 下層路盤	$t\!=\!10cm$ $t\!=\!10cm$	$m^3$																		
			t = 5cm	$m^3$																		
		下層路盤	t = 10 cm	$m^3$																8.89		8.89
		上層路盤 下層路盤 表層(13)	t=10cm $t=10cm$ $t=5cm$	$m^2$																8.89		8.89
		基層(20)	n	$\mathrm{m}^2$																8.89		8.89
		表層(20)	t = 5cm	m <sup>3</sup>																8.89		8.89
		下層路盤	=14cm	$\mathrm{m}^2$																		
	仮復旧工	上層路盤	t = 10cm	$m^2$																		
	Ø.	基層(20) 上層路盤 下層路盤 表層(20)	t=5cm $t=10cm$ $t=14cm$ $t=5cm$	$m^2$																		
				m <sub>3</sub>																		
		下層路盤 表層(20)	t=14cm $t=5cm$	$\mathrm{m}^2$																		
				$m^2$																		
		表層(13) 上層路盤	t=5cm t	$m^2$																		
	ľ	路盤	=10cm	m <sub>3</sub>																		
		路盤	t = 17 cm	$m^2$																		
		表層(13)	t=3cm $t=17cm$ $t=10cm$ $t=5cm$ $t=13cm$	$m^2$																		
φ 75	_	とおいる。日本の世界を表現の表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表	_	m																11.30		11.30
4		人孔																				
•		邻																				
ŀ		⟨₹  ⊻	3																	補助	単独	全体
		ダーゲ	海市		16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		仙	

				T	1	1	ı	ı	ı	1	ı	1	1	ı	1		T		
No.1		庫別																	
当なが	ンが低于	250 200 150																	
E	ī	250 2	23	23	-													9	6
ŀ	H 1	07																	
1	÷																		
上ででく 上巻神 上ででく	H 中	E 0074																	
1,004	1	基礎工	_	1														箇所 3	箇所 3
早 种田	<b>恒</b> 斜		59	54	59													mm 112	mm 112
		20																	
10 To 10 To	調整モルタル	20~70	1	-														箇所 3	
127	九間	T-14																組 3	3 凝
-	<	5 10 15 T-25 T-14																	
温度 歌い バボ	6/6	10																	
金田市				-	-													個 2	10000000000000000000000000000000000000
器	計	9 9																	
<b>4</b>	燕	30 4		-														13	面 3
		180																	
器	訓	30 60 90 120 150 180 30 45	-	П	н													個 3	33
		90 12																	
担		09																	
ŀ																		Tree!	Town .
.1	,	60 90 120 150 180		П	-													個 3	国 8
	₫.	120 1																	
	41∆	90																	
Ari	母!																	3	囯 🤉
_	1	100																	
17	明化	150																	
×I	Ĭ	50 200	-															66所	60 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0
#1		25		-														簡月 2	掴 27
計算		V11																	
<u> </u>	_ !	mu -	0	0	0														
<b>サマンホール計算書</b> ※3. ※		管底高 落差	0.02	37.506 0.020	37.571 0.050														
\ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \	<	<b>新</b>	7.371	7.506	7.571														
中。	Ė.	後に	250 37.371 0.020	250 3	300														
1	-	管底高	37.351	37.486	37.521														
地王		倭	250 37.	250 37.	250 37														
	2	狀	3.569	3.644 29	3.619 2														
î o	恒			1	+														
	岩駿河		1 40.92	2 41.13	3 41.14														
補助	インボード	等	M202-4-1	M202-4-2	M202-4-3													小計	4
Ľ			_		_ <	<u> </u>	l	<u> </u>	1	l	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	1	l		

		<u> </u>									1							
No.2 画像	種別	2007																
# !	150																	
可とう継手	250 200 150	23	7														個 4	10年
	4 25										-							
	40																	
基礎	03+																	
大小**ウ 日十**ウ 日	基礎工	П	П														箇所 2	箇所 2
調整高		27	23														mm 50	mm 50
調整モルタル	20~70																箇所 2	箇所 2
人孔蓋	T-25 T-14																	m.
7	15 T-:	-	-														2 組	器 2
調整リング	5 10 15																1 個	1 個
幽	09																	
蜂	30 45 60																個 相 1 1	個 個 1 1
審	60 90 120 150 180																	
垣	90 1																1 個	1 個
	30 60																	
											-						1 個	1 個
# ;	120																	
水	60 90 120 150 180																1 個	1 個
倒上	0 版	1															個 2	個2
<b>是</b>	150 10																簡所 1	箇所
削孔	250 200 150 100	-	-														カン所 箇所 2 1	カン所 箇所 2 1
#   P	250										_				1			
1 / T																		
7 - 1		9 150	0															
かぎし	黎 5.	1.69	0.020															
1カイノウ: 第7年 第7年 4	径 管底高	200 41.622 1.699	42.547															
1			200		_	_					1	Ц		+				
第五年	径管底高	0 39.923	200 42.527															
		17 200							$\vdash$		1							
V	张	3.117	1.563								1							
を開発を開発し		1 43.04	2 44.09								1							
インホール	番	M201-1	M201-2														十二	40

(H=取付管土被り) 2(2.51<3.30) 3(3.31<4.10)	4 5 6 7 8 1 2 3 4 5 6 7 8	箇所																													
$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	7 8 1 2 3																														
Aタイプ       (H=取付管土被9)         1 (H<1.40)	1 2 3 4 5 6 7 8 1 2 3 4 5 6 7	箇所																													
管 大向 下流側	1 016 Kg	<b>\</b>	J 右																												
100 11111								100																			_ _				_
管底深		ш			3.549		3.624	3.619																							
人孔間		m		46.20		45.90		6.10			ı							-				1			ı		<del>                                     </del>		ı		_
(A) (A)	₹				M202-4-1		M202-4-2	M202-4-3																							
称				202-4		202-4		202-4																			<u> </u>				
<b>₹</b>				補助		補助		補助																			L				_
IL A	を			_		2		3	4	2	(	9	ľ	-	∞	6	10	,	1	12	13		14	15		16		17		18	

8 8 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
---

	神 2002-4	1   	Ī							11一臣(土)	1			-		斯=H)	(H=取 仕筍 十絁り)			
万 断 断 断	6	1		管底深	<u> </u>	取付管式	が正面が	Cタイプ 1 (H<1.40)		H=4×15	(H=取付管土被9) 2 (1.41<1.80)		1 (1.81	1 (1.81<2.50)	ロタイプ	2 (2.51 < 3.30)	30)		3 (3.31 < 4.10)	
新 新 新	202-4	人九 軍力	불				0元期 1	2 3 4	7	8 1 2 3	3 4 5 6	7 8 1	2	5 6 7 8	1 2	3	8 2	1 2 3	4 5 6	7 8
脚脚	202-4		m	m			<b>↓</b>		신팬	箇所						箇所				
順 順 順 明 明	202-4						右													
編	1		46.20		1		左													
補助補助		M202-4-1		3.549	-		七													
補助	202 - 4		45.90		]		左													
<b>無</b>		M202-4-2		3.624		NO :	4													
	202 - 4	M202-4-3	6.10	3.619	]		左													
							-													
					+	+	1								-				1	
			1																	
			1																	
														+	1					
						1														
					-	$\frac{1}{2}$	-												_	

			Cタイプ (H=取付管土被り) Dタイプ Dタイプ	1 (1.81 1 2 3 4	<b>御</b> 所 <b>御</b> 所												
		1	1 (1.81<22. 8 1 2 3 4 5 5 6 7 1 1 2 1 3 4 1 5 6 7 1 1 2 1 3 1 4 1 5 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1														
			2 (1.41<1.80)	0 7 7 0	光												
			1 (H<1.40)	2 3 4 5 6	= = =												

垂 水																											
	4年8年	\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\		1		1				-		+		1				$\dashv$				+	T				
蓋種類	五 ブ	J B										l															
	7 8													ŀ													+
	9 2																										+
21	3 4																										1
	1 2											ļ															+
	2																										_
(9) <2.20)	2																										
管土被 3 (2.01	3 4																										-
及作	8 1 2 4 年 2																										
	7	ū																									
EA17	5 6																										1
E5	3 4																										1
	1 2																										1
	7 8																										
1.20	5 6																										
1 1 4	3 4																										
	1 2													L													+
方向 下流側	<u> </u>	. 14	左	早	左	早	左																				
取付管		NN	100	NU	100	$\Lambda$	100																				
100																											T
		22	6	6	4	4	6																				_
管底深	Ε	3.535	3.569	3.549	3.644	3.624																					
人孔間 距離	1 8	II	46.20		45.90		6.10																				
中		-1-1	-4-1	-4-1	-4-2	-4-2	-4-3																				Ī
Z <del> </del>	1	M205-1-1	M202-4-1	M202-4-1	M202-4-2	M202-4-2	M202-4-3																				
和			202-4		202 - 4		202 - 4																				
公			補助		補助		補助																				
1/4	一条		1		2		3	4	2	9	t	-	α	0	6	10	11	12	13	14	15	16	Į,	1.1	~	2	

		二																
	蓋種類		: 鋳鉄												,	7		
	柳頃		塩ビ															
		7 8																
	4 (2.21<3.00)	5 6																
	(2.21	3 4																
	4	2																
		8 1																
	(0)	6 7																
焼り)	1 < 2.2	2																
(H=取付管土被り)	3 (2.01 < 2.20)	3 4																
= 取付		1 2	Ā															
:H)		8	箇所													ļ		
ئ	(00)	2 9																
Eタイプ	2 (1.21<2.00)	4 5																
	2 (1.																	
		1 2																
		8 2																
	.20)	9 9																
	1 (H<1.20)	4																
	1	2 3																
		刊 1																
7.	カ河東海	1.010.1	$\downarrow$															
	取付管																	
	管底深		m															
			I															
1	人尤阿斯		m															
		争方																
		74																
	H -	<u>~</u> 便 厄														$\frac{1}{1}$		
															_	3	TĮ.	
		K X													4	無別	単独	
4		多く	,	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30			<□ 111111111111111111111111111111111111	

Bタイプ (H=取付管土被り)	2 (2.5																											
	0) 2 (1.41<1.80) 1 (1   2   3   4   5   6   7   8   1   2   3   4   5   6   7   8   1   2   3   3   4   5   6   7   8   1   2   3   3   4   5   6   7   8   1   2   3   3   4   5   6   7   8   1   2   3   3   4   5   6   7   8   1   2   3   3   4   5   6   7   8   1   2   3   3   4   5   6   7   8   1   2   3   3   4   5   6   7   8   1   2   3   3   4   5   6   7   8   1   2   3   4   5   6   7   8   1   2   3   4   5   6   7   8   1   2   3   4   5   6   7   8   8		<b>十</b>		VU 右		VU 右	100 左																				
		ш	M202-3-1	48.00	M201-1	20.10	M201-2	201 既設 20.10 1.718																				
	アを図	毎 下		1 補助		2 補助		3 補助	4	ια	9	7	0	0	6	10	11	1.9	3	13	14	15	Ç	10	17	C	07	_

