補助事業

<u>Σ坑工集計表(q</u>	<b>∮1800)</b> ①					補助事業	
種目	規格	単位	No.3				合 計
立坑径		mm	$\phi$ 1. 800				
圧入掘削積込工	合計値	m	5. 432				5. 432
	粘性土						
	$N \leq 5$						
	5< N ≦30		2. 150	 	 		2.150
	小計	m	2. 150				2. 150
	砂質土						
	$N \leq 30$		0.350				0.350
	30 <n≦50 小計</n≦50 		0.050	 	 		0.050
		m	0.350				0.350
	礫質土 N < 20		0.000				0.000
	$ \begin{array}{c} N \le 30 \\ 30 < N \le 50 \end{array} $		2. 932				2. 932
	小計		2. 932	 			0 000
ケーシング。溶接工	/小計	m	2. 932				2. 932
7~777 俗妆工	箇所数	箇所	1. 0				1. 0
	回川奴	回刀	1.0				1. 0
	1 箇所当り溶接延長	m	5. 70				5. 70
	1 国別ヨリ俗塚処区	111	5.70				5. 70
	溶接延長	m	5. 70				5. 70
	作以延氏	111	0.10				0.10
ケーシング。引上工		m	0.90				0. 90
/ **/ JI		111	0.00				0.00
ケーシング・撤去工	箇所数	箇所	1. 0				1. 0
,, , , , , , , , , , , , , , , , , ,	E1//12/	12//	17.0				1. 0
	切断長	m	11. 32				11. 32
	JVH124	111	111.01				22,02
	スクラップ	t	0.81				0.81
底スラブコンクリート		$m^3$	2.50				2.50
スライム処分量		$m^3$	1.00				1.00
嵩上げコンクリート	調整コンクリート	$\mathrm{m}^3$					
圧入機械設置撤去工		П	1.0				1.0
			φ 1. 800				
円形覆工板		組	1.0				1.0
円形覆工板設置工		口	1.0				1.0
円形覆工板撤去工		口	1.0				1.0
		<u> </u>					

立坑工集計表(φ1800) ②

1.45 1	<b>→</b> M/2
油助	事業

<u> 4 州 土 未 計 衣 ( )</u>	<i>p</i> 1000) (2)							
種 目	規格	単位	No.3					合 計
立坑径		mm	φ 1. 800					
刃先		個	1.0					1.0
	φ 1800							
ケーシング	先頭ケーシング	m	3.000					3.000
	φ 1800							
ケーシング	中間ケーシング	m						
	φ 1800							
ケーシング	最終ケーシング	m	1. 700					1.700
	φ 1800							
ケーシング	仮設ケーシング	m	2,000					2,000
	φ 2000							
ケーシング	・ 先頭ケーシング	m						
	φ 2000							
ケーシング	中間ケーシング	m						
	φ 2000							
ケーシング	最終ケーシング	m						
	φ 2000							
ケーシング	仮設ケーシング	m						
	φ 2500							
ケーシング	・ 先頭ケーシング	m						
	φ 2500							
ケーシング	中間ケーシング	m						
	φ 2500							
ケーシング	最終ケーシング	m						
	φ 2500							
ケーシング	仮設ケーシング	m						
仮設ケーシング損料		式	1. 0					1.0
DOS 1 11 1 12 1 1		- 4	1.0					1.0
					1	1	1	

立坑工集計表(**φ**1800) ③

<u> </u>		1			1	1	
種目	規格	単位	No.3				合 計
立坑径		mm	φ 1. 800				
		*****	φ 1, σσσ				
舗装版破砕工	切断延長	m	7. 29				7. 29
HIN SECTION IN	7 FIRE P						
	撤去面積	$m^2$	4. 01				4. 01
舗装復旧工	仮表層 As 5cm	m2	4.01				4. 01
·							
	路盤工	$m^2$	2.54				2. 54
埋戻し土量	砂(砂基礎工)	$m^3$					
	再生クラッシャーラン	$\mathrm{m}^3$	1.62				1. 62
	モルタル	$\mathrm{m}^3$	3. 62				3. 62
残土処分	Αsガラ	$\mathrm{m}^3$	0. 20				0. 20
	土砂	$\mathrm{m}^3$	13.82				13. 82

