		管 更 生	上 工 総	括	表		
(補助)			I	I	T	T	
名 称	種別	細 別	規格	単位	設計数量	数值基準	備考
管きょ内面被覆 (反転・形成工)							
		Hart of the Auto Corp					
直接工事費	更生材料	既設管径250mm		式	1.0	1.0	シームレスシステム(S)
		更生材料	厚 5mm	m	142.53	143	工法同等品以上 シームレスシステム(S)
		更生材料	厚 6mm	m	142.30	142	工法同等品以上
		更生材料	厚 7mm	m	116.42	116	シームレスシステム(S) 工法同等品以上
	反転•形成	既設管径250㎜		式	1.0	1.0	
		反転·引込工		1(	1.0	1.0	
		硬化•形成工		m	393.15	393	
	管口仕上			式	1.0	1.0	
		本管口切断工	既設管径250mm	箇所	32.0	32	
		本管口仕上工	既設管径250mm	箇所	32.0	32	
		取付管口 せん孔仕上工	1日施工 既設管径150mm	箇所	38.0	38	
		ENTITL	以以自在190mm		30.0	30	
	仮設備			式	1.0	1.0	
		仮設備設置工		□	7.0	7	
		仮設備撤去工		口	7.0	7	
	換気工						
	30 N	換気設備工		4-	1.0	1.0	
		授风政佣工		式	1.0	1.0	
	水替工						
		水替工	既設管径250mm	式	1.0	1.0	
共通仮設費	準備費						
		管内洗浄工		m	773.70	774	
		本管TV調査工		m	386.85	387	
		取付管突出し除	去	箇所	_	_	
		モルタル除去		箇所	10.00	10	
	技術管理費						
		本管TV調査工		m	386.85	387	
		. , , , , , , , , , , , , , , , , ,				35.	

#### 土工総括表(取付管布設替工・マンホール蓋取替工) (補助) 名 称 種 別 細 別 単位 数量 設計数量 備 考 As版 187.26 As/Con 舗装版切断工 t=15cm以下 187.26 187 m As/Con 舗装版切断工 $15cm < t \le 30cm$ m 舗装版 $As \hspace{-0.1em} \bullet \hspace{-0.1em} Con$ 直接掘削積込工 t=10cm以下 m² 舗装版 $As \cdot Con$ m² 直接掘削積込工 t=10cm以下 As版 118.93 舗装版 $As \hspace{-0.1em} \bullet \hspace{-0.1em} Con$ 直接掘削積込工 t=10cm以下 $m^{\!\!\!2}$ 118.93 119 舗装版 $As \cdot Con$ 直接掘削積込工 t=10cm以下 $m^2$ 舗装版 $As \cdot Con$ 直接掘削積込工 ${ m m}^{\!\!\!2}$ $10cm\!<\!t\!\leq\!15cm$ 舗装版 As•Con 直接掘削積込工 $10cm \le t \le 15cm$ $m^2$ 舗装版 $As \hspace{-0.1em} \bullet \hspace{-0.1em} Con$ 直接掘削積込工 $m^{2}$ 10cm<t≦15cm 舗装版 As•Con $m^2$ 直接掘削積込工 $10cm < t \le 15cm$ As/Con 舗装版破砕工 $15cm\!<\!t\!\leq\!30cm$ $m^2$ As/Con 舗装版破砕工 $15cm < t \le 40cm$ $m^2$ As/Con 舗装版破砕工 $15cm < t \le 40cm$ $m^2$ As/Con $15cm < t \leq 40cm$ 舗装版破砕工 $m^2$ $m^3$ 機械掘削工 $m^3$ 機械掘削工 $m^3$ 機械掘削工 52.1950 $\mathrm{m}^3$ 機械掘削工 $m^3$ 機械埋戻工 流用土 機械埋戻工 流用土 $m^3$ 流用土 $m^3$ 機械埋戻工 25.50 30 $m^3$ 機械埋戻工 流用土 $m^3$ 機械埋戻工 再生砕石 $m^3$ 機械埋戻工 再生砕石 $m^3$ 機械埋戻工 再生砕石

土工総括	表(取付管	章 布設替	:工•~	マンホー	ル蓋取	替工)	
(補助) 名 称	種別	細別	単位	 数 量	設計数量	備	 考
лн үл.	山玉 20.1	Wm 73.1	十四	<b></b>	版 II	VIII	<u>,</u>
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>	23.86	20		
残土処分工		. 14 1- 14	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	$\mathrm{m}^3$	_			
<b>残塊処分工</b>		As塊/Con塊	$\mathrm{m}^3$	5.69	6.0	As版 5.69	
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>	5.69	6.0	As版 5.69	
	110/2/ 0011/2		m <sup>3</sup>	0.00	0.0		
流用土運搬(往路)							
流用土運搬(復路)			m <sup>3</sup>				
流用土運搬(往路)			m <sup>3</sup>	28.33	30		
流用土運搬(復路)			m <sup>3</sup>	28.33	30		
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)			$\mathrm{m}^3$	28.33	30		
石綿管撤去積込工	φ 100		m	_			
	φ 100						
石綿管継手取外し工			3				
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>	0.19	0.2		
既設管撤去工	鉄筋Co管 φ 250	  ) 	m				
建設廃材処理費	Con塊(有筋)		m <sup>3</sup>	_			

土留工総括表(取付管布設替工) (補助)									
(補助) 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	5.65	6				
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	3.70	4				
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	_					
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=0.85m								
設置撤去工	3段		m	_					
軽量金属支保材	W = 0.85 m								
設置撤去工	2段		m	3.70	4				
軽量金属支保材	W=0.85m								
設置撤去工	1段		m	5.65	6				
素掘			m	_					

マンホー	ル蓋取替	工総括	表(マ	ンホー	 ル蓋取 <b>を</b>	 孝工)
(補助)						
名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備  考
マンホール蓋撤去工			組	18	18	
	T-25					
マンホール蓋取替工	亀山市型		組	18	18	
調整モルタル	20mm~70mm		箇所	_		
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	_		
斜壁ブロック	450mm		個	_		
斜壁ブロック	600mm		個	_		
9 ( )						

# 舗装復旧工総括表(取付管布設替工・マンホール蓋取替工)

(補助)

(補助) 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	11.50	12	
-64-		歩道部				
路盤工	t=10cm	RC-40	m²			
*B*		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	110.17	110	
<b></b>	t—Sciii	車道部	111	110.11	110	
表層工	t=5cm	密粒度As(20)	m²	_		
701—		車道部				
表層工	t=5cm	密粒度As(20)	m²			
		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			改質Ⅱ型
na fin		車道部	2			
路盤工	t=10cm	C-40 東洋郊	m²			
路盤工	t=16cm	車道部 RC-40	m²	_		
四萬上	t — 10СШ	歩道部	111			
路盤工	t=10cm	RC-40	m²	6.91	7	
		車道部		<del></del>		
上層路盤工	t=10cm	瀝青安定処理	m²	_		
		車道部				
上層路盤工	t=12cm	M-30	m²	55.32	55	
		車道部				
上層路盤工	t=13cm	M-30	m²	_		
1. 展 收 級 工	4-15	車道部	m²			
上層路盤工	t=15cm	M-30 車道部	m			
上層路盤工	t=17cm	平坦市 M-30	m²	_		
/ EI PH IIII	J I Chi	車道部	111			
下層路盤工	t=10cm	RC-40	m²	_		
		車道部				
下層路盤工	t=12cm	RC-40	m²	55.32	55	
		車道部				
下層路盤工	t=15cm	RC-40	m²			
<b>→</b> 17++ = +++			2	== 00		
不陸整正	白色•実線		m²	57.80	58	
区画線工	日色•美禄 W=15cm		m	43.83	44	
⊬ HEI/NA →	白色•実線		111	19.09	14	
区画線工	W=30cm		m	1.80	2	
	白色•実線					
区画線工	W=45m		m	21.00	21	