Bタイプ (H=取付管土被り) 1 (1.81<2.50) 2 (2.51<3.30) 3 (3.31×	8 1 2 3 4 3 0 (8 1 2 3 4 3 0 0 6 8 1 2 3 4 3 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0																				
Bタイプ (H=取付管土被り) 1 (1.81<2.50) 2 (2.51<3.30)	3 0 1 8 1 2 3 4 3 0 1 8 1 2 3 4																				
Bタイプ (H=取付管土被り) 1 (1.81<2.50) 2 (2.51<3.30)	3 0 (8 1 2 3 4 3 0 (8 1 2														1						
Bタイプ (H=取付管土被 1 (1.81<2.50) 2 (2.51<3.30)	2   0   1   8   1   2   3   4   3   0   1   8   1											_	_	_	-	_					
1 (1.81<2.50)  1 (1.81 < 2.50)  2 (2.8)	2 0 7 4 2 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0																				
1 (1.81<2.50)  1 (1.81 < 2.50)  2 (2.8)	2 0 1 8 1 2 3 4 3 3 1 2 1 2 3 1																				
Bタイプ 1 (1.81<2.50) 0 0 1 5 6 7 8 1 9	0 0 1 8 1 7 3			1																	
1 (1.81<2.50)	1 8 1 0 C																				
1 (1.81<2.50)	/ 0 C																				
1 (1.81<2.8	С																				
c	4																				
	٠																				
1 1	7																				
0	χ,																				
(y) <1.80)																					
管土被り   2 (1.41<1.80)  3  4  5  6	4																				
N N	7																				
	o 緬																		~		-
40)	٥																				
A&17 (H<1.40	4																				
m 元 元 所 所	<b>1</b>																				
取付,																					
4317																					
管底深	ш																				
	Ш	1					1														
												-				-					
钷				ĺ	ĺ			i .				- 1		- 1		- 1		- 1	£		14
公金	番号																		補助	合計単独	全体
	A.礼	竹番     上配     管産深     取付管     方向       m     m     m     m	佐 番 大孔 番号 距離 管底深	佐 番   大孔 番   佐 森   市	香番 人孔 番号 距離 管底深 取付管 下流側   1 2   1   1	<ul><li>管番 人孔 番号 距離 管底深</li><li>m m ←</li><li>m m ←</li></ul>	音番 人孔 番号   上部   管底深   取付管 下流側   1   2     2       2       2         2         2         2         2         2         2         2         2         2         2         2         2       2       2       2	<ul><li>管番 人孔 番号 距離 管底深 取付管 下流側 1 2</li><li>m m m ← ← ← 1</li></ul>	<ul><li>管番 人孔 番号 距離 管底深</li><li>m m ← ← 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2 1 2</li></ul>	管番 人孔 番号 距離 管底深 取付管 下流側 12 m m m ← ← 「	「	<ul><li>管番 人孔 番号 上部 管底深</li><li>m m m</li><li>m m m</li></ul>	(音番 人孔 番号 上部 管底深 取付管 下説側 1 2 m m m m m m m m m m m m m m m m m m	(音番 人孔 番号 上部 管底深 取付管 下売側 1 2 m m m m m m m m m m m m m m m m m m	管番 人孔 番号 上部 管底深 取付管 下売側	首番 人孔 番号 上部 管底深 取付管 下部側 1 2 mm mm mm ← ← mm mm mm mm ← ← mm mm mm m	音番 人孔 番号 距離 管底深 取付管 下流側 12 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	音番 人孔 番号 距離 管底深 取付管 下流側 12 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	音番 人孔 番号 距離 管底深 取付管 下流側 12 m m m m m m m m m m m m m m m m m m	音番 人孔 番号 pa離 管底深 取付管 下流側 12 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	管番 人孔 番号 距離 音底深 取付管 下流側

/ お水桝取付管タイプ算定表 ②				<u> </u>	1001				
3		<u> </u>	人孔間	"副 管底深	VIG	取付管	大面 大海	Cタイプ     (H=取付管土被り)       1 (H<1.40)	3 (3.31
$\mathbb{X}$	Įm	番   入れ	番为 児離				1、700.7则	7 8 1 2 3 4 5 6 7 8 1	7 8 1 2 3 4 5 6 7 8 1 2
			m	m			$\downarrow$	箇所	
		~			7	NU			
補助	1 201		48.00		7	100			
					∞	NO	七		
iπ/ν	補助 201		20.10		3	100			
		M201-2		1.543	3	NO			
[11/	補助 201	11 既設	20.10	0 1.718	8	100	左		
i									
			_						
						-			

对作	寸管タイ		φ 200		100 mm	_	_	,											
称 人 人	7	· (4)	人孔間 距離	<b>眷底深</b>	<u> </u>	取付管 方向		Cタイプ H<1.4		(H=取付管土被9) 2 (1.41<1	(08.		1 (1.81		112	1 73	御一		1 1 2
Ħ	5			8		1	1 2	3 4 5 6	7 8 1	2 3 4	5 6 7	8	2 3 4 5	8 2 9	1 2 3	4 5 6 每時	7 8 1	2 3 4	5 6
				TIT		,			0										
	1																		
	- 1																		
	1				<u> </u>														
	- 1																		
ı	- 1																		
	1																		
1	-1																		
	l																		
	ı																		
	- 1						_	_						_					

1(9.31/3.00)	7 8	塩ビ 鋳鉄												7	-	
(H=取付管土桜り) 	7 8 1 2	箇所														
EAA7 (0	7 8 1 2 3 4 5 6 7	∳.em														
为向	下流側 1 2	<b>+</b>														
市什名																_
人孔間一等床深	田屋	m m														_
	管番 人孔 番号															_
	农区													古典	Z E	17.77
Ĭ,	をから	· ·	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		1m=	

			ſ	m3
				0.34
		ŲП	Ĺ	
			m3	m3
			0.25	0.09
			II	
舢			0.02	0.03
			×	×
薄			, ,	, ,
		舗装厚さ	0.03 m	0.2 m
		金	0.0	0
111111111111111111111111111111111111111			×	×
			ш	ш
重		施工量	15.4	22.6
		超	41	
谷				
			$t \leq 15 \mathrm{cm}$	t > 15 cm
	<u> </u>			
	<u>計</u>		アスファルト舗装版厚	アスファルト舗装版厚
		⊣	<b>卜舗装</b>	<b>卜舗装</b>
	· 一、	#	771	771V
		5	アスプ	77,
	カッター汚泥量算出表(補助)	7		

名	称	①	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
舗装版切断	Ľ.	47.20				47.20					_
舗装版切断	Ľ	27.00				27.00					_
舗装版 直接掘削積运	1 T										
直接掘削價X 舗装版	△⊥.										
直接掘削積達	入工					_					_
舗装版 直接掘削積i	スナ	18.41				18.41					_
舗装版		10.11				10.11					
直接掘削積達 舗装版						_					_
直接掘削積達	入工					_					_
舗装版 直接掘削積達 舗装版	入工					_					_
直接掘削積	入工					_					_
舗装版 直接掘削積i						_					_
舗装版破砕						_					_
舗装版破砕	Ľ.					_					_
舗装版破砕	Ľ	10.02				10.02					_
舗装版破砕	Г.					_					_
機械掘削工						_					_
機械掘削工						_					_
機械掘削工		21.00				21.00					_
機械掘削工						_					_
機械埋戻工						_					_
機械埋戻工						_					_
機械埋戻工						_					_
機械埋戻工						_					_
機械埋戻工						_					_
機械埋戻工		9.40				9.40					_
機械埋戻工						_					_

名 称	1)	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
残土処分工					_					_
残土処分工					_					_
残土処分工	21.00				21.00					_
残土処分工					_					_
残塊処分工					_					_
残塊処分工					_					_
残塊処分工	2.55				2.55					_
残塊処分工					_					_
建設廃材処理費	2.55				2.55					
流用土運搬(往路)										
流用土運搬(復路)										
流用土運搬(往路)										
流用土運搬(復路)										
流用土運搬(往路)										
流用土運搬(復路)										
積込工(流用)										
石綿管撤去積込工					_					_
石綿管継手取外し工					_					_
石綿管運搬工					_					_
石綿管殼処分					_					_
汚泥処分工	0.14				0.14	0.26				0.26
					_					_

## 管布設工集計表

名 称	1)	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)					_					_
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	36.35				36.35					_
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)					_					_
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)					_					
硬質塩化ビニール管					_					_
硬質塩化ビニール管					_					_
硬質塩化ビニール管					_					_
硬質塩化ビニール管					_					_
硬質塩化ビニール管					_					_
硬質塩化ビニール管					_					_
硬質塩化ビニール管					_					_
硬質塩化ビニール管					_					_
マンホール継手工					_					_
マンホール継手工					_					_
マンホール継手工					_					_
標識埋設シート	36.23				36.23					_
砂基礎工					_					_
砂基礎工					_					_
砂基礎工	7.64				7.64					_
砂基礎工					_					_

## 舗装仮復旧工集計表

名 称	1	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
表層工	18.40				18.40					_
路盤工	18.40				18.40					_
表層工					_					_
表層工					_					_
表層工					_					_
表層工	10.02				10.02					_
基層工					_					_
基層工	10.02				10.02					_
路盤工					_					_
路盤工					_					_
路盤工					_					_
上層路盤工	10.02				10.02					_
上層路盤工					_					_
上層路盤工					_					_
上層路盤工					_					_
上層路盤工					_					_
下層路盤工	10.02				10.02					_
下層路盤工					_					_
下層路盤工					_					_

_																			<i>,</i> ,		17.1	130		, <b>-</b>	_
			E 3																						
		1 1	E																						1
	岩	(後上	E	8.6		4.8		6.4																	1
			E																						1
	-		E .																						1
	ĺ	(中 計	E																						1
	<b>元</b> 三	理戻し(幹右) -	E	4.9		2.4		2.1																	
			E																						
	H H		E																						
		ŀ	E																						
	ĵ	理灰ー	E .	-																			1		1
		_	B.3																						1
			E																				1		
		-	m <sub>3</sub>	-																			1		1
	177	相三	m <sub>3</sub>	-		4.8		6.4															1		-
		-	m <sub>3</sub>																						
-		Ī	恢復旧 m	3	0.10	0.03	0.10	0.10	0.22																1
	舗装厚	ļ	規況 仮	က		0.03 0	0.10 0	0.20	0.12 0																
-	村 香				0.929		0.929		0.911																
-		烑	E	0.911		0.948	0.911	0.911	0.911																
H	掘削	哩	Ε	<sub>∞</sub>	_		0.60	_	0.60																
φ150 ±T	人孔間	距離	ш		15.80		7.80		13.50																]
$\Theta$		番号		IP.2	IP.3	IP.3	IP.4	IP.4	M205-1-1																1
		番人孔														1							$\frac{1}{1}$		1
		海			補助 205-1		補助 205-1		補助 205-1				-										+		
-	1	タ区分	中		1 補		2 補		3 補	4	5	9	7	8	,	6	10	11		12	13	Ţ	14	7.	21
L	11,	`	梅	<u> </u>																					l