立坑築造工数量計算書(鋼製ケーシング式) 補助事業

No.3	MP用立坑		(学門社文)	~ ~ /	. •/														1114	77 F /K
掘削深(H)	MIT /TI JL/9L																1			
	+H 7 .h	TH 44	<b>公</b> 你 后				<del>1</del>	al L.	<b>=</b> .			+ntr	. 17△	I. <b>=</b> .			TITI	<b></b>	<b>₹</b> }	An /\
立坑	根入れ	舗装厚	底盤厚				畑 月	1 土	重			控	: 际	土量			理	戻	残土	:処分
深								1 haba		0.				I tota				0.		2.
① m	② m	3 m	4 m			種別		計算		計 (m³)				十算		計 (m³)		n <sup>3</sup> )	(r	n <sup>3</sup> )
						As					As	4.01					モルタル			
4.482	0.200	0.050	1.000			バックホウ		4.01	$\times$ 0.050	0.20	路盤	2.543	$\times$ 0.	250		0.64	2.982		As	0.20
掘削深さー舗装厚						土砂											埋戻し	エ		
H = (1) - (3) + (4)	) =	5.432	m			バックホウ		2.543	$\times$ 0.25	0.64	頂版	$\pi/4$	$\times$ 1.	$36^2 \times 0$	.130	0.19	モルタル	3.62	土砂	13.82
立坑種別	ケーシン	グ 呼び径 φ	1.800	m		土砂						直壁部								
		厚み t=	0.012	m		バックホウ		2.543	$\times$ 5.182	13.18	人孔	$\pi/4$	× 1.	$28^{}2 \times 3$	3.900	5.02	CR	1.62		
立坑寸法	内径	φ	1.800	m								底版及	び深形	部						
	外径	φ	1.824	m					As	0.20		$\pi/4$	× 1.	$36^2 \times 0$	.090	0.13				
掘削面積	$\pi/4 \times$											調整部					※埋房	UL		
(A)	2.	$000 \times 2.000$	2.543	$m^2$					十砂	13.82							14.02	2-8.78		
, ,												調整リング部	$\pi/4$	×(1.14 <sup>2</sup> )						
ケーシング設置	先頭		3.000	m		計			As+土砂	14.02				.362 - 0	.300)	0.06				
	中間			m			圧 入	掘削	I.											
	最終		1.700	m		種別		計算		計 (m)	底盤Co	$\pi/4$	× 1.	80^2 × 1	.000	2.54				
	仮設		2.000	m		粘性土	N≦5		_		計	-				8.78				
ケーシング撤去	15 115 1		1	ヶ所		粘性土	N≦5		_		マンホール形	状	組立2	:号						
溶接	5.70	m/ヶ所	1	ケ所			5 <n≦30< td=""><td>61.290</td><td>- 59.140</td><td>2,150</td><td>頂版</td><td></td><td></td><td>360 m</td><td>高さ</td><td>0.130</td><td></td><td></td><td></td><td></td></n≦30<>	61.290	- 59.140	2,150	頂版			360 m	高さ	0.130				
ボルト		/ ///1	1	ケ所			5 <n≦30< td=""><td></td><td>_</td><td></td><td>躯体直壁</td><td></td><td></td><td>280 m</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></n≦30<>		_		躯体直壁			280 m						
引抜長			0.90	m			5 <n≦30< td=""><td></td><td>_</td><td></td><td>躯体深形</td><td>外径</td><td></td><td>m</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></n≦30<>		_		躯体深形	外径		m						
スクラップ。延長	1.418	m	切断長		11.32 m	砂質土		63.140	- 62.790	0.350	底版	/ 1 1-1-		360 m		0.090				
		$0.036 \times 1) \times 9$			0.02 t	砂質土		23.110	_		斜壁①	上外径		140 m						
スクラップ		× 555			0.79 t	砂質土			_		かり土む			140 m	141	0.200				
	1.110	× 000	118/ 111	合計	0.73 t		$30 < N \le 50$		_		斜壁②	上外径		m	高さ					
底スラフ゛コンクリート	R6下水朱		18 FN	⊔ ₽1	$2.50  \mathrm{m}^3$		$30 < N \le 50$ $30 < N \le 50$				#1 <b>≖</b> €	下外径		m	H,C					
スライム処分量					1.00 m <sup>3</sup>				- 63.140	1 //29				300 m			-			
ハバルズ・川里	八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八八	<u>ユ</u> ンクLMHI 1 年c	1447		1.00 m	<b>礫</b> 質土			-63.140 $-61.290$		調敷がすか									
円形覆工板	± 1 0 ⊞ /1	0601/4日)	1	組			$30 < N \le 50$		01.290	1.500	神雀 中間 合	舗装下~斜								
		_			7.00		+													
舗装版切断長		1/2×2.20					30 <n≦50< td=""><td></td><td></td><td>F 400</td><td></td><td>GL~斜星</td><td>至广 ().</td><td>.302 M</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></n≦50<>			F 400		GL~斜星	至广 ().	.302 M						
舗装撤去面積	8×	$1/4 \times 2.20^{-2}$	tan(22.5°	) =	4.01 m <sup>2</sup>	合計				5.432							<u> </u>			