取付	管布設替	工総括	表(取	付管布	設替工	)
名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備考
支管取付工	メカロック支管 90° MLV	塩ビ管用	箇所	_		
<b>大自取17</b> 工	可とう支管	ヒューム管	直 月 月 月			
支管取付工	り20°	φ 250用	箇所	4	4	
人自机门工	管径	φ 200/11	回刀	1	1	
取付管撤去工	φ 150mm		m	32.30	32	
	管径	設置延長				
取付管布設工	φ 150mm	3∼5m	箇所	_	_	
	管径	設置延長				
取付管布設工	φ 150mm	5∼12m	箇所	4	4	
標識埋設シート	ダブル		m	32.30	32	
公共ますモルタル補修工			箇所	4	4	
塩ビ管処分工			m3	0.1	0.1	本管 布設替区間

# 部分修繕工総括表

(単独)

(単独)			T		Т		I	T	T	T	
名 称	種	別	細	別	規	格	単位	設計数量	数值基準	備	考
管きょ補修工 既設管径250mm											
直接工事費	管きょ音 (内面補	『分補修□   強工)	Ľ 								
			部分補	修工	既設管 L=0.4m	径250mm /箇所	箇所	5.0	5.0	パートライナー 同等品以上	一工法
	換気工										
			換気工				式	1.0	1.0		
	水替工										
			水替工		既設管	径250mm	式	1.0	1.0		
共通仮設費	準備費										
八心队队员	- 中川 兵		管内洗	浄工			m	4.00	4		
			本管T	V調査工			m	2.00	2		
			取付管	突出し除	去		箇所	_	_		
			モルタ	ル除去			箇所	_	_		
	技術管	理費									
			本管TY	V調査工			m	2.00	2		

#### 土工総括表(取付管布設替工・マンホール蓋取替工) (単独) 称 種 別 細 別 単位 数量 設計数量 備 考 名 As版 15.60 As/Con 舗装版切断工 t=15cm以下 15.60 16 m As/Con 舗装版切断工 $15cm < t \le 30cm$ m 舗装版 $As \hspace{-0.1em} \bullet \hspace{-0.1em} Con$ 直接掘削積込工 t=10cm以下 m² 舗装版 $As \cdot Con$ $m^{\!\!\!2}$ 直接掘削積込工 t=10cm以下 As版 11.70 舗装版 $As \hspace{-0.1em} \bullet \hspace{-0.1em} Con$ 直接掘削積込工 t=10cm以下 $m^{\!\!\!2}$ 11.70 12 舗装版 $As \cdot Con$ 直接掘削積込工 t=10cm以下 $m^2$ 舗装版 $As \cdot Con$ 直接掘削積込工 ${ m m}^{\!\!\!2}$ $10cm\!<\!t\!\leq\!15cm$ 舗装版 As•Con 直接掘削積込工 $10cm \le t \le 15cm$ $m^2$ 舗装版 $As \hspace{-0.1em} \bullet \hspace{-0.1em} Con$ 直接掘削積込工 $m^{2}$ 10cm<t≦15cm 舗装版 As•Con $m^2$ 直接掘削積込工 $10cm < t \le 15cm$ As/Con 舗装版破砕工 $15cm\!<\!t\!\leq\!30cm$ $m^2$ As/Con 舗装版破砕工 $15cm < t \le 40cm$ $m^2$ As/Con 舗装版破砕工 $15cm < t \le 40cm$ $m^2$ As/Con $15cm < t \leq 40cm$ 舗装版破砕工 m² $m^3$ 機械掘削工 $m^3$ 機械掘削工 $m^3$ 機械掘削工 20 18.18 $\mathrm{m}^3$ 機械掘削工 $m^3$ 機械埋戻工 流用土 機械埋戻工 流用土 $m^3$ 流用土 $\mathrm{m}^3$ 機械埋戻工 20 15.94 $m^3$ 機械埋戻工 流用土 $m^3$ 機械埋戻工 再生砕石 $m^3$ 機械埋戻工 再生砕石 $m^3$ 機械埋戻工 再生砕石

土工総括	表(取付管	· 管布設替	工•<	マンホー	ル蓋取	替工)	
名 称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備	考
残土処分工			$\mathrm{m}^3$	_			
残土処分工			$m^3$	_			
残土処分工			m <sup>3</sup>	0.47			
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		As塊/Con塊 As塊/Con塊	m <sup>3</sup>	_		As版 0.53	
残塊処分工		As塊/Con塊	m <sup>3</sup>	0.53	0.5	Аѕдх 0.33	
残塊処分工		ASSE/ COUSE	m <sup>3</sup>	_		As版 0.53	
建設廃材処理費	As塊/Con塊		m <sup>3</sup>	0.53	0.5	АЅДХ 0.55	
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>	17.71	20		
流用土運搬(復路)			m <sup>3</sup>	17.71	20		
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)			$\mathrm{m}^3$	17.71	20		
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			$\mathrm{m}^3$	_			
石綿管殼処分			t	_			
汚泥処分工			$\mathrm{m}^3$	0.03	0.1		
既設管撤去工	鉄筋Co管 φ 250	)	m	_			
建設廃材処理費	Con塊(有筋)		$\mathrm{m}^3$	_			

土留工総括表(取付管布設替工) (単独)									
( <u>単独)</u> 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	3.60	4				
軽量鋼矢板	両側								
設置撤去工	H=3.0m以下		m	5.40	5				
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						
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						
軽量金属支保材	W = 0.85 m								
設置撤去工	2段		m	5.40	5				
軽量金属支保材	W = 0.85 m								
設置撤去工	1段		m	3.60	4				
素掘			m	_					

# 舗装復旧工総括表(取付管布設替工・マンホール蓋取替工)

(単独)

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	2.70	3	
		歩道部				
路盤工	t=10cm	RC-40	m²			
		車道部				
表層工	t=3cm	密粒度As(13)	m²	_		
		車道部				
表層工	t=5cm	密粒度As(13)	m²	9.00	9	
		車道部				
表層工	t=5cm	密粒度As(20)	m²			
48-	_	車道部	2			
表層工	t=5cm	密粒度As(20)	m²			
*************************************		車道部	2			74.66 T TI
基層工	t=5cm	粗粒度As(20)	m²			改質I型
基層工	t=5cm	車道部 粗粒度As(20)	m²			改質Ⅱ型
<u> </u>	t—SCIII	車道部	111			以貝Ⅱ空
路盤工	t=10cm	平坦部 C-40	m²	_		
₩日/ <u>Ⅲ</u> 【土	t—10cm	車道部	111			
路盤工	t=16cm	RC-40	m²	_		
μη <u></u>	t Toem	歩道部	111			
路盤工	t=10cm	RC-40	m²	2.70	3	
	-	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=12cm	M-30	m²	4.91	5	
		車道部				
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			
		車道部				
下層路盤工	t=10cm	RC-40	m²			
<b>工品的加工</b>	10	車道部	2		_	
下層路盤工	t=12cm	RC-40	m²	4.91	5	
下屋收船工	4 — 1 F or:	車道部 PC 40	m.2			
下層路盤工	t=15cm	RC-40	m²			
不陸整正			m²	3.70	A	
小匠笼工	白色·実線		111	3.70	4	
区画線工	ロ色・夫様 W=15cm		m	4.50	4	
	白色·実線		111	4.00	4	
区画線工	W=30cm		m	_		
	白色•実線		***			
区画線工	W=45m		m	_		