															•	'   -	٦,	• •	130-73	٠	, ~	
				m <sub>3</sub>																		
		נב		m <sub>3</sub>																		
		残土		m <sub>3</sub>																21.00		21.00
				m <sub>3</sub>																1		
	•			m <sub>3</sub>																1		
		'石)		m <sup>3</sup>																1		
		埋戻し(砕石)		m <sub>3</sub>																9.40		9.40
		+\'		m <sub>3</sub>																55		
]	H H			m <sub>3</sub>																+		
				-		-														+		
		埋戻し		3 m <sup>3</sup>																-		
				m <sub>3</sub>																-		
				m <sup>3</sup>																_		
				m <sub>3</sub>																4		
		掘削		m <sup>3</sup>																_		
		<del>110</del>		m <sub>3</sub>																21.00		21.00
				m <sup>3</sup>																		
	辑 柒 原		. 仮復旧	Ш																_		
-			現況	ш																4		
-		三二二三二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二二	-	Ш																4		
, ,				n m																-		
φ150 ±I				n m		-		+		+				$\dashv$						37.10		10
φ]	7	州中 田		Ш				+		1										37.		37.10
$\Theta$		¥ 7																				
		4	H					+												$\dagger$		
-		<b>₹</b>	3																	補助	単独	全体
Г			卓	_	 	_	_	 _		т		т					$\neg$				仙	

126

	_														<i>/</i>   H		.50 0	× 123
	_																	
-																		
			m <sub>3</sub>															
			m <sup>3</sup>															
	光 年 光	10000000000000000000000000000000000000	m <sub>3</sub>	8:33	1.65	2.66												
	# \\#	47.7	m <sup>3</sup>															
	H	対域性	K E			0.875												
	管布設工	其磷延長	(	15.80	7.80	12.63												
		PE直管 事	ш															
	£	正 阿 里	E															
	ŀ	( ) ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) (				0.75												
設工	ŀ	存 型		15.80	7.80	12.75												
φ150 管布設工 -		距離	Е	30	7.80													
-	~	番号 田	<u>l                                     </u>															
$\Theta$		F 人孔		IP.2 I IP.3	IP.3 I IP.4	M												
		金		功 205-1	功 205-1													
-	1	区分	Þ	補助	補助													, -
	ĬĻ		悔	1	2	3	4	5	9	2	∞	6	10	11	12	13	14	15

1	Г						1														
	•																				
•			m <sup>3</sup>																		
			m <sup>3</sup>																		
		_																	4		4
		砂基礎	m <sup>3</sup>																7.64		7.64
			m <sub>3</sub>																		
	Z T X	人孔減長	ш																		
	管布設工	基礎延長																	36.23		36.23
		PE直管 基	ш																		
	•																				
		片恒受御	m																		
		人減	ш																		
φ150 管布設工		御延体長	ш																36.35		36.35
φ 150 <sup>4</sup>	国工	開電	m																37.10		37.10
$\Theta$		番号																			
		拳人孔																			
		区分																	補助	単独	全体
•	Î	1	je D	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		#= 4n	7-1

ſ		1 1				1		ı		1								
		3段	ш															
	支保工	2段	m															
		1段	m															
		F.00m	m															
	<b>室</b>	50m H=4																
	さ板 矢板	m H=3.	m															
	土留工(軽量鋼矢板 矢板長)	n H=3.00	ш															
	上魯工(	H=2.50n	ш															
		I=2.00m	m															
•	H=3.80m	H=3.00m H=3.50m H=3.50m H=4.00m H=4.00m H=2.00m H=2.50m H=3.00m H=3.50m H=4.00m	ш															
		4.00m H	m															
	<b>∈板長</b> H=3.50m	.50m H=	m															
	下段: 矢板長 H=3.5	.0m H=3																
	上段:掘削深 H=3.00m	m H=3.5	m															
			m															
	設置・撤 50m	H=3.00m	m															
	(軽量鋼矢板設置・撤去) H=2.50m	[=2.50m	m															
		2.50m F	m															
	上留工 H=2.00m	H=2.00m H=2.50m H=2.50m H=3.00m	m															
Н	-	11																
◆ 150 土留工		# BH 泰猫	X.	08		30	0.0											
φ 15	人孔間品		ш	15.80		7.80	13.50											
$\Theta$		<b>人れ</b>		IP.2 IP.3	IP.3	IP.4	IP.4 M205-1-1											
	Ħ	<u></u> 色 に		205-1		205-1	205-1											
ŀ		K K		補助 2		補助 2	補助 2											
	] 1   	を		1		2	3	ъ	9	2	∞	6	10	11	12	13	14	15

ſ		권																			
		3段	m																		
	支保工	2段	ш																		
		1段	ш																		
-		4.00m	ш																		
	(圣)	50m H=	-																		
	そ板 矢板	)m H=3.	m																		
	軽量鋼分	1H=3.00	ш																		
	土留工(軽量鋼矢板 矢板長)	H=2.50n	ш																		
	•	H=3.00m H=3.50m H=3.50m H=4.00m H=4.00m H=2.00m H=2.50m H=2.50m H=3.00m H=3.50m H=4.00m	ш																		
-	H=3.80m	4.00m H	ш																		
		.00m H=	m																		
1	÷板長 H=3.50m	Jm H=4.	П																		
	下段:矢板長 H=3.5	n H=3.5	Ш																		
		H=3.50r	ш																		
-	) 上段: <del>]</del> H=3.	I=3.00m	m																		
3	置・撤去 n																				
1	(軽量鋼矢板設置・撤去) 上段:掘削深	H=2.50m H=3.00m	m																		
		0m H=2																			
	士留工 H=2.00m	H=2.00m H=2.50m	ш																		
	H	H=2.00	ш																		
上層工		BH 衛	10%/1里																		
φ 150 =	人孔間一	出版日本	ш																37.10		37.10
$\Theta$		海市	+																		
		7																			
	*	悔 恤																			
Ī		т <u>г</u>																	補助	. 単独	全体
	j, 1	サタ		16	17	~	10	20	21	22	23	24	25	26	27	28	58	30		仙	

	17 thr	路麟+-10cm			12.32		6.08													
		-			12.32		80.9													
	T 114 WILL	/ 層路盤 3																		
	1000	上) 曹 路 盤   下   曹 路 盤   表   傳 [13]	m <sub>3</sub>																	
:	仮復旧工	ト層路閣 <del>                                     </del>																		
	- 11.00 Maru	上/層路盤   ト/層路盤   表/層(13) +-15cm   +-14cm   +-3cm	-15cm c.																	
		表層(13) 上 +-3cm +																		
		路 株 + - - - - - -																		
	L	表層(13)																		
-		11.0	m <sub>3</sub>																	
	くらりギッ	アガフ - -	m <sub>3</sub>																	
	滅しむがばった。	開装取り壊し及いガブ処分	m <sub>3</sub>		0.37		0.18	2.00												
	舗装取り	開	m <sup>3</sup>																	
		例 15cm/+	m m					27.00												
H	THE LANGE	少断 +<15cm 1	m m		31.60		15.60													
及び仮復	舗装幅			78		0.78		0.74												
表取り壊し		型品階	H H	0.78	09.0	0.78	0.60	0.74												
φ150 舗装取り壊し及び仮復旧工		距離一株	ш		15.80		7.80	13.50												
$\Theta$		無				IP.3	IP.4	IP.4 M205-1-1												
		番人孔																		
		讏			功 205-1		功 205-1	新 205-1												
-	1	区分	中		補助		(補助	補助							)	1	~	~	+	20
	] jr	' K	梅		1		2		4	5	9	7	∞	6	10	11	12	13	14	15

131

The control of the								 															
C   C   C   C   C   C   C   C   C   C			路点	t = 10 cm	m³																18.40		18.40
( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( )			-	-	m,																18.40		18.40
( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( )		-	層路盤引		m,																		
( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( )		-	■路縣 一	=I7cm t=	m <sup>2</sup>																		
( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( )			를 (13) 上		m,																		
( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( ) ( )		仮復旧コ	路盤表層	4cm t=	+																		
		-	路縣 下層		+																		
Exp				_	-																		
		ı			m																		
A   A   A   A   A   A   A   A   A   A		L	_	_	m																		
A   A   A   A   A   A   A   A   A   A			表層(13	t=3cm	$m^2$																		
A   A   A   A   A   A   A   A   A   A			(2)	c	m																		
A   A   A   A   A   A   A   A   A   A			々びガラ処	c	m³																		
A   A   A   A   A   A   A   A   A   A		)壊し 	取り壊し	c	m <sup>3</sup>																2.55		2.55
(1) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4		舗装取	無	c	m,																		
(1) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4		-	Š	5cm <t< td=""><td>ш</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>27.00</td><td></td><td>27.00</td></t<>	ш																27.00		27.00
A   A   A   A   A   A   A   A   A   A	H				ш																		
□ 区分 管番 人孔 番号 □ 区分 管番 人孔 番号 □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □	及び仮復	茶幅	阿里	雪路懶 t≥	Ш																4		4
□ 区分 管番 人孔 番号 □ 区分 管番 人孔 番号 □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □	取り壊し、		_																				
T	150 舗装			+	-																. 10		. 10
→ N N N N N N N N N N N N N N N N N N N	φ	~			7			+													37		37
1 つ つ り 2 を 4 5 9 7 を 2 9 を 2 を 4 を 2 9 7 を 2 9 を 4 を 2 9 7 を 4 を 4 を 4 を 4 を 4 を 4 を 4 を 4 を 4 を	$\Theta$																						
1			梅																				
1 4 9 2 8 6 0 1 2 8 4 1 9 2 8 6 0 #	ŀ							$\dagger$													補助	単独	全体
		ا اأ	<b>X</b>	番 中	1	16	17	 18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30			, ,