(2号レジンマンホール)

\_マンホール計算書\_

		, N. 76,													· ·				·	PI												可とう	性継	手	<u></u>	補助	事業
記号	マン				流入				副			調	角							口			類						無モ	11112	推	推	貼	貼	ĺ		
	ホール	管種		管		落	角		管	落	角	整		底版	躯							壁			頁 片			ミリンク゛	収ル	~	進	進	付		ř	削孔	4
マン	深	mm	径		管底高			径		V.		高	<i>の</i>				I 1 B		-		И1:				ロッ	ク			縮タ ル		用	用	型	型	<u> </u>	П	
ホール 番号		管底高		種		差 m	度度		種	差	度度		略 図	P PB 個 個		90個	120 15	50 180 FI /FI	0 30	60	90 12 (m. /m	20 150 FI /FI	180 /Œ	/III /	13	i /i#i	5 :	10 15 固 個	袋	120 個	φ 150 個	φ 250 個	φ 150 個	φ 200 個	φ 75	φ200 箇所	φ 250
36	mm	m PE	mm 200				及	mm	性	m	及	mm		他们	他	迫	但即		山山	101		1 10	旭	1011	回门户	1 10	1011	自门自	教	旭	加	但	但	但	固別	固別	固別
jQc		75		_	63. 014								$\rightarrow$ $\bigcirc$ $\leftarrow$	lı		1 1	Ī	Ī		1 1	ı	Ī		Ī	Ī	1	li	Ī									
No. 3	4, 392	63. 898	200	1	03.014	0.001						42		1							1	2			1			2		25T				2	1	1	
	,												$\uparrow$														Ċ										
													$\circ$																								
													<u> </u>	l .									.				١.										
				-									0																								
									Н				<b>↑</b>						╁	Ш			Н				Н		-	-					$oldsymbol{arphi}$	┰	
													○ ←	lı		1 1	1	ı		1 1	ı	I	ı		ı	ı	l	ĺ									
													<b>1</b>																								
													<b>↑</b>					•						•				-									
													$\circ$																								
													<u> </u>	l ,									.				١,										
				-									0																								
													<b>↑</b>						╁				Щ				Н									┢	
													0	lı		1 1	1	ı		1 1	ı	I			ı	ı	l	ĺ									
													<b>↑</b>								•							-									
													$\circ$													1											
													1										, I		,											ı T	
													0																								
													.1	$\vdash\vdash$		H	-		┡	${\mathbb H}$	+	-	H				$\vdash$		_						igwdapprox	<del></del>	
						既設	l		1				小 計	1							1	9			1			2		25T-1				9	1	1	
				1	底部工	新設	1信	節所	1							H	-	T	t	H					1		H	۵		25T-1					1	1	
						- 1 B/S		7/21	_				合計	1							1	2			1			2						2	1	1	