名称	種別	細別	単位	数量	設計数量	備考
	メカロック支管	塩ビ管用				
<b>で管取付工</b>	90° MLV		箇所	_		
	可とう支管	ヒューム管				
支管取付工	90°	φ 250用	箇所	1	1	
	管径			0.00	0	
文付管撤去工	φ 150mm 管径	設置延長	m	9.00	9	
文付管布設工	φ 150mm	次直延尺 3∼5m	箇所	_	_	
XIII II	管径	設置延長	124/21			
文付管布設工	φ 150mm	5∼12m	箇所	1	1	
標識埋設シート	ダブル		m	9.00	9	
公共ますモルタル補修工			箇所	1	1	
塩ビ管処分工			m3	0.0	0.0	本管 布設替区間

# 土工集計表(取付管布設替工・マンホール蓋取替工)

名 称	取付管 布設替	マンホール 蓋取替	補助合計	取付管 布設替	マンホール	単独合計
舗装版切断工	57.46	129.80	187.26	15.60		15.60
舗装版切断工			_			_
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	50.69	68.24	118.93	11.70		11.70
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			_			_
舗装版破砕工			_			_
機械掘削工			_			_
機械掘削工			_			_
機械掘削工	44.27	7.92	52.19	18.18		18.18
機械掘削工			_			_
機械埋戻工			_			_
機械埋戻工			_			_
機械埋戻工	24.42	1.08	25.50	15.94		15.94
機械埋戻工		1100	_	13101		_
機械埋戻工			_			_
機械埋戻工			_			_
機械埋戻工			_			_

# 土工集計表(取付管布設替工・マンホール蓋取替工)

名	称	取付管 布設替	マンホール 蓋取替	補助合計		取付管 布設替	マンホール 蓋取替	単独合計
残土処分工				_				_
残土処分工				_	_			_
残土処分工		17.14	6.72	23.86	5	0.47		0.47
残土処分工				_				_
残塊処分工				_				_
残塊処分工				_				_
残塊処分工 A	.s塊/Con塊	2.31	0.36 3.38	0.36 5.69		0.53		0.53
残塊処分工				_				_
建設廃材処理費		2.31	0.36 3.38	0.36 5.69		0.53		0.53
流用土運搬	(往路)							
流用土運搬	(復路)							
流用土運搬	(往路)	27.13	1.20	28.33		17.71		17.71
流用土運搬	(復路)	27.13	1.20	28.33	_	17.71		17.71
流用土運搬	(往路)							
流用土運搬	(復路)							
積込工(流月	用)	27.13	1.20	28.33		17.71		17.71
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		0.06	0.13	0.19		0.03		0.03
既設管撤去	エ			_				_
建設廃材処	理費			_				_

# 土留工集計表(取付管布設替工)

名	称	取付管 布設替	マンホール 蓋取替	補助合計	取付管 布設替	マンホール 蓋取替	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		5.65		5.65			_
軽量鋼矢板							
設置撤去工				_	3.60		3.60
軽量鋼矢板							
設置撤去工		3.70		3.70	5.40		5.40
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				_			_
軽量金属支	保材						
設置撤去工				_			_
軽量金属支	保材						
設置撤去工		3.70		3.70	5.40		5.40
軽量金属支	保材						
設置撤去工		5.65		5.65	3.60		3.60
素掘				_			_

# マンホール蓋取替工集計表(マンホール蓋取替工)

名 称	取付管 布設替	マンホール 蓋取替	補助合計	取付管 布設替	マンホール	単独合計
マンホール蓋撤去工		18	18			_
マンホール蓋取替工		18	18			_
調整モルタル			_			_
調整リング			_			_
調整リング			_			_
調整リング			_			_
斜壁ブロック			_			_
斜壁ブロック			_			_
斜壁ブロック			_			_

# 舗装復旧工集計表(取付管布設替工・マンホール蓋取替工)

名 称	取付管 布設替	マンホール 蓋取替	補助合計	取付管 布設替	マンホール 蓋取替	単独合計
表層工 t=3cm	11.50		11.50	2.70		2.70
路盤工			_			_
表層工			_			_
表層工 t=5cm	39.41	70.76	110.17	9.00		9.00
表層工			_			_
表層工			_			_
基層工			_			_
基層工			_			_
路盤工			_			_
路盤工			_			_
RC-40 路盤工 t=10cm	6.91		6.91	2.70		2.70
上層路盤工			_			_
M-30 上層路盤工 t=12cm	20.76	34.56	55.32	4.91		4.91
上層路盤工			_			_
上層路盤工			_			_
上層路盤工			_			_
下層路盤工			_			_
RC-40 下層路盤工 t=12cm	20.76	34.56	55.32	4.91		4.91
下層路盤工			_			_
不陸整正	23.24	34.56	57.80	3.70		3.70
区画線工	16.83	27.00	43.83	4.50		4.50
区画線工	0.90	0.90	1.80			_
区画線工	21.00		21.00			_

# 取付管工集計表(取付管布設替工)

名称	取付管 布設替	マンホール	補助合計		取付管 布設替	マンホール	単独合計
支管取付工			_				_
支管取付工	4		4		1		1
取付管撤去工	32.30		32.30		9.00		9.00
取付管布設工			_				_
取付管布設工	4		4		1		1
標識埋設シート	32.30		32.30		9.00		9.00
公共ますモルタル補修工	4		4		1		1
塩ビ管処分工	0.12		0		0.03		0

## 数量計算書

管渠内面被覆工 既設管径250mm(反転·形成工)

細別	更生材料	1式当	当たり
名称	計 第 式	単位	数量
更生管材	① 20001-80-1 t=7mm 23.34		
	計 23.34 23.34 + ((0.9 × 1/2) × 2箇所/スパン × 1 スパン)	m	24.24
	② 20001-110 t=6mm 29.45		
	計 29.45 29.45 + ((0.9 × 1/2) × 2箇所/スパン × 1 スパン)	m	30.35
	③ 20001-130 t=6mm 29.10		
	20001-140 t=6mm 29.10 計 58.20		
	58.20 + ((0.9 × 1/2) × 2箇所/スパン × 2 スパン)	m	60.00
	④ 20001-150 t=6mm 29.10 20001-160 t=6mm 21.05		
	計 50.15		51.05
	50.15 + ((0.9 × 1/2) × 2箇所/スパン × 2 スパン)	m	51.95
	(5) 20001-170 t=7mm 18.15 20001-170-1t=7mm 18.10		
	20001-170-11-7 min 18.10 20001-180 t=7mm 23.23		
	計 59.48		
	59.48 + ((0.9 × 1/2) × 2箇所/スパン × 3 スパン)	m	62.18
	⑥ 20001-210 t=7mm 29.10		
	計 29.10		20.00
	29.10 + ((0.9 × 1/2) × 2箇所/スパン × 1 スパン)	m	30.00
	7     20001–230     t=5mm     26.70       20001–240     t=5mm     24.10		
	20001-240 t=5mm 24.10 計 50.80		
	50.80 + ((0.9 × 1/2) × 2箇所/スパン × 2 スパン)	m	52.60
	20001–260 t=5mm 21.80		
	20001-270 t=5mm 22.33 計 66.23		
	66.23 + ((0.9 × 1/2) × 2箇所/スパン × 3 スパン)	m	68.93
	計 20.10 20.10 + ((0.9 × 1/2) × 2箇所/スパン × 1 スパン)	m	21.00
t=5mm	52.60 68.93 21.00	m	142.53
t=6mm		m	142.30
t=7mm	24.24 62.18 30.00	m	116.42
	計 142.53 + 142.30 + 116.42 = 401.25 m		