	種 選 選	4	4	6												
	下層路盤 t=10cm m <sup>3</sup>															
	上層路盤 :=10cm 3															
	長層(13) = 5cm t															
	下層路盤 3 =22cm t			10.02												
	投稿   13   上層路盤 下層路盤 表層 (20   注層 (20   上層路盤 下層路盤 表層 (20   注層 (20   上層路盤 下層路盤 大層 (13   上層路盤 下層路盤 上															
	層(20) 上 =5cm t:			10.02												
	層(20) 基 =5cm t=			10.02												
	7層路盤 表 = 14cm t= m <sup>2</sup>			1												
	仮復旧工 上層路盤 下 t=10cm t=															
	(反後) 上版 = 5cm t = m <sup>2</sup>															
	層(20) 基層 =5cm t=															
	7層路盤 表層 = 14cm t= m <sup>2</sup> r															
	層路盤 下層 =13cm t=: m <sup>2</sup> n															
	(13) 上層 icm t=1															
	指数 表層(13) 10cm t=5cm n <sup>3</sup> m <sup>2</sup>															
	弱 🗂 ,															
	表層(13) 路盤 t=3cm t=17cm m <sup>2</sup> m <sup>2</sup>															
09			90	09												
$\phi$ 150	人孔間 正離	15.80	7.80													
$\bigcirc$	人孔 番号	IP.2 IP.3	IP.3 IP.4	IP.4 M205-1-1												
	施 梅	205-1	205-1	205-1												
	**************************************	補助	補助	補助												
	デタ番ー	1	2	3	4	5	9	2	8	6	10	11	12	13	14	15

	舗	種別																				
	下層路盤	t = 10 cm	m <sup>3</sup>																			
	上層路盤	$t\!=\!10\mathrm{cm}\ t\!=\!10\mathrm{cm}$	m <sub>3</sub>																			
		=5cm	m <sub>3</sub>																			
	下層路盤 🥫	=22cm	m <sup>3</sup>																	10.02		10.02
	上層路盤 下層路盤 表層(13)	=10cm t	$m^2$																	10.02		10.02
	基層(20)	$t\!=\!5\mathrm{cm}\!$	$m^2$																	10.02		10.02
	多層(20) 基	=5cm t	m <sup>3</sup>																	10.02		10.02
	屋路盤	=14cm t	$m^2$																			
仮復旧工	基層(20) 上層路盤 下層路盤 表層(20)	t=5cm $t=10cm$ $t=14cm$ $t=5cm$	$m^2$																			
0	層(20) 王	=5cm t	$m^2$																			
	表層(20) 基	$t{=}5\mathrm{cm}\ t$	m <sub>3</sub>																			
	下層路盤表	=14cm t	m <sup>2</sup>																			
	上層路盤下	t=13cm $t=14cm$	$m^2$																			
	表層(13)	=5cm t	$m^2$																			
	路盤	t = 10cm $t = 5cm$	m <sup>3</sup>																			
			$m^2$																			
	表層(13)	t = 3cm $t = 17cm$	$m^2$																			
φ 150	人孔間 事 照解		m																	37.10		37.10
	* 中																					
$\supseteq$	7	715																				
	称米																					
	⟨†  ⊻																			補助		<b>会</b> <b>在</b>
	j K	条	I	16	17	7	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		红	

				0.14 m3
		ŹΠ	m3	m3
			0.03 п	0.11 m
			II	II
##			0.02	0.02
			×	×
薄		舗装厚さ	0.03 m	Ħ
- <del>1</del>		舍甫当	0.03	0.20 m
ווונד			×	×
種			47.2 n	27.0 n
		施工量	4	2,
谷			cm	CIII
	***		$t \leq 15 \mathrm{cm}$	$t\!>\!15{\rm cm}$
	<b>漢</b>		铁板厚	s 版厚
	カッター汚泥量算出表(補助)		アスファルト舗装版厚	アスファルト舗装版厚
		・ 光生 77 化 単	r x 7 F,	7777,
	カッター (補助)	• 出		<i>y</i> ~

	M205-1-1	M P 立坑	土工	計算書				
 種 別			•	小 計			単位	数量
		= / + -	L +++	0500				
		ライナープレ 立坑面積			=		m2	4.909
		埋戻面積			=		m2	4.714
		掘削面積	2.680 <sup>2</sup> >		=		m2	5.641
				覆工板	舗装厚			
初期掘削工		3.000 ×	3.000 ×		前衣序 0.030 ) =	6.930	m3	6.9
┃ ライナープレート掘削土留工		掘削深 =	5.745 m					
ハ゛ックホウ		初期掘削 =	0.800 m					
	GL-4.0mまで		2.850 +	+	=	2.850		
	"	<b>礫質土</b>	0.350 +	+		0.350	m	3.200
クラムシェル	GL-4.0m以深	砂質土· 粘性土 礫質土	1.745 +	+	=	1.745		1.745
			т	т	_		m	1.745
(掘削土量)								
ハ゛ックホウ	砂質土·粘性土	5.641 ×	2.850		=	16.077		
	礫質土	5.641 ×	0.350		=	1.974		
クラムシェル	砂質土・粘性土	5.641 ×	1.745		=	9.844		
	礫質土	5.641 ×			<u>=</u> 計	27.895	m3	27.9
					н	27.000		27.0
					国道步道			
埋戻工(RC-40)	初期掘削		3.000 ×	•	-	5.850		
		4.714 × (	1.500 -	0.800 )	=	3.300		
   控除	調整ブロック	/4 ×	1.140 ^ 2	×	0.315 =	-0.322		
111/20	頂版		1.950 ^ 2	×		-0.508		
	直壁	/4×	1.950 ^ 2	×	0.865 =	-2.583		
	圧送管	/4×	0.150 ^ 2	×		-0.005	1 1	
					計	5.737	m3	5.7
				基礎				
埋戻工(コンクリート)		4.714 × (	5.745 -		1.500) =	19.304		
控除			1.950 ^ 2	×		-11.752	1	
	底版·調整CO 流入管		1.950 ^ 2 0.267 ^ 2	×	1 111	-0.478 -0.015		
	ル八日	/4 X	0.207 ~ 2	^	0.275 <u>=</u> 計	7.059		7.1
人 残土処理工 人		6.930 +	27.895 -	5.737 ×	1.11 =	28.457	m3	28.5

	M205-1-1	MP立坑	土留工		計算	書						
名 称		i	計  算		式						単位	数量
ライナープレート土留工		ライナープ・レート	2500									
		掘削深							=	5.745	m	
		設置高	t=2.7mm						=	5.500	m	
		撤去高	t=2.7mm						=	1.255	m	
		存置高	t= 2.7mm						=	4.245	m	
		周長	2.50	×					=	7.854	m	
土留め材 ライナープレート重量 t= 2.7mm	1m当り	26.0		+	0.137	×	140					
t= 2.7mm f= 2.7mm f= 2.7mm	1m <sup>2</sup> 当り	279.2	÷ 7.854					=	35.5	kg/m²		
t= 2.7mm	設置高		5.500	m								
	±Λ.栗.壬目	4 0 7	m 5.500		kg/m					4 500		
	設置重量	t= 2.7mm	5.500	×	279.2				<u>=</u> 計	1.536 1.536		1.536
	撤去重量		m 1.500	×	kg/m 279.2				=	0.419	t	0.419
全損	存置重量	ライナープ゜レート	1.536	-	0.419				=	1.117	t	1.117
	スクラップ <sup>°</sup>	撤去分	m 1.500	×	kg/m 279.2				=	0.419		
					管外径+0.10		kg/m2			t		
		圧送管		/4×	0.265^2	×	35.5	×	1 =	0.002		
		流入管		/4×	0.367^2	×	35.5	×				
									計	0.425	t	0.425
グラウトエ		0.09	× ×(2.50	+	0.09	) x	4.245		=	3.109	m <sup>3</sup>	3.11
鏡切り工			1.0	+	1.9					2.900	m	2.90
ライナープレート切断工			2.50	×					=	7.854	m	7.85

	M205-1-1	M P 立坑	-	土留工		計算	書						
名 称			計	算		式						単位	数量
ライナープレート													
掘削土留工	GL-4mまで	少質・粘性土								=	2.850	m	2.850
		樂質土		0.350						=	0.350	m	0.350
										計	3.200	m	3.200
	GI -4m以深	少質・粘性土		1 745						=	1.745	m	1.745
	02	樂質土								=		m	
										計	1.745	m	1.745
	GL-8m以深	少質・粘性土								=		m	
		樂質土								=		m	
										計		m	
		= / + _	<b>-</b> 71	・ト掘削土旨	zπ –			提出	面積 5.	644	m²		
		747-	<del>フレー</del> 位置	1、17年日71二日	■上_	 名称	拔	型 強削深	<u> 単領 5.</u> 土量		1111		
		GL	-1.0m∄	まで	ì			.800 m					
			-4.0m∄			質・粘性土		.850 m	18.051	$m^3$			
			-4.01118			礫質土	0.	.350 m					
		GL-	-4.0~8	3.Om	砂質	質・粘性土	1.	.745 m	9.844	m <sup>3</sup>			
						礫質土				3			
		GL	-8.0m以	<b>火深</b>		質・粘性土				m <sup>3</sup>			
						礫質土							
基礎コンクリート	18-8-25BB	2.500	<sup>2</sup> <b>x</b>	/4	×	0.15				=	0.736	m³	0.74
覆工板	覆工板	3,000	×	1,000	×	200						枚	3
	面積	3.00	×	3.00						=		m2	9.00
	重量	9.00	×	0.187	t/m2					=		t	1.683
桁材	受桁	H-250 × 250 x	v 0 v 1/1	ı									
1113 423	桁受桁	3.00		4	×	0.0718	t/m			=		t	0.862
運搬重量		1.683	+	0.862						=		t	2.545
コンクリート		0.30	×	0.10	×	3.00	×	2		=		m3	0.18
同上型枠		( 0.30	+	3.00	) ×	2	×	0.10	× 2	=		m2	1.32

	舗装工										
種別		算	式		•	小	計			単位	数量
吹弄工											
路面工 舗装切断工	As	t= 3 cm	3.000	×	4			=	12.000	m	12.00
舗装取壊工	As	t= 3 cm	3.000	×	3.000			=	9.000	m2	9.00
			m2 9.000	×	0.030	)		=	0.270	m3	0.27
仮復旧(国道歩道) 路盤工	RC-40	t= 12 cm	m2 9.000	-	1.140	<sup>2</sup> <b>x</b>	/4	=	7.979	m2	7.98
表層工	再生密粒As	t= 3 cm	m2 9.000	-	1.140	<sup>2</sup> ×	/4	=	7.979	m2	7.98
ガラ処分工	アスコン塊							=	0.270	m3	0.27

M205-1-1	4 号組立	 エレジンマンオ	トール 計算	拿書					
種 別		算	式	• /	١	<u></u> 計	単位	数	量
人孔鉄蓋	600* 900 T-14		=120				組	1	
調整金具	900	M4	<b>1</b> 5				組	1	
調整リング	900	H=	=150				個	2	
頂版プロック	900 × 1800	H=	=170				個	1	
直壁プロック	1800	H=	=2400				個	1	
躯体ブロック	1800	H=	=2400				個	1	
底版プロック	1800						個	1	
削孔	250	VU					箇所	1	
	450	\/D							
	150	VP					箇所	1	