細別		反	転•形成	<b></b>	1式	当たり
名称		計	算	式	単位	数量
反転·引込工	管更生番号	管番号				
	1	20001-80-1		20m超30m以下		23.34
	2	20001-110		20m超30m以下		29.45
	3	20001-130		50m超60m以下		59.10
		20001-140				
	4	20001-150		50m超60m以下		51.05
		20001-160				
	5	20001-170		60m超70m以下		61.28
		20001-170-1				
		20001-180		00 +7100 NI T		00.10
	6	20001-210		20m超30m以下 50m超60m以下		29.10
	7	20001-230 20001-240		50m超60m以下		51.70
	8	20001 240		60m超70m以下		68.03
		20001 250				00.05
		20001-270				
	9	20001-280		20m超30m以下		20.10
				<u></u>		393.15
西儿 瓜子丁	<b>英田 上</b> 巫 日	松亚口				
硬化•形成工	管更生番号	管番号 20001-80-1		20m超30m以下		23.34
	2	20001-30-1		20m超30m以下		29.45
	3	20001-110		50m超60m以下		59.10
		20001-140				00.10
	4	20001-150		50m超60m以下		51.05
		20001-160				
	5	20001-170		60m超70m以下		61.28
		20001-170-1				
		20001-180				
	6	20001-210		20m超30m以下		29.10
	7	20001-230		50m超60m以下		51.70
		20001-240		00 tt=0 NI-		
	8	20001-250		60m超70m以下		68.03
		20001-260				
	9	20001-270 20001-280		20m超30m以下		20.10
	<u> </u>	ZUUU1 <sup>-</sup> Z6U			1	
				計		393.15

細 別		管	口仕上			1式	当たり
名 称		計	算	式		単位	数量
本管口切断工	(1)	20001-80-1			2		
(既設管径250mm)	(2)	20001-110			2		
	(3)	20001-130			2		
	(4)	20001-140			2		
	(5)	20001-150			2		
	(6)	20001-160			2		
	(7)	20001-170			2		
	(8)	20001-170-1			2		
	(9)	20001-180			2		
	(10)	20001-210			2		
	(11)	20001-230			2		
	(12)	20001-240			2		
	(13)	20001-250			2		
	(14) (15)	20001-260			2 2		
	(16)	20001-270 20001-280			2		
	計	20001 200			32	箇所	32
	н						
本管口仕上工							
(既設管径250mm)				計	= 32	箇所	32
取付管口せん孔工	(1)	20001-80-1			_		
(既設管径150mm)	(2)	20001-110			5		
(1日施工)	(3)	20001-130			5		
	(4)	20001-140			4		
	(5)	20001-150			2		
	(6)	20001-160			1		
	(7)	20001-170			2		
	(8)	20001-170-1			1		
	(9)	20001-180			2		
	(10)	20001-210			2		
	(11)	20001-230			1		
	(12)	20001-240 20001-250			3		
	(13) (14)	20001-250 20001-260			2 2		
	(14)	20001-260			4		
	(16)	20001-270			2		
	計	20001 200			38	箇所	38
	ΙЦ				30	E4//1	
							•

細別		仍	<b>立設備工</b>			1式当	当たり
名称		計	算	式		単位	数 量
仮設備設置・撤去工	管更生番号	管番号					
	1	20001-80-1			1		
	2	20001-110			1		
	3	20001-130			1		
		20001-140					
	4	20001-150					
		20001-160					
	⑤	20001-170			1		
		20001-170-1					
		20001-180					
	6	20001-210			1		
	7	20001-230			_		
		20001-240					
	8	20001-250			1		
		20001-260			-		
		20001-270					
	9	20001-280			1		
	Ü				_		
				計	7	口	7

	数量計算書		
工種	共通仮設費		
名称	計 算 式	単位	数量
	準備費		
管内洗浄工	(1) 20001-80-1 23.34 (2) 20001-110 29.45 (3) 20001-130 29.10 (4) 20001-140 29.10 (5) 20001-150 29.10 (6) 20001-160 21.05 (7) 20001-170 18.15 (8) 20001-170-1 18.10 (9) 20001-180 23.23 (10) 20001-210 29.10 (11) 20001-230 26.70 (12) 20001-240 24.10 (13) 20001-250 22.10 (14) 20001-260 21.80 (15) 20001-270 22.33 (16) 20001-280 20.10  延長 386.85		
本管TV調査工	386.85 × 2 回 = 773.70 延長 = 386.85	m m	773.70 386.85
モルタル除去	(1)       20001-110       1         (2)       20001-180       3         (3)       20001-210       2         (4)       20001-230       1         (5)       20001-260       2         (6)       20001-280       1             延長       10	箇所	10
本管TV調査工		m	386.85

## 数 量 計 算 書 (部分補修工)

管きょ部分補修工 既設管径250mm(内面補強工)

細別	部分補修工	1式当	当たり
名 称	計 算 式	単位	数量
部分補修工	箇所数     延長       (1) 20001-80     1 箇所     0.4 m       (2) 20001-120     1 箇所     0.4 m       (3) 20001-190     1 箇所     0.4 m       (4) 20001-200     1 箇所     0.4 m       (5) 20001-220     1 箇所     0.4 m		
	計 5 スパン 5 箇所 2.00 m	箇所	5.00

	数 量 計 算 書 (部分補修工)		
工種	共通仮設費		
名 称	計 算 式	単位	数量
管内洗浄工	<ul> <li>準備費</li> <li>箇所数 延長</li> <li>(1) 20001-80 1 箇所 0.4 m</li> <li>(2) 20001-120 1 箇所 0.4 m</li> <li>(3) 20001-190 1 箇所 0.4 m</li> <li>(4) 20001-200 1 箇所 0.4 m</li> <li>(5) 20001-220 1 箇所 0.4 m</li> </ul>		
	計 5 スパン 5 箇所 2.00 m 2.00 m × 2 回 = 4.00	m	4.00
本管TV調査工	計 5 スパン = 2.00	m	2.00
	技術管理費		
本管TV調査工	計 5 スパン = 2.00	m	2.00

(補助) (本管更生箇所) 算 式 · 小計 種 別 数 量 取付管撤去工 塩ビ管φ150mm 1393 1390 1412 1321 +8.70 +8.70 +8.70 +6.20m 32.30 32.30 塩ビ管処分工 塩ビ管 外径= 0.165 m 内径= 0.150 m  $(0.165^{2} \times \pi/4 - 0.150^{2} \times \pi/4) \times$ 32.30 m30.120 0.12 取付管布設工 ゴム輪受口片受直管 (取付管用) φ150mm L=4000mm 32.30 32.30 本 9.0  $32.30 \div 4.000$ 8.08 ~3m未満 箇所 3~5m未満 箇所 1393 5~12m未満 1390 1412 4.0 4.0 箇所 1321 m 32.3 埋設表示シート モルタル補修  $\phi$  150 m m 1393 1390 1412 1321 +1.0 +1.0 +1.0+1.0箇所 4.0 4.0

(補助)			本管更生箇所)
種	別	算 式 · 小 計	数量
自在曲管		φ 150mm 30°  1321 +1.0	個 1.0
鉄筋コンク 250-150	クリート <sup>を</sup>	管用可とう支管 本管(HP φ 250)、取付管(VU φ 150)	
200 100		1393 1390 1412 1321 +1.0 +1.0 +1.0 +1.0	
		= 4.0	箇所 4.0

(補助) (本管更生箇所) 算 式 · 小 計 種 别 数 量 土工 1393 市道(車道) 掘削延長= 5.30 m 平均管底深  $(1.44+1.20) \div 2 = 1.30$  平均掘削深 H' 1.30+0.0075+0.100=1.41 平均掘削幅上部  $1.00+\{(H'-0.05)\times 0.1\times 2\}=1.27$ 掘削工 H'−0.05  $(0.60 + 1.27) \div 2 \times 1.36 \times 5.30 = 6.739$ 既設管 外径= 0.165 m 控除  $0.165^{-2} \times \pi/4 \times 5.30$ =  $\blacktriangle 0.113$ 小計 = 6.626 1390 市道(車道) 掘削延長= 5.30 m 平均管底深 (1.44+1.20) ÷ 2 = 1.30 平均掘削深 H' 1.30+0.0075+0.100=1.41 平均掘削幅上部  $1.00+\{(H'-0.05)\times0.1\times2\}=1.27$ H'−0.05  $(0.60 +1.27) \div 2 \times 1.36 \times 5.30 = 6.739$ 控除 既設管 外径= 0.165 m  $0.165^{-2} \times \pi/4 \times 5.30 = \triangle 0.113$ 小計 = 6.626 1412 市道(車道) 掘削延長= 5.30 m 平均管底深  $(1.44+1.09) \div 2 = 1.30$ 平均掘削深 H' 1.30+0.0075+0.100=1.41 平均掘削幅上部  $1.00+\{(H'-0.05)\times0.1\times2\}=1.27$ H'−0.05  $(0.60 +1.27) \div 2 \times 1.36 \times 5.30 = 6.739$ 控除 既設管 外径= 0.165 m  $0.165^{-2} \times \pi/4 \times 5.30 = \triangle 0.113$ 小計 = 6.626 1321 市道 (車道) 軽量鋼矢板部 延長= 3.70 m 平均管底深  $(3.20 + 1.51) \div 2 = 2.40$  

 平均管底深
 (3.20+ 1.51) ÷ 2 = 2.40

 平均掘削深 H'
 2.40+ 0.0075+0.100= 2.51

 H'-0.050  $0.900 \times 2.46 \times 3.70 = 8.192$ 控除 既設管 外径= 0.165 m  $0.165^{-2} \times \pi/4 \times 3.70 = \triangle 0.079$ 小計 = 8.113

## 取付管布設替え工

種	別	算 式 · 小 計	数	量
土工		1393 市道(歩道) 掘削延長= 3.40 m		
掘削工		平均管底深 $(1.40+1.34) \div 2 = 1.40$ 平均掘削深 H' $1.40+0.0075+0.100=1.51$		
		平均掘削幅上部 $1.00+\{(H'-0.03)\times0.1\times2\}=1.30$		
		H'-0.03		
		$(0.60 +1.30) \div 2 \times 1.48 \times 3.40 = 4.780$		
		控除		
		$0.165^{-2} \times \pi/4 \times 3.40 = \triangle 0.073$		
		I = 1		
		<u></u> 小計 = 4.707		
		1390 市道(歩道) 掘削延長= 3.40 m		
		平均管底深 $(1.23+1.36) \div 2 = 1.30$ 平均掘削深 H' $1.30+0.0075+0.100=1.41$		
		平均畑刊休 日		
		平均掘削幅上部 1.00+{(H'-0.03)×0.1×2} = 1.28 H'-0.03		
		$(0.60 + 1.28) \div 2 \times 1.38 \times 3.40 = 4.410$		
		では、0.00 「1.28 ) . 2 < 1.36 < 3.40 ― 4.410 控除 既設管 外径= 0.165 m		
		$0.165^{-2} \times \pi/4 \times 3.40 = \triangle 0.073$		
		0.105 × 1/4 × 5.40 - <b>4</b> 0.075		
		小計 = 4.337		
		1412 市道(歩道) 掘削延長= 3.40 m		
		平均管底深 $(1.29+1.13) \div 2 = 1.20$ 平均掘削深 H' $1.20+0.0075+0.100=1.31$		
		平均掘削幅上部 1.00+{(H'-0.03)×0.1×2} = 1.26		
		Н'-0.03		
		$(0.60 + 1.26) \div 2 \times 1.28 \times 3.40 = 4.047$		
		控除 既設管 外径= 0.165 m		
		$0.165^{-2} \times \pi/4 \times 3.40 = \triangle 0.073$		
		小計 = 3.974		
		1321 市道(歩道)		
		軽量鋼矢板部       延長=       2.50 m         平均管底深       (1.38+       1.49) ÷ 2 = 1.40		
		平均管底深 $(1.38+1.49) \div 2 = 1.40$ 平均掘削深 H' $1.40+0.0075+0.100=1.51$		
		十岁掘削休 11 1.40 + 0.0075 + 0.100 — 1.51 H' -0.030		
		$0.900 \times 1.48 \times 2.50 = 3.330$		
		控除 既設管 外径= 0.188 m		
		$0.188^{-2} \times \pi/4 \times 2.50 = \triangle 0.069$		
		.1.=1		
		<u>小計 = 3.261</u>		
		根型で ************************************		m3
		掘削工 総計 = 44.270	44. 27	

(補助) (本管更生箇所) 算 式 · 小 計 種 別 数 量 十工 1393 (市道) 車道 延長= 5.30 m 平均掘削深 H'= 1.41平均埋戻し高H'-(0.365+0.270)= 0.78平均埋戻し幅上部1.00+{(H'-0.270)×0.1×2}= 1.23 埋戻し工  $(0.600 + 1.23) \div 2 \times 0.78 \times 5.30 = 3.783$ 1390 (市道) 車道 延長= 5.30 m 平均掘削深 H' = 1.41平均埋戻し高 H'-(0.365+0.270) = 0.78 平均埋戻し幅上部  $1.00+\{(H'-0.270)\times0.1\times2\}=1.23$  $(0.600 + 1.23) \div 2 \times 0.78 \times 5.30 = 3.783$ 1412 (市道) 車道 延長= 5.30 m 平均掘削深 H'\_\_\_\_ 平均埋戻し高 H'-(0.365+0.270)=0.78 平均埋戻し幅上部  $1.00+\{(H'-0.270)\times0.1\times2\}=1.23$  $(0.600 +1.23) \div 2 \times 0.78 \times 5.30 = 3.783$ 1321 (市道) 車道 延長= 3.70 m 平均掘削深 Н' = 2.51平均埋戻し高 H'-(0.365+0.270) = 1.88  $0.900 \times 1.88 \times 3.70 = 6.260$ 

(補助) (本管更生箇所)