名	称	1)	2	3	4	補助合計	1)	2	3	4	単独合計
舗装版切断	·I		91.80			91.80					_
舗装版切断	·T.		43.20			43.20					_
舗装版	<u></u>										
直接掘削積	込工					_					_
舗装版											
直接掘削積	込工					_					_
舗装版											
直接掘削積	込工		41.31			41.31					_
舗装版											
直接掘削積	込工					_					_
舗装版	ni										
直接掘削積 舗装版	[込上					_					_
翻袋版 直接掘削積	E7 T					_					_
舗装版											
直接掘削積	53.T					_					_
舗装版											
直接掘削積	込工.					_					_
舗装版破砕	工:					_					_
舗装版破砕	:工:					_					_
舗装版破砕	:工		19.44			19.44					_
舗装版破砕	<u>:</u> T.					_					_
機械掘削工	•					_					_
機械掘削工						_					_
7茂7灰7出日11上	<u> </u>										
機械掘削工			179.50		-6.90	172.60					_
次   八	•		110.00		0.00	112.00					
機械掘削工						_					_
機械埋戻工						_					_
機械埋戻工	•					_					_
機械埋戻工			80.61			80.61					_
WW 1- N 1 III											
機械埋戻工	•					_					_
松井田三十						_					
機械埋戻工		-				_					_
機械埋戻工			19.40	-15.31		4.09					_
冰水水土	-		10.10	10.01		1.03					
機械埋戻工						_					_

名 称	1	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
残土処分工					-					_
残土処分工										_
残土処分工		89.94		-6.90	83.04					_
残土処分工					_					_
残塊処分工					_					_
残塊処分工					_					_
残塊処分工		5.54			5.54					_
残塊処分工					_					_
建設廃材処理費		5.54			5.54					
流用土運搬(往路)										
流用土運搬(復路)										
流用土運搬(往路)		89.56			89.56					
流用土運搬(復路)		89.56			89.56					
流用土運搬(往路)										
流用土運搬(復路)										
積込工(流用)		89.56			89.56					
石綿管撤去積込工					_					_
石綿管継手取外し工					_					_
石綿管運搬工					_					_
石綿管殼処分					_					_
汚泥処分工	0.28				0.28					_
構造物撤去工	6.90				6.90					_
残塊処分工	6.90				6.90					_
建設廃材処分工	6.90				6.90					_

## 管布設工集計表

名	称	1)	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
硬質塩化ビ 布設工(人)				67.05		67.05					
硬質塩化ビ				07.05		07.03					
布設工(人			65.23			65.23					_
硬質塩化ビ 布設工(人)											
研設工(人) 硬質塩化ビ						_					
布設工(人						_					_
硬質塩化ビ	ニール管		60.00			15.00					_
硬質塩化ビ	ニール管		5.23			1.31					_
硬質塩化ビ	ニール管					_					_
硬質塩化ビ	ニール管					_					_
硬質塩化ビ	ニール管					_					_
硬質塩化ビ	ニール管					_					_
硬質塩化ビ	ニール管					_					_
硬質塩化ビ	ニール管					_					_
マンホール	継手工	2				2					_
マンホール	継手工					_					_
マンホール	継手工					_					_
標識埋設シ	/ <b>-</b> }		64.93	66.98		131.90					_
砂基礎工						_					_
砂基礎工						_					_
砂基礎工			6.31	15.31		21.62					_
砂基礎工						_					_
硬質塩化ビ 布設工(人)						_					_
						_					
スペーサー	•					_					_
セメントモル	タル充填					_					_
コンクリート	防護工	44.38				44.38					_

# 土留工集計表

名 称	1	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
軽量鋼矢板										
設置撤去工					_					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工					_					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工					_					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工					_					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工					_					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工					_					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工		30.00			30.00					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工					_					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工		15.90			15.90					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工		21.60			21.60					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工					_					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工					_					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工					_					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工					_					_
軽量鋼矢板										
設置撤去工					_					_
軽量金属支保材										
設置撤去工		21.60			21.60					_
軽量金属支保材										
設置撤去工		45.90			45.90					_
軽量金属支保材										
設置撤去工					_					_
素掘			67.5		67.50					_

## 1号組立マンホール工 集 計 表

名 称	1	2	3	4	補助合計	1)	2	3	4	単独合計
マンホール蓋	1				1					_
マンホール蓋					_					_
調整モルタル	1				1					_
調整リング					_					_
調整リング					_					_
調整リング					_					_
斜壁ブロック	1				1					_
斜壁ブロック					_					_
斜壁ブロック					_					_
直壁ブロック					_					_
直壁ブロック					_					_
直壁ブロック					_					_
直壁ブロック					_					_
直壁ブロック					_					_
直壁ブロック	1				1					_
躯体ブロック					_					_
躯体ブロック					_					_
躯体ブロック					_					_
躯体ブロック					_					_
躯体ブロック	1				1					_
底版ブロック	1				1					_
削孔工					_					_
削孔工	1				1					_
削孔工					_					_

## 1号組立マンホール工 集 計 表

名 称	1)	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
削孔工					_					
底部工	1				1					_
底部工					_					_
底部工					_					_
ブロック据付工					_					_
ブロック据付工	1				1					_
同径支管					_					_
副管取付工					_					_
副管取付工					_					_

## 舗装仮復旧工集計表

名 称	1	2	3	4	補助合計	1	2	3	4	単独合計
表層工					_					_
路盤工					_					_
表層工		41.31			41.31					_
表層工					_					_
表層工					_					_
表層工		19.44			19.44					_
基層工					_					_
基層工		19.44			19.44					_
路盤工					_					_
路盤工		41.31			41.31					_
路盤工					_					_
上層路盤工					_					_
上層路盤工					_					_
上層路盤工					_					_
上層路盤工					_					_
上層路盤工					_					_
下層路盤工		19.44			19.44					_
下層路盤工					_					_
下層路盤工					_					_
										_
										_

			en	m																		
			-	-						1												
		残土	-	Ē			6.		ı	5.						-						
			en	Ē	30.2		22.9		Č	24.												
			en	Œ						1												
			en	Ē																		
		(砕セ)	en	Ē																		
		埋戻し(砕石)	ec	m					0	19.4												
	1 1		en	, m																		
•	ΤT		en	ш																		
		,	ec	m						1												
		埋戻し	en	ш	29.5		23.3		(	38.9												
			-	m _						1												
			-	-						1												
			-	Ē						+												
		掘削		ш	0		8		t	7												
			ec	Ē	63.0	!	48.8		į	67.7												
-				ш																		
	金井田	<b>松/</b> 子	仮復旧	Ħ	0.03		0.16			0.22												
	帶		現況	ш	0.04	0.04	0.15		0.20	0.12												
	1	十 古 三 済	X SELECTION OF THE SECOND OF T	띮	2.372		3.450		0	3.683												
-		掘削深		ш	1.940	2.805	4.096		3.621	3.746												
H		祖三	E.	ш	0.90	06.0	0.00		06.0	0.90												
φ150 ±T	1 1 1	くた同語	1	Ш	30.00	1	15.90		0	21.60												
(S)		*			M331-a-1 C331-a-1-1	-a-1-1	M331-a-2		M331-a-2	_a_3												
•••		7					4			M331-a-3												
		称	Ш		331–a		331-a			331–a												
		₹ 2			補助	4	補助		4	補助												
	ĵ	K	海 中 中		Н	,	2	3		4	D	9	۲-	∞	c	,	10	11	12	13	14	15

_																							
				m <sup>3</sup>																			
		11 11		m <sup>3</sup>																			
	Í	<b>残</b> 上		m <sub>3</sub>																	77.60		77.60
		-		m <sup>3</sup>																			
	ŀ			m <sup>3</sup>																			
	ĺ	7年)	,	m <sup>3</sup>																			
	ĺ	埋戾し(砕石)		m <sub>3</sub>																	19.40		19.40
		-	,	m <sup>3</sup>																			
	H H			m <sub>3</sub>																			
			1	m <sub>3</sub>																			
	Í	埋屋し		m <sup>3</sup>																	91.70		91.70
		-		m³																	6		Ò
	ŀ			m <sub>3</sub>																			
		-		m <sup>3</sup>																			
	<u> </u>	掘削		m <sup>3</sup>																	179.50		179.50
		-		m³																	179		179
-				ш																			
	舗装厚	١ г	况 仮復旧	+																			
-	松		現況	ш																			
-	F <del>A</del>	探 掘門深		Ш																			
⊔ ⊔		型 描 記 紹 記 紹 記 記 記 記 記 記 記 記 記 記 記 記 記 記 記		n m																			
φ150 ±T		田藩一庫		m m																	67.50		67.50
φ	Υ_	報 出 出																			29		67
(3)		\ <del>\</del> \																					
		邮幣	ł		l																		
ŀ		\(\tilde{\tilie{\tilde{\tilde{\tilde{\tilde{\tilde{\tilde{\tilde{\tilde{\tilde	ì																		補助	単独	全体
	] 1}	K	番、号		16	17	0	01	19	20	21	22	23	24	25	26	22	28	29	30		<u>√</u> □	

	•																						
																		l					
																		l					
		里戾控除	0.25	m³/m		7.31		3.78															
		防護工 埋戻控除		m		29.25		15.13															
-				m <sub>3</sub>																			
				m <sub>3</sub>																			
		礎		m <sub>3</sub>							6.31							l					
		砂基礎		m <sup>3</sup>																			
			人孔减長	ш	0.525	0.225	0.246	0.525		0.525	0.525												
1	省布設工		基礎延長	m		29.25		15.13			20.55												_
	-	DE 計	_	m		1.33		3.20			0.70												
	-	工的品种		m		28.0		12.0			20.0												
	-	上 山 浜 区 人		m	0.45	0.23	0.25	0.45		0.45	0.45												
<b>拿布設工</b>		<b>海休</b> 班卓		ш		29.33		15.20			20.70												
◆150 管布設工	国区	大名に同じ   日間   日間   日間   日間   日間   日間   日間   日		ш		30.00		15.90			21.60												_
©		K			M331-a-1	C331-a-1-1	C331-a-1-1	M331-a-2		M331-a-2	M331-a-3												
		**************************************	Ħ		_	331-a C3	C3	331-a M		M	331-a M					-		+					$\dashv$
		校 () ()				補助 3.		補助 33			補助 3:							+					
	ĵį	1	海中			1		2	3		4	5	9	7	8	6	Ç	10	11	12	13	14	15

	ſ																					
	ŀ																					
	ŀ																					
	ŀ																					
		死 23	,m																	60		60
	1	工 埋戻控除 0.25																		38 11.09		38 11.09
_	1		m																	44.38		44.38
			m <sup>3</sup>																			
			m <sub>3</sub>																			
	1111	<b>發</b>	m <sub>3</sub>																	6.31		6.31
	Ī	砂基礎	m <sup>3</sup>																			
	H	人孔減長	ш																			
i	管布設工	基礎延長	E E																	64.93		64.93
	ŀ	PE直管 基	臣																	5.23		5.23
	ŀ	片受直管 P.	ш																	00.09		00.09
	ŀ	人孔減長 片雪	Ш																	9		9
数工	ŀ	延長 人孔	H			-														23		23
◆150 管布設工		至 管体延長	Ш																	0 65.23		0 65.23
φ 15		田巌	ш																	67.50		67.50
(2)		人孔 番号																				
		一																				
																				補助	単独	全体
	] Îh	\ \nabla \rightarrow \rightarr		16	7	7	18	19	20	91	66	23	24	25	26	27	28	29	30		<del>1</del> 11111111111111111111111111111111111	