(1111-67)			
種別	算 式・小計	数	量
土工	1393 (市道) 歩道 延長= 3.40 m		
埋戻し工	平均掘削深 H' = 1.51		
	平均掘削深 H'= 1.51平均埋戻し高H'-(0.365+0.130)= 1.02		
	平均埋戻し幅上部 1.00+{(H'-0.130)×0.1×2} = 1.28		
			m3
	$(0.600 +1.28) \div 2 \times 1.02 \times 3.40 = 3.260$	3. 26	
	1390 (市道) 歩道 延長= 3.40 m		
	平均掘削深 H' = 1.41		
	平均掘削深 H'       = 1.41         平均埋戻し高       H'-(0.365+0.130)       = 0.92		
	平均埋戻し幅上部 $1.00+\{(H'-0.130)\times 0.1\times 2\}=1.26$		
			m3
	$(0.600 +1.26) \div 2 \times 0.92 \times 3.40 = 0.853$	0.85	
	1412 (市道) 歩道 延長= 3.40 m		
	平均掘削深 H'       = 1.31         平均埋戻し高       H'-(0.365+0.130)       = 0.82		
	平均埋戻し高 $H'-(0.365+0.130)$ = 0.82		
	平均埋戻し幅上部 $1.00+\{(H'-0.130)\times 0.1\times 2\}=1.24$		
			Ī
	$(0.600 +1.24) \div 2 \times 0.82 \times 3.40 = 0.853$	0.85	
	1321 (市道) 歩道		
	軽量鋼矢板部 延長= 2.50 m		
	平均掘削深 H' = 1.51		
	平均埋戻し高 H'-(0.365+0.130) = 0.82		
			m3
	$0.900 \times 0.82 \times 2.50 = 1.845$	1.85	
			m3
	埋戻し工 計 = 24.42	24. 42	
土工	44.05		m3
残土処分工	$44.27 - 24.42 \div 0.9 = 17.14$	17. 14	
<u> </u>			

(補助) (本管更生箇所) 種 別 算 式 · 小計 数 量 土工 管基礎工 砂基礎 1393 1390 1412 1321 +8.70 +8.70 +8.70 +6.20m 32.30 = 32.300  $(0.900 \times 0.365 -0.165^{2} \times \pi \times 1/4)$ 9.920 × 32.30 m3計 = 9.920 9.92

(補助)

(本管更生箇所) 別 数 種 算 式 · 小 計 量 土留工 軽量鋼矢板 軽量鋼矢板長 L = 2.0m 1.30 < 平均掘削深≤1.80 1393 1390 1412 1321(歩) +1.05 +1.05 +1.05 +2.50 =5.65 5.650 軽量鋼矢板長 L = 3.0 m 2.30 < 平均掘削深≤2.80 1321(車) m +3.703.70 3.70 土留工 軽量金属支保工支保工1段 1.30<平均掘削深≦1.80 1393 1390 1412 [321(歩) m +1.05 +1.05 +1.05 +2.505.65 5.650 支保工2段 2.30<平均掘削深≦2.80 1321(車) m 3.70 +3.703.700

(補助) (本管更生箇所) 算 式 · 小計 種 别 数 量 舗装取壊し工 舗装切断工 アスファルト舗装 t ≦15cm 車道部 取付管 1393  $6.00 \times 2.0 = 12.00$ 取付管 1390  $6.00 \times 2.0 =$ 12.00 取付管 1412  $6.00 \times 2.0 = 12.00$ 取付管 1321  $3.53 \times 2.0 =$ 7.06 m 小計 = 43.06 43.06 歩道部 取付管 1393  $1.80 \times 2.0 =$ 3.60 取付管 1390 1. 80  $\times$  2. 0 = 3.60 取付管 1412  $1.80 \times 2.0 =$ 3, 60 取付管 1321 1.80  $\times$  2.0 = 3.60 m 小計 = 14.40 14.40 計 57.46 57.460

(補助) (本管更生箇所) 别 式 · 小 計 種 算 数 量 舗装取壊し工 直接掘削積込工 アスファルト舗装 t≦15cm 取付管 1393 t=5cm 舗装幅= 1.87 m (車道) 1.87 × 6.00 = 11. 22 取付管 1390 舗装幅= 1.87 m t=5cm (車道) 1.87  $\times$ 6.00 11. 22 取付管 1412 t=5cm 舗装幅= 1.87 m (車道) 1.87 X 6.00 = 11.22 取付管 1321 土留部 舗装幅= t=5cm 1.50 m (車道) 1.50 × 3.83 = 5.75 m² 39.41 小計 = 39.41 取付管 1393 舗装幅= t=3cm1.90 m × 1.80 (歩道) 1.90 3.42 取付管 1390 舗装幅= t=3cm 1.88 m (歩道) 1.88 × 1.80 = 3.38 取付管 1412 t=3cm 舗装幅= 1.86 m (歩道) 1.86 3.35 1.80 =  $\times$ 取付管 1321 t=3cm 土留部 舗装幅= 1.50 m (歩道) 1.50 × 0.75 1.13 小計 = 11.28 11.28 m2計 50.69 50.690

(補助) (本管更生箇所) 別 算 式 小 計 数 種 量 舗装取壊し工 アスファルト殼処理  $39.41 \times 0.05 + 11.28 \times 0.03 = 2.309$ 小計 = 2.309 m32.31 2.309

(本管更生箇所)

(補助)

別 算 式 · 小 計 種 数 量 舗装工 取付管 本復旧工 表層工 再生密粒度アスコン t=5cm 取付管 1393 舗装幅= 1.87 m (車道) 1.87 × 6.00 = 11. 22 取付管 1390 舗装幅= 1.87 m (車道) 1.87 × 6.00 = 11.22 取付管 1412 舗装幅= 1.87 m (車道) 1.87 × 6.00 = 11. 22 取付管 1321 土留部 舗装幅= 1.50 m (車道) 1.50 × 3.83 = 5.75  $m^2$ 計 = 39.41 39.41 取付管 表層工 再生密粒度アスコン t=3cm 取付管 1393 舗装幅= 1.90 m (歩道) 1.90 × 1.80 = 3.42 取付管 1390 舗装幅= 1.88 m × 1.<u>80</u> (歩道) 1.88 = 3.38 取付管 1412 舗装幅= 1.86 m (歩道) 1.86 × 1.80 = 3.35 取付管 1321 土留部 舗装幅= 1.80 m (歩道) 1.80 × 0.75 = 1.35 計 = 11.50 11.50

(補助) (本管更生箇所) 種 別 算 式 · 小 計 数 量 舗装工 取付管 上層路盤工 M-30 t=10cm下層路盤工 RC-40 t=12cm 本復旧工 取付管 1393 舗装幅= 1.27 m (車道) 1.27 × 5.45 = 6.92 取付管 1390 舗装幅= 1.27 m (車道)  $1.27 \times 5.45 = 6.92$ 取付管 1412 舗装幅= 1.27 m (車道) 1.27 × 5.45 = 6.92 取付管 1321 土留部 舗装幅= 0.90 m (車道) 0.90 × 3.45 = 3.11 m² 計 = 20.76 20.76 取付管 t=10cm 路盤工 RC-40 取付管 1393 舗装幅= 1.30 m (歩道) 1.30 × 1.80 = 2.34 取付管 1390 舗装幅= 1.28 m (歩道) 1.28 × 1.80 2.30 取付管 1412 舗装幅= 1.26 m (歩道) 1.26 × 1.80 = 2.27 取付管 1321 土留部 舗装幅= 0.90 m (歩道) 0.9 × 0.750 = 0.68m² 計 = 6.91 6.91 不陸整正 39.41 - 20.76 + 11.50 -6.91  $m^2$ 計 = 23. 24 23. 24

(補助) (本管更生箇所) 算 式 · 小計 種 別 数 量 区画線工 白色・実線 W=15cm 取付管 1393  $1.87 \times 3 \quad \Rightarrow \quad =$ 5.61 取付管 1390 取付管 1412 1.87 × 3 本 5.61 取付管 1321 1.87 × 2 本 = 5.61 m 計 = 16.83 16.83 白色·実線 W=30cm 取付管 1393 取付管 1390 取付管 1412 0.30 m× 3 本 0.90 = 取付管 1321 計 = 0.90 0.90 白色・実線 W=45cm 取付管 1393 取付管 1390  $3.00 \quad \text{m} \times \qquad 7 \quad \text{$\star$} \qquad = \qquad 21.00$ 取付管 1412 取付管 1321 21.00 計 = 21.00

(単独)

(既設本管箇所) 種 別 式 · 小 計 算 数 量 取付管撤去工 塩ビ管φ150mm 1421 9.00 m 9.00 9.00 塩ビ管 外径= 内径= 0.165 m 0.150 m  $(0.165^{2} \times \pi/4 - 0.150^{2} \times \pi/4) \times 9.00$ 塩ビ管処分工 m3= 0.033 0.03 取付管布設工 ゴム輪受口片受直管(取付管用) φ150mm L=4000mm m 9.00 9.00 本 3.0  $9.00 \div 4.000$ 2.25 ~3m未満 箇所 3~5m未満 箇所 5~12m未満 1421 = 1.0 1.0 箇所 m 9.0 埋設表示シート モルタル補修  $\phi 150 \text{mm}$ 1421 1.0 箇所 1.0 1.0

(単独) (既設本管箇所) 種 算 式 · 小 計 数 別 量 自在曲管  $\phi$  150mm 鉄筋コンクリート管用可とう支管 250 - 150本管 (HPφ250) 、取付管 (VUφ150) 1421 1.0 箇所 1.0 1.0

(単独)	取付官布設督上 級重計昇書	<b>亚沙木签</b> 签	: 中氏 /
(平)(五)		既設本管簠	1月1
種 別	算式・小計	数	量
土工	1421 (市道) 車道		
掘削工	延長= 5.40 m		
	平均管底深 $(2.78+1.92) \div 2 = 2.40$		
	平均掘削深 H' 2.40+ 0.0075+0.100= 2.51		
	H' -0. 050		
	0.900     ×2.46     ×5.40     =     11.956       控除     既設管     外径=     0.165 m		
	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		
	小計 = 11.841		
	1421 (市道) 歩道 延長= 3.60 m		
	平均管底深 $(2.12+ 1.64) \div 2 = 1.90$		
	平均掘削深 H' 1.90+ 0.0075+0.100= 2.01		
	Н'-0.030		
	$0.900 \times 1.98 \times 3.60 = 6.415$		
	控除 既設管 外径= $0.165 \text{ m}$ $0.165^2 \times \pi/4 \times 3.60 =                                   $		
	$0.105  \wedge  \pi /  4  \wedge  5.00 \qquad \qquad - \qquad \blacksquare 0.077$		
	小計 = 6.338		
	-		
	掘削工 総計 = 18.179	18. 18	13
	小田ココニ   加口   一   10.119	10.10	

_ (単独)	取刊官仰政督上	:設本管箇所)
種別	算式・小計	数 量
土工 埋戻し工	1421 (市道) 車道 延長= 5.40 m	
	平均掘削深 H'       = 2.51         平均埋戻し高       H'-(0.365+0.270)       = 1.88	
	$0.900 \times 1.88 \times 5.40 = 9.137$	m3
	<u>小計</u> = 9.137	9. 14
	1421 (市道) 歩道 延長= 3.60 m	
	平均掘削深 H'       = 2.01         平均埋戻し高       H'-(0.365+0.130)       = 1.52	
	$0.900 \times 1.52 \times 3.60 = 4.925$	9
	<u>小計</u> = 6.805	m3 6. 81
	押買] T	m3
	埋戻し工 計 = 15.94	15. 94

(単独)					,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		(.	既設本管	箇所)
種別		第	式 式	•	小	計		数	量
土工 管基礎工									
砂基礎	1421 9. 00								
						=	9. 000	9.00	m
	(0.900	X	0.365 -	-0.165	$^{2}\times$ $\pi$ $\times$	1/4 )			
	×	9.00				=	2. 764		2
					計	=	2. 764	2. 76	m3

(単独)	取的官仰政督上	(1	<b>死設本管箇</b>	所)
種別	算 式 · 小 計	Ì		量
土留工 軽量鋼矢板	軽量鋼矢板長 L = 2.5 m 1.80 < 平均掘削深≦2.30 1421(歩) 3.60			
	=	3. 600	3. 60	
	軽量鋼矢板長 L = 3.0 m 2.00 < 平均掘削深≦2.30 1421(車) 5.40			
	=	5. 400	5. 40	
土留工 軽量金属支保コ	工支保工1段 1.80<平均掘削深≦2.30 1421(歩) 3.60			
	=	3. 600	3. 60	
	支保工2段 2.00<平均掘削深≦2.30 1421(車)			
	5. 40	5. 400	5. 40	

(単独) (既設本管箇所) 算 式 · 小計 種 別 数 量 舗装取壊し工 舗装切断工 アスファルト舗装 t ≦15cm 車道部 取付管 1421  $6.00 \times 2.0 = 12.00$ 小計 = 12.00 12.00 歩道部 取付管 1421 3.60  $1.80 \times 2.0$ 小計 = 3.60 3.60 m 
 計
 =
 15.60
 15.60

(単独)	)		4人17月	11111111111111111111111111111111111111	∄`⊥⊾	<b>数重</b> 計	开百	()	既設本管	箇所)
種	別		算	式	•	小言	+		数	量
舗装取り	懐し工	直接掘削	<b></b>	アスファル	レト舗装	ŧ t≦15cm				
		取付管	1421							
		t=5cm	(車道)	1. 50	X	舗装幅= 6.00		m 9.00		
						小計	=	9. 00	9.00	m²
		取付管	1421			64 V4+ L=	1 50			
		t=3cm	(歩道)	1.50	×	舗装幅= 1.80	1. 50	m 2.70		
						小計		2. 70	2.70	m²
						√1,¤		2.10		
						計	=	11. 700	11. 70	m2

(単独)	取的官仰政督工	既設本管 <sup>®</sup>	箇所)
種別	算 式 · 小 計	数	量
舗装取壊し工	アスファルト殻処理		
	$9.00 \times 0.05 + 2.70 \times 0.03 = 0.531$		
	計 = 0.531	0. 53	m3

(単独)		以门自	11700000000000000000000000000000000000	T-L-	<b>郊里</b>	刊升百		(	既設本管	箇所)
種別		算	式	•	小	計			数	量
舗装工 本復旧工	取付管 表層工	再生密粒』	度アスコン	,	t=5cm					
	取付管	1421								
		(車道)	1.50	X	舗装幅=	= 1.50	m	9. 00		
						=				2
					小計	=		9. 00	9.00	m²
	取付管 表層工	再生密粒」	度アスコン	,	t=3cm					
	取付管	1421								
		(歩道)	1. 50	X	舗装幅= 1.80	= 1.50 =	m	2. 70		
					小計	=		2. 70	2. 70	m²

(単独)		4人17	3 411 时入	省"上	<b>数</b> 重訂	开百		()	本管更生	箇所)
種 別		算	左	•	小言	+			数	重
舗装工 本復旧工	取付管	上層路盤下層路盤		M-30 RC-40		t=10cm t=12cm				
	取付管 1	1421								
	- W11 B 1	(車道)	0. 90	×	舗装幅= 5.45	0.90	m	4. 91		
		(4-,2)	0.00		0.10			1.01		
										m²
					小計	=		4. 91	4. 91	
	取付管									
	路盤工	RC-40			t=10c m					
	取付管 1	1421			舗装幅=	0.90	m			
		(歩道)	0.90	×	0.75	=	111	0.68		
					小計	=		0. 68	0.68	m²
	不陸整正		0.6	×	不陸幅= 6.200	0.60 =	m	3. 72		
			J. J		計	=		3. 72	3. 7	m²
<u> </u>	I				HI			- / · <b>-</b>	J	