		3段	ш				21.6											
太保工	1	2段	ш	30.00	15.90													
		1段	m															
		1=4.00m	m		15.90		21.60											
土留工(軽量鋼矢板 矢板長)	ノングゲノ	H=2.00m H=2.50m H=2.50m H=3.00m H=3.00m H=3.00m H=3.50m H=3.50m H=4.00m H=4.00m H=2.00m H=2.50m H=3.50m H=3.50m H=4.00m	ш															
景鋼矢板	上が入れる	I=3.00m	m	30.00														
	1	[=2.50m]	m															
	Ī	=2.00m H	m															
	H=3.80m	=4.00m H	m				21.60											
		=4.00m H	m		15.90													
下段:朱板長	H=3.50m	=3.50m H	m															
	m,	=3.50m H	ш															
上段:掘削深	H=3.00m	:3.00m H	m															
· 撤去)	m	:3.00m H=	m	30.00														
(軽量鋼矢板設置・撤去)	H=2.50m	2.50m H=	m	65														
	m	2.50m H=	m															
上留工	H=2.00m	2.00m H=	m															
Н	11	版和 機種	1															
◆150 土留工 人孔間	大に同じ   日曜   日曜		m	30.00	15.90		21.60											
4	米中 田		I				$\vdash$											
(3)	¥ ∀			M331-a-1 C331-a-1-1	C331-a-1-1 M331-a-2		M331-a-2 M331-a-3											
	称米	Ħ		331-a	331-a		331-a		,						1		1	
	₹ ⊻	3		補助	補助		補助											
ا اأ	   x	* 中		1	2	က	4	5	9	7	∞	6	10	11	12	13	14	15

		3段	ш																	21.60	21.60	
	Н	H																		+	_	
	支保工	2段	ш																	45.90	45.90	
		1競	m																			
ŀ		4.00m	ш																37 50			1
	返長)	50m H=																	ic			
	-板 矢	m H=3.	ш																			
	量鋼矢	H=3.00	Ш																30 00			0
	土留工(軽量鋼矢板 矢板長)	=2.50m	m																			
	Ŧ	.00m H	ш																			
-	0m	0m H=2	H																	00	00	
	H=3.80m	n H=4.0	ш																	21.60	21.60	
	反表 50m	H=4.00r	ш																	06	06	
	下段:矢板長 H=3.50m	=3.50m	ш																	15.90	15.90	
	紧 _	.50m H	m																	H		
	: 段: 据削 H=3.00m	2m H=3	1																			
		H=3.0	ш																			
	矢板設置・撤去)上段:掘削深 H=2.50m	H=3.00n	ш																	00	00	
	矢板設置· H=2.50m	H=2.50m H=2.50m H=2.50m H=3.00m H=3.00m H=3.50m H=3.50m H=4.00m H=4.00m H=2.00m H=2.50m H=2.50m H=3.50m H=3.50m H=4.00m	ш																	30.00	30.00	
	土留工 (軽量鋼 H=2.00m	.50m H=	m																	H		
	上留工 (導 H=2.00m	)m H=2.	n																			
	Ĥ	H=2.00	띱																	Ш		
上留工		BH 整工	1次1生																			
φ150 ±	人孔間一	日常田	ш																67.50	3		1
φ			Ц																67	5		
(S)		7 番号																				
}		* 人孔	$\dashv$																			
	į	ĘĮm																				
		· 网分																	補用	1	単独	4
	1	※ タード	e H	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		111	<u>la</u> (u	

		Ī.,,	ш			T		1			1							Т		T		T		Т	$\neg$
		路盤	$t\!=\!10c$	m <sub>3</sub>																					
		ē層 (13)	=3cm	m <sup>3</sup>																					
		暑路盤 孝	15cm t	m <sup>3</sup>																				t	
		路盤 下	7cm t=			1																<u> </u>		$\vdash$	
		3) 上層	m = 1	m <sub>3</sub>														-		-		-		$\vdash$	_
	仮復旧工	<b>表層(1</b>	t=3c	m <sub>3</sub>																					
	仮犯	下層路盤	t = 14cn	$m^3$																					
		上層路盤 下層路盤 表層(13) 上層路盤 下層路盤 表層(13)	t = 3cm  t = 16cm  t = 3cm  t = 15cm  t = 14cm  t = 3cm  t = 17cm  t = 15cm  t = 3cm  t = 10cm	$m^2$																					
		表層(13)	=3cm t	$m^2$																				T	
		路盤表	16cm t=	$m^2$		27.00		14.31																t	
			cm t = 1			4		-														+		+	
		表層(13)	t=3	$m^2$		27.00		14.31																_	
		,処分		m <sub>3</sub>																					
		えびガラ		m <sub>3</sub>																					
	壊し	舗装取り壊し及びガラ処分		m <sup>3</sup>		1.08		0.57			3.89														
	舗装取り壊し	舗装取		m <sup>3</sup>																				$\dagger$	
	4		m <t< td=""><td>m</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>43.20</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>+</td><td></td></t<>	m							43.20													+	
HТ		切断	上層路盤 t≤15cm 15cm <t< td=""><td></td><td></td><td>00</td><td></td><td>30</td><td></td><td></td><td>43</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>+</td><td></td><td>╁</td><td>_</td></t<>			00		30			43											+		╁	_
び仮復	1m#		監 t≤15	m		00.09	-	31.80		-															
り壊し及	舗装幅	表層	上層路類	m	0.90		0.90			06.0															
辅装取(		掘削幅		m	06.0	0.90	0.90	06.0		0.90	06.0														
φ150 舗装取り壊し及び仮復旧工	41 88	くた画と語解	1611	m		30.00		15.90			21.60													T	
	7	中						-		a-2	-												T	t	
3		12			M331-a-1	C331-a-1-1	C331-a-1-1	M331-a-2		M331-a-2	M331-a-3														
		*	Ħ			331-a		331-a		ı	331-a													T	
		(A)				補助 3		補助 3			補助 3													╁	
	3	K	中			1 権		2 補	3		4 補	5	9	7	8	6	10	11	(	12	5.	0.7	14		15
	1	7	, 梅	I																		1		<u></u>	

ſ	1	I	Е	П		1		1		Т			1			Т			l	1		l			
		路盤	$t\!=\!10\mathrm{cm}$	m <sup>3</sup>																					
		_	t = 3cm	m <sup>3</sup>																					
			t=15cm t	m <sup>3</sup>																					
			t=17cm t=	$m^3$																					
		(13) 上層	scm t=													<u> </u>									
	仮復旧工	下層路盤 表層(13)	t=15cm $t=14cm$ $t=3cm$	m <sub>3</sub>												-									
		圣 下層路	t = 14c	m <sup>3</sup>																					
		上層路盤	t = 15cr	$m^2$																					
		表層(13)	$t\!=\!3cm$	$\mathrm{m}^2$																					
			t = 16cm	$m^2$						l													41.31		41.31
			t=3cm t	$\mathrm{m}^2$																			41.31		41.31
ŀ			t	m <sub>3</sub>																					
		舗装取り壊し及びガラ処分		m <sup>3</sup>																					
	įل	壊し及び		$m^3$																			5.54		5.54
	舗装取り壊し	浦装取り														 							5.		5.
	舗		<t< td=""><td>m<sub>3</sub></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>-</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>0</td><td></td><td></td></t<>	m <sub>3</sub>												-							0		
Н		切断	$t \le 15cm$ $15cm < t$	ш																			43.20		43.20
、仮復旧		4	$t \leq 15 cr$	ш																			91.80		91.80
壊し及び	舗装幅	表層	上層路盤	ш																					
舗装取り壊し及び仮復旧工		掘削幅		ш	·																				
$\phi$ 150		大石間		ш																			67.50		67.50
(2)		米								İ															
		×																							
		郁																							
ŀ		↓	3																				補助	単独	全体
	ĵ	Γ   4	· 中	· I	16	01	17	18	Ç	13	20	2.1	22	23	24	F 7	25	26	27	28	29	30		和	

		舗装	種別		1	1		6											
-		下層路盤	=10cm	$m^3$															
		上層路盤	=10cm	m <sub>3</sub>															
			=5cm t	$m^3$															
		下層路盤 表層(13)	=22cm t	m <sup>3</sup>				19.44											
		上層路盤「	=10cm t	$m^2$															
		基層(20)	=5cm t	$m^2$				19.44											
		層(20)	t = 5 cm   t = 5 cm   t = 10 cm   t = 14 cm   t = 5 cm   t = 5 cm   t = 10 cm   t = 22 cm   t = 10 c	m <sub>3</sub>				19.44											
		層路盤 表	=14cm t	$m^2$															
	仮復旧工	上層路盤 下層路盤 表層(20)	=10cm t=	$m^2$															
,	0	基層(20) 上	=5cm t=	$m^2$															
		層(20) 基	=5cm t:	m <sup>3</sup>															
		下層路盤 表層(20)	=14cm t=	$m^2$															
		上層路盤 下	n t:	$m^2$															
		表層(13) 上原	n	$m^2$															
		路盤表層		m <sup>3</sup>															
		路盤	n t	m <sup>2</sup>															
		表層(13) 跗	n	m <sup>2</sup>															
φ 150	=======================================	人七同 五解 五解		m	30.00	15.90		21.60											
φ	-	三 中 米				1													
(3)		¥ 4			M331-a-1 C331-a-1-1	C331-a-1-1 M331-a-2		M331-a-2 M331-a-3											
		孫	Ħ		331-a	331-a		331-a	·			·		•	·	·			
ļ		<b>♦</b>	3		補助	補助		補助											
	ĵ	下   **	中米	e H	1	2	3	4	2	9	2	8	6	10	11	12	13	14	15