(補助)			(本管更生箇所)
種 別	算 式	• 小 計	数量
区画線工	白色・実線 W=15cm 取付管 1421 1.50 × 3 本	= 4.5	0
		計 = 4.	50 4. 50

# マンホール蓋取替工 数量計算書

(補助)

工種	名 称	算 式	数量	単位	備考
<b>撤去工</b> 舗装版切断	AS版	マンホール工取替工(1) 対象マンホール: M20001-11、-12、-13、-14、-15、 -16、-17、-17-1、-18、-19、-20 計 11 箇所 マンホール工取替工(2) 対象マンホール: M20001-23、-24、-25、-26、-27、 -28、-29 計 7 箇所 合計 18 箇所	190.90		
		6.20 m× 11 箇所 + 8.80 m× 7 箇所 =	129.80	m	
舗装版取壊	AS版 t=15cm以下	3.62 m <sup>2</sup> × 11 箇所 + 4.06 m <sup>2</sup> × 7 箇所 =	68.24	m²	
As殼運搬·処理	AS殼	0.18 ㎡× 11 箇所 + 0.2 ㎡× 7 箇所 =	3.38	m³	
Con殼運搬·処理	CON殼	0.02 ㎡× 11 箇所 + 0.02 ㎡× 7 箇所 =	0.36	m³	
土工 掘削		0.44 ㎡× 11 箇所 + 0.44 ㎡× 7 箇所 =	7.92	m³	
埋戻し		0.06 ㎡× 11 箇所 + 0.06 ㎡× 7 箇所 =	1.08	m³	
残土処分		$7.92 \text{ m}^{\$} - (1.08 / 0.9) =$	6.72	m³	
<b>舗装工</b> 表層工	再生密粒度 アスコン (13) t=5cm	3.76 ㎡× 11 箇所 + 4.20 ㎡× 7 箇所 =	70.76	m²	
上層路盤工	M-30 t=10cm	1.92 ㎡× 11 箇所 + 1.92 ㎡× 7 箇所 =	34.56	m²	
下層路盤工	RC-40 t=12cm	1.92 ㎡× 11 箇所 + 1.92 ㎡× 7 箇所 =	34.56	m²	
不陸整正工	路床 補足材なし	1.92 ㎡× 11 箇所 + 1.92 ㎡× 7 箇所 =	34.56	m²	
区画線工	白色·実線 W=15cm	1.80 m× 15 箇所 =	27.00	m	
区画線工	白色・実線 W=30cm	0.30 m× 3 箇所 =	0.90	m	
マンホール蓋等取替工マンホール蓋撤去工		汚水 18 箇所 =	18	箇所	
マンホール蓋設置工	T-25	汚水 18 箇所 =	18	箇所	
調整リング設置工		調整リングt=100mm 18 箇所 =	18	箇所	
スクラップ (鉄くず)	受枠含む	80.0 kg/箇所 × 18 箇所 =	1440	kg	

	マンホール蓋取替工(1)数量計算書 1箇所当たり							
名称	規格	単位	数量	畫 摘 要				
対象マンホール	:M20001-11, -12, -13,	14	15、-16、-17、	-17-1、-18、-19、-20 計11箇所				
舗装版切断	アスファルト	m	6.20	2.2+2.0*2				
舗装版取壊	アスファルト	m²	3.62	(2.2*2.0-(1.0*3.14/4))				
As殼運搬·処理	アスファルト	m³	0.18	3.62*0.05				
Con殼運搬·処理	コンクリート	m³	0.02	((1.00-0.84)*3.14/4)*0.15				
掘削	土砂	m³	0.44	(1.6^2-(1.0*3.14/4))*0.25				
埋戻し	土 砂	m³	0.06	(1.6^2-(0.82*3.14/4))*0.03				
表層工	再生密粒度アスコン(13) t=5cm	m²	3.76	(2.2*2.0-(0.82*3.14/4))				
上層路盤工	M-30 t=10cm	m²	1.92	(1.6^2-(0.82*3.14/4))				
下層路盤工	RC-40 t=12cm	m²	1.92	(1.6^2-(0.82*3.14/4))				
不陸整正	路床 補足材なし	m²	1.92	(1,6^2-(0.82*3.14/4))				
マンホール蓋撤去工		箇所	11.00					
マンホール蓋設置工	T-25	箇所	11.00					
調整リング設置工		箇所	11.00					

マンホール蓋取替工(2) 数量計算書 1箇所当たり						
名称	規格	単位	数量	摘要		
対象で	アンホール:M20001-23、	-24, -25	5、-26、-27、-28	8、-29 計 7箇所		
舗装版切断	アスファルト	m	8.80	2.2*4		
舗装版取壊	アスファルト	m²	4.06	(2.2^2-(1.0*3.14/4))		
As殼運搬·処理	アスファルト	m³	0.20	4.06*0.05		
Con殼運搬·処理	コンクリート	m³	0.02	((1.00-0.84)*3.14/4)*0.15		
les Mai	!	9		(, 22 (, 2 2 4 4 4 ) 2 2 2		
掘削	土砂	m <sup>3</sup>	0.44	(1.6^2-(1.0*3.14/4))*0.25		
埋戻し	土砂	m³	0.06	(1.6^2-(0.82*3.14/4))*0.03		
表層工	再生密粒度アスコン(13) t=5cm	m²	4.20	(2.2^2-(0.82*3.14/4))		
上層路盤工	M-30 t=10cm	m²	1.92	(1.6^2-(0.82*3.14/4))		
下層路盤工	RC-40 t=12cm	m²	1.92	(1.6^2-(0.82*3.14/4))		
不陸整正	路床 補足材なし	m²	1.92	(1,6^2-(0.82*3.14/4))		
マンホール蓋撤去工		箇所	7.00			
マンホール蓋設置工	T-25	箇所	7.00			
調整リング設置工		箇所	7.00			

	谷	種		111111111111111111111111111111111111111	算		##1				
カッター汚泥量算出表		文付管布	次		(取付管布設替工(本管更生工・本管既設区間))	<del> </del>	、管既計	以区			
(補助) ·発生汚泥量		施工量			舗装厚み						
アスファルト舗装版厚	$t \le 15 \mathrm{cm}$	43.06	ш	×	0.05 m	×	0.02	= 0.	0.05 m3		
アスファルト舗装版厚	$t \le 15  \mathrm{cm}$	14.40	ш	×	0.03 m	×	0.02	= 0.	0.01 m3		
提小										90.0	m3
(単独) ・発生汚泥量											
		施工量			舗装厚さ						
アスファルト舗装版厚アュファルト舗装版厚	t≤15cm +<15cm	12.00	E E	× >	0.05 m	× >	0.02	· · ·	0.02 m3		
+/M/xをmu 1.4/// 十畳///			=			(	) ) 1			0.03	m3

				m3		
		<b>↓</b> □		0.13		
			$= 0.13 \text{ m}^3$			
丰			0.02			
黄		舗装厚さ	×			
11111111111111111111111111111111111111	校替工)	無	× 0.05			
種	(マンホール 蓋取替工)	上量	129.80 m			
夲			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	₩ ₩		