ſ	结壮	種別																			
	下層路機		m <sup>3</sup>																		
	上層路線	t=10cm t	m <sub>3</sub>																		
	(13)	=5cm t																			
	下層路盤 表層(13)	=22cm t	m <sup>3</sup>																19.44		19.44
	-   屋路線	t=10cm t=22cm t=5cm	$m^2$																		
	(06) 20		$m^2$																19.44		19.44
	美屋(20)	=5cm t	m <sub>3</sub>																19.44		19.44
		=14cm t	$m^2$																		
1		t=10cm t=14cm t=5cm	$m^2$																		
Ţ	(06) 国会	t=5cm t	$m^2$																		
	[ (06) ] ]																				
	下層路盤 表層(20)	t=13cm t=14cm t=5cm	$m^2$																		
	-     上層路線   下	=13cm t:	$m^2$																		
	美屋(13)	=5cm t:	$m^2$																		
	路般	n																			
	路般	n	$m^2$																		
	寿屋(13)	t=3cm t	$m^2$																		
φ 150	人孔間		Ш																67.50		67.50
©		無名																			
		人孔																			
	:	千																			
		大 区 区																	補助		金
	Ĭ	<i>×</i> <sup>∦</sup>	E F	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		<□ □	

				m <sup>3</sup>																	
		Τ		m <sup>3</sup>																	
		残土		m <sup>3</sup>																	
				m <sub>3</sub>																	
				m <sub>3</sub>																	
		华石)		m <sup>3</sup>																	
		埋戻し(砕石)		m <sup>3</sup>																	
				m <sub>3</sub>																	
	ΤŢ			m <sup>3</sup>																	
		\		m <sub>3</sub>																	
		埋戻し		m <sup>3</sup>																	
				m <sub>3</sub>																	
				m <sup>3</sup>																	
				m <sup>3</sup>																	
		掘削		m <sub>3</sub>																	
				m <sup>3</sup>																	
			仮復旧	m I						0.10	0.10	0.22	0.10	0.22							
	4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4	# XX III	現況 仮	ш						0.20		0.12 (		0.12 (							
	¥	十25 薛雪隊		ш						2880		3.271		2.221							
		掘削深	+	ш						0.835		2.830		1.612							
ΤŢ	一が出	聖皇		ш						0.73	06.0	0.90	0.90	0.60							
φ 75	HH 12 Y	とと同じという。		ш						91.60		15.90	6	30.00							
3		<b>米</b> 中								M331-a-2				M331-a-7							
		*									2	q-		4							
		· · · ·	П							海田 331-1-		補助 331-b		補助 331-b							
	ĵ	γ   ×   ×	-1-	,	-	2	33	4	2	47		7 補		8	6	10	11	ç	13	14	15
			ıΛ	-							ı										

																						N ПР ХС.
			m <sup>3</sup>																			
		11	m <sup>3</sup>																			
		<b>接</b> 上	m <sub>3</sub>														l					
			m <sub>3</sub>														1					
	•		m <sub>3</sub>																			
		4石)	m <sub>3</sub>																			
		埋戻し(砕石)	m <sub>3</sub>														ł					
			m <sup>3</sup>								<u> </u>											
	H H		m <sub>3</sub>														1					
			m <sup>3</sup>																			
		増戻し	m <sub>3</sub>								<u> </u>											
			m <sub>3</sub>														ł					
			m <sup>3</sup>																			
			m <sup>3</sup> 1																			
		粗前	m <sup>3</sup> r								<u> </u>											
			m <sup>3</sup> r														+					
		仮復旧									-					+	+					
	舞茶庫	現況 仮														+	†					
,	五	相当深	ш								<u> </u>											
,		掘削深掘	ш																			
H H	五	型型	Ш																			
φ 75	超 E Y	と	m																	24	06.70	67.50
@		番号																				
		番人孔		_							_	Ц					+			_		+
		蒼田														_	1			-±	6 ±	H H
	91	タ区分表	C .	 2	17	18	19	20	21	66	1	23	24	26	90	07 6	87.	29	08	± 4	10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 1	中 金
Į	1)	· /	Œ									·	- 1	,							√ <sub>□</sub>	

				m <sub>3</sub>																
				m <sup>3</sup>																
		砂基礎		m <sup>3</sup>						1	3.79	4.04	7.48							
		90-2		m <sub>3</sub>				T-								<b>.</b>				
	管布設工		人孔減長	m									0.525							
	管		基礎延長	m							21.60	15.90	29.48							
		りで古答		m																
		11 日本		ш				T-								<b>.</b>				
Н		当世上		m									5 0.45							
5 管布設工		用 無体症		m							30 21.60	90 15.90								
φ 75	12. 1	人名   日   本   日   日   日   日   日   日   日   日		m		-					21.60	15.90		+						
©		2 1	725							1003	M331-a-2		M331-a-7							
		科	Ш								1 331-b	331-b								
	Î	イ マ マ	пΙг	,	 c	1	3	4	LC	c.	6 補助	7 補助	8 補助	6	10	11	12	13	14	15

			m <sup>3</sup>																		
			$m^3$																		
	771-1	st礎	m <sup>3</sup>																15.31		15.31
	1	砂 子 徳 一	m <sup>3</sup>																		
	管布設工	人孔減長	ш																		
į	管	基礎延長	m																66.98		66.98
		PE直管	m																		
		片受直管	m																		
Н		人孔减長	m																		
5 管布設工		f 管体延長	ш																0 67.05		0 67.05
φ 75	\ \ \	号 距離 ·	m																67.50		67.50
@		人孔 番号																			
		一番																			
		公区				Ī													補助	単独	全体
	] 1j	** **********************************	Í	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		<u>₩</u>	

			3段	ш															
	土石土	\ \ \ \	2段	m															
	,	`	1段	m															
		,	4=4.00m	m															
	(古班古)	ンダゲ	I=3.50m	m															
	十四十(軟畳網车指 车拓岳)	1000円の	f=3.00m	m															
	量 241) 上 位	- T	=2.50m F	m															
	4	1	=2.00m H	m															
		H=3.80m	=4.00m H	m															
			=4.00m H	m															
	下段:矢板長	H=3.50m	=3.50m H	m															
		Jm	=3.50m H	m															
	上段:掘削深	H=3.00m	=3.00m H	m															
	畳・撤去)	Jm	=3.00m H	m															
	(軽量鋼矢板設置・撤去)	H=2.50m	.50m H=2.50m H=3.00m H=3.00m H=3.50m H=3.50m H=4.00m H=4.00m H=2.00m H=2.50m H=3.00m H=3.00m H=3.50m H=4.00m	m															
	(軽量鋼	)m	=2.50m H	m															
	工愚工	H=2.00m	H=2.00m H=2.	m															
上留工		110	bh 養 H	#															
φ75 ±		ととに同じません。		m						21.60	15.90	30.00							
φ	4	本中に出									15								
3		本 口 1								M331-a-2		M331-a-7							
		称	Ħ							331-b	331-b	331-b							1
		\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	3							補助 3	補助 3	補助 3							
	ĵ	۲ ا ۲	巻っ	ı	1	2	3	4	5	9	7	8	6	10	11	12	13	14	15

ſ		1	T	1			T	T								1					
		3段	Ш																		
	支保工	2段	Ш																		
	1. (	1段	ш																		
			Ш																		
	:板長)	.50m H=	ш																		
	土留工(軽量鋼矢板 矢板長)	00m H=3																			
	軽量鋼	)m H=3.(	Ш																		
	上留工(	л Н=2.50	Ш																		
		H=2.00n	ш																		
	H=3.80m	H=4.00m	m																		
		)0m	ш																		
	F段:矢板長 H=3.50m	3.50m H	Ħ																		
	' <b>-</b>	.50m H=	ш																		
	上段:掘削深 H=3.00m	00m H=3	+																		
		h H=3.0	Ш																		
	量鋼矢板設置·撤去) H=2.50m	n H=3.00	Ħ																		
	鋼矢板 H=	H=2.50r	ш																		
	(軽 30m	H=2.50m	Ш																		
	上留工 (軽 H=2.00m	H=2.00m H=2.50m H=2.50m H=3.00m H=3.00m H=3.50m	Ш																		
上留工		BH 編編	1																		
ŀ			+																20		20
φ 75	人孔間		ш																67.50		67.50
(3)		人孔 畨号																			
	ŀ	海																			
		N N M M	$\dashv$																補助	東	全本
	1	· 中	+	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	56	27	28	29	30		4 温	ᡧ
	Ĭ	<b>※</b>	1	. ,	,	. ,		, ,	, ,	,,	- , ,		, ,	,,	,,	, ,	,			ŹП	

r		- 1	_				ī	_			1		ı			-	- 1			- 1		ı	_	_
		路盤	$t\!=\!10\mathrm{cn}$	$m^3$																				
		層(13)	=3cm	m <sup>3</sup>																				
		雪路盤 表	15cm t	m <sup>3</sup>																				_
		路盤 下層	7cm t=																					$\dashv$
		3) 上層	t=1	m <sub>3</sub>																				4
	仮復旧工	<b>装層(1</b>	t=3c	m <sub>3</sub>																				
	仮後	下層路盤	$t\!=\!14\mathrm{cn}$	m <sub>3</sub>																				
		上層路盤	=15cm	$m^2$																				
		表層(13) 上層路盤 下層路盤 表層(13) 上層路盤 下層路盤 表層(13)	t=3cm $t=16cm$ $t=3cm$ $t=15cm$ $t=14cm$ $t=3cm$ $t=17cm$ $t=15cm$ $t=3cm$ $t=10cm$	$m^2$																				
		路盤表	16cm t	$m^2$																				_
		表層(13) B	3cm t=	m <sup>2</sup>																				$\dashv$
		表層	t=(								-												-	_
		ラ処分		m <sub>3</sub>																				_
		及びガ		m <sup>3</sup>																				
	.り壊し	舗装取り壊し及びガラ処分		m <sup>3</sup>																				
	舗装取り壊し	舗装		m <sup>3</sup>																				
			20cm <t< td=""><td>ш</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></t<>	ш																				
复旧工		切断	20cm 20	m																				$\dashv$
舗装取り壊し及び仮復旧工	計量	围	上層路盤 t≤20cm								0.73	2	06.0		0.90									$\dashv$
反り壊し			上層	m										0.0		01								_
		」 掘削幅		Ш							0.73		0.90	0.90	06.0	0.90								
φ 75	111111111111111111111111111111111111111	スた同		ш								21.60		15.90		30.00								
3		**************************************									M331-a-9	3				M331-a-7								
		7									M35													
		争	I I									331-b		331-b		331-b								
		<b>∜</b>										補助		補助		補助								
	ĵ	Γ   4	地		П	2	,	ಣ	4	נכ		9		7		∞	6	10	11	12	13		14	15

ı	-	1 -																			
		路盤 t=10cm	$m^3$																		
		層(13) =3cm	m <sup>3</sup>																		
		下層路盤 表層(13) t=15cm t=3cm	m <sup>3</sup>																		
		s盤 下層 cm t=1	H																		
		) 上層路盤 t=17cm	m <sub>3</sub>																		
	ΠH	表層(13) t=3cm	m <sub>3</sub>																		
	仮復旧工	上層路盤 下層路盤 表層(13) 上層路盤 下層路盤 表層(13) t=15cm t=14cm t=3cm t=17cm t=15cm t=3cm	$m^3$																		
		上層路盤 T t=15cm t:	$m^2$																		
			$\vdash$																		
		表層(13) m t=3cm	$m^2$																		
		路盤 t=16cm	$m^2$																		
		表層(13) t=3cm	$m^2$																		
			m <sub>3</sub>																		
		舗装取り壊し及びガラ処分	m <sub>3</sub>																		
	)	類し及び 	$\vdash$																		
	舗装取り壊[	装取り場 	m <sub>3</sub>																		
	舗装		,uu																		
		表層 切断 上層路盤 t≤20cm 20cm <t< td=""><td>m</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></t<>	m																		
舗装取り壊し及び仮復旧工		均断 [20cm 20	m																		
及び仮	舗装幅	表層 L層路盤 t≦	m																		
取り壊し	輔		I																		
		掘削幅	m																		
$\phi$ 75	祖 12 7	田離	m																67.50		67.50
3		番号																			
		人孔																			
		御																			
		公区																	補助	単独	全本
	ٳٞ	-	?	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	56	27	28	59	30	- 14	福	Zil
	,	· . #	Ħ																	`	

		舗装	種別							6	6	6							
·		下層路盤	t = 10 cm	m3															
		- 層路盤	t = 10 cm	m <sub>3</sub>															
		表層(13)	t=5cm t	m <sub>3</sub>															
		下層路盤 表	t=22cm t:	m <sup>3</sup>															
		上層路盤 下	t=10cm $t=$	$m^2$															
		基層(20) 上原	t=5cm $t=$	m <sup>2</sup>															
			t=5cm $t=$	m <sup>3</sup> r															
		路盤 表層(20)																	
	HΙ	各盤 下層路盤	t = 14cm	m <sup>2</sup>															
	仮復旧工	(0) 上層路盤	t = 10 cm	m <sup>2</sup>															
		0) 基層(20)	m t=5cm	m <sup>2</sup>															
		盤 表層(20)	t=5cm	m <sup>3</sup>															
		E 下層路盤	t=14cm	$m^2$															
		上層路盤	t = 13cm	$m^2$															
		表層(13)	t=5cm	$\mathrm{m}^2$															
		路盤	t = 10 cm	m <sub>3</sub>															
		路盤	t = 17 cm	$m^2$															
		表層(13)	t=3cm	m <sup>2</sup>															
φ 75	1	とた同場を開業を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を表現を		ш						21.60	15.90	30.00							
		   								-a-2									
(9)		12								M331-a-2		M331-a-7							
		科								331-b	331-b	331-b							
		12								補助	補助	補助							
	Î	۲ ا	*		1	2	c	5 4	r <sub>C</sub>	9	7	8	6	10	11	12	13	14	15

		無 編 記 記	<u> </u>																			
		下層路盤		≣																		
		上層路盤	- 10cm t	=																		
		表層(13) 上	- ociii t	<b>=</b>																		
		下層路盤表	- 22CIII U	<b>=</b>																		
		上層路盤 下層路盤 +-10cm +-32cm	- 10cm t-																			
							+															
		表層(20) 基層(20)	- ociii t																			
		路盤 表層					+															
	H	基層(20) 上層路盤 下層路盤 + 5.0m +10.0m +11.0m	CIII U— 14C				+															
	仮復旧.	20) 上層路盤																				
		0) 基層(20)																				
		監表層(20)																				
		医下層路盤	1 U— 14CIII	≣																		
		上層路盤	1. L J C II	≣																		
		表層(13)	r— эсш	I																		
		路盤+-10cm	1—10CIII	III																		
		路盤	r— 17cm	I																		
		表層(13)	.— эсш	≣																		
φ 75	国区	田曜		I																67.50		67.50
@		番号																				
~ ·		人孔																				
	_	管番	_																			
		区分	_1.																	補助	東海	全体
	ا اأ	*	番		16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30		<b>₹</b> □	

1   1   1   1   1   1   1   1   1   1	Г		1		- 1				7		-1				1	T		- 1				l		ı			- 1			
1   1   1   1   2   2   3   3   3   3   3   3   3   3	No.1	副康	種別																										1	
10																													tari .	Deri .
10	1	継手	00 15	- 5												-													₩ 2	2
1	i	可とう	50 20																											
3   6   7   7   7   7   7   7   7   7   7	-	H	7 2																											
1		\$ 1	_																										<u> </u>	
1		露日	19 H																										ı	
1		H H	Н						-							+													生	上
(1) (2) (3) (3) (3) (3) (3) (3) (3) (3) (3) (3		\$	基礎	1																									1	簡月 1
(1) (2) (3) (3) (3) (3) (3) (3) (3) (3) (3) (3		阿順		0																									шш 0:	mm 0:
1 日本 2 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大				17.																									- 43	43
1 日本 2 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大		モルタル	$\sim$ 70	_																									所1	所1
1 日本 2 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大		調整	20																										題	題
1 日本 2 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大 3 大	á	丰	T - 14																										ı	
1 日本文大元 - 人 4 計画		人子	ſ-25	_																									雅 1	組 1
1   1   1   1   1   1   1   1   1   1	9	Ž,	15																											
1   1   1   1   1   1   1   1   1   1	1	藤 ツ	10																											
1   1   1   1   1   1   1   1   1   1	-																													
1   1   1   1   1   1   1   1   1   1	i	芒	09																											
1   1   1   1   1   1   1   1   1   1		鉄	0 45																										辆	Hnī
(1) (4) (20 回り 150 150 150 150 150 150 150 150 150 150	-		30 30																											
(1) (4) (20 回り 150 150 150 150 150 150 150 150 150 150			50 13																											
(1) (4) (20 回り 150 150 150 150 150 150 150 150 150 150	1	翻	120 1																											
(1) (4) (20 回り 150 150 150 150 150 150 150 150 150 150		lmi	06																											
(1) (4) (50) (1) (4) (50) (1) (4) (50) (1) (1) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4		100	9																											
(1) (4) (20 回り 150 150 150 150 150 150 150 150 150 150			30																											
(1) (4) (20 回り 150 150 150 150 150 150 150 150 150 150			180	П																									(唐 1	1
(1) (4) (20 回り 150 150 150 150 150 150 150 150 150 150		Ħ	0 150																											-
(1) (4) (20 回り 150 150 150 150 150 150 150 150 150 150	1	图	0 12																											
(1) (4) (50) (1) (4) (50) (1) (4) (50) (1) (1) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4			30																											
(1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1)		世	敚	_																									1 E	1 個
①   φ   150   1   1   1   1   1   1   1   1   1	Ī		100																											
①   φ   150   1   1   1   1   1   1   1   1   1	i	7	150																										箇所 1	箇所 1
①   φ   150   1   1   1   1   1   1   1   1   1		重	200																										<u> </u>	
中藤郎   マンホール   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端	.h11m		25(														1 1				1		1							
中藤郎   マンホール   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端	算量	<u>[</u> m																											l	
中藤郎   マンホール   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端	11111111	画	傚						1														İ				Ì			
中藤郎   マンホール   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端	7		_	275	H		$\vdash$	$\dagger$	$\dagger$							t	$\parallel$			+		$\vdash$	+		$\dagger$			$\dagger$		
中藤郎   マンホール   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端	长 1	<u>[</u>		0.3	$\sqcup$			$\downarrow \downarrow$	$\perp$		-						$\parallel$						-		$\perp$			$\perp$		
中藤郎   マンホール   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端	7	$\prec$	原用	1.285																									l	
中藤郎   マンホール   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端田   端	中中	態	治国	37	${\mathbb H}$	-			+		-		H		$\vdash$	-				-			1		+		-	$\perp$		-
中報語	Н			15(	Ц				$\downarrow$		4				<u> </u>	1		_									_			
中報語	i	<u>—</u>	等底高	3.910																									l	
田 ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・		活工	知						+		1					-											-			
(2) (2) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4					$\dashv$		+		+		4				<u> </u>	+										<u> </u>	+			$\vdash\vdash$
(2) (2) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4	φ 150	ンボー	烑	3.890																									ı	
# 2 13 1 2 2 3 3 1 2 2 3 2 2 3 3 2 3 3 3 3	Γ	/ 恒	Ž.		1		$\dashv$		$\dagger$		1					T											+			
# 2		拓殿	į																										<u></u>	
	进	デード	中	-a-2					T		T																		111111	1111111
	乗	47	梅	M331	_					_				_		1			_										_ <del>↑</del>	⟨□

	<b>↓</b> □		0.28 m3		
		0.08	= 0.20  m3		
##1			× 0.023		
算	舗装厚さ		0.2 m		
111111111111111111111111111111111111111			×		
種	車工車		43.2 r		
各	# <b>K</b>	$t \leq 15  \mathrm{cm}$	t>15cm		
	カッター汚泥量算出表 (補助) ・発生汚泥量	アスファルト舗装版厚	アスファルト舗装版厚		

		数量計算書		
(補助)		<i></i>		
名 称	規 格	計算式	小計	計
既設構造物撤去				
コンクリート取壊し	無筋構造物	$V = 0.15$ m <sup>2</sup> × 45.90 m (M331-a-1 $\sim$ M331-a-2) =	6.9	
Co殼運搬	無筋Co		6.9	
建設廃材処分費	無筋Co		6.9	
区画線工				
白色実線	W=15cm	L = 16.80 + 2.00 + 2.00 =	20.8	

170

			数	、量	計	算	書			
	仮設材運搬	工								
名 称	規格			計		算	式			数 量
	M202-3-1	仮設ケーシング	円形覆工板							
往路運搬工	発進立坑	2.100 +						=	3.260	
	M202-4-3 到達立坑	仮設ケーシング 1.350 +	円形覆工板 0.730					=	2.080	
		軽量鋼矢板								
	開削工 M205-1-1	8.435 + 養工板	<b>覆工板受枠</b>					=	8.435	
	ライナープレート立坑	1.683 +	0.862					=	2.545	
									計	16.320
復路運搬工	M202-3-1 発進立坑	仮設ケーシング	円形覆工板 1.160					=	3.260	
及好是版工	M202-4-3	仮設ケーシング	円形覆工板						3.200	
	到達立坑	1.350 +	0.730					=	2.080	
	開削工	軽量鋼矢板 8.435 +						=	8.435	
	M205-1-1	覆工板	覆工板受枠							
	ライナープレート立坑	1.683 +	0.862					=	2.545	
									計	16.320
		ĺ								

本 種 計 算 書						
本 種 計 算 書						8 m
本 M202-3-1	丰					$\Sigma L = 94.8$
本 M202-3-1	算					
→ M202-3-1 → M331-a-2						
			П	01		
	夲					
$\begin{bmatrix} -1 \\ 1 \end{bmatrix}$				}		<u>₩</u>
<ul><li>一 (本)</li><li>・ M202-4・ M331-a・ M331-a・</li></ul>		管内調査	[補助] • M202-4-3	• M331-a-1		

			光	女 量	計	算	書			
	スクラップ重	量								
名称	規格			Ī	計	算	式			数 量
スクラップ	M202-3-1 発進立坑	0.914						=	0.914	
	M202-4-3 到達立坑	0.716						=	0.716	
	M205-1-1 ライナープレート立坑							=	0.425	
								=		
									計	t 2.055
I	l .	1								