#### 下水管渠築造工事土量計算書

補助事業

市道部

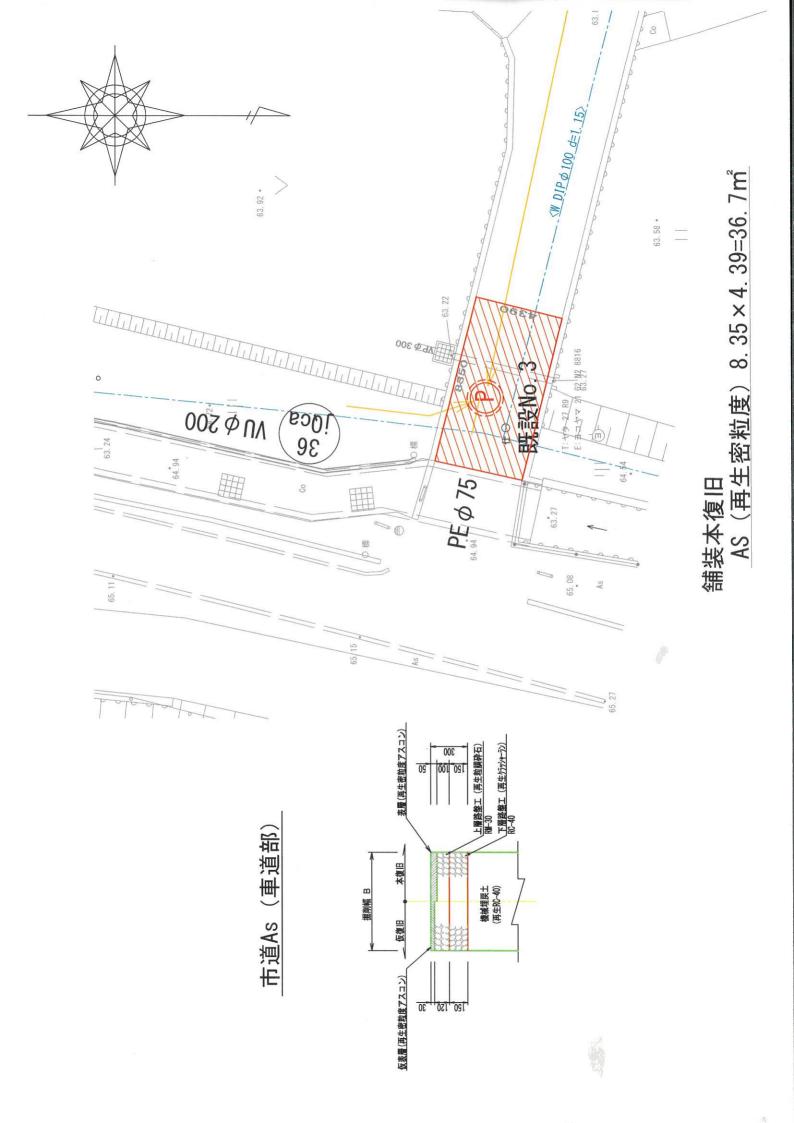
川旭部							1					1	1				1
人	孔	人孔間	管路工	管源		平 均	掘削幅	H-0.05		H-0.814	路 盤			土 留 工			
番	号	延 長	掘削深	控除1	控除2	掘削深(H)	0.95	掘削量	残土量	埋戻量	延 長	路盤工	失板長 ℓ=3.50	支保工	延長	管延長	管本数
36 jQb	号 No. 3 ~ +4. 60		掘削深 3.099 2.952										ℓ=3.50	支保工 2 段 3.70		管延長 W=0.95 4.00	
No. 3	$\sim +4.60$	4. 60	2. 952	0.60		3. 026	0.95	10.64	10.64	7. 78	3. 70	3. 52	3. 70	3. 70	3. 70	4.00	1.0
															<del> </del>		
				<u> </u>	<u> </u>								Q=2.00	支保工1段	H≤2 0	W=0.95	
	H	4.60						10.64	10.64	7. 78	3. 70	3. 52				4.00	1.0
													<b>ℓ</b> =2. 50	支保工2段 3.70	H≦2.5	W=0.85	
														3. 70			
													Q=3.00		H≦3.0		
									孙其础				0=3 50				
									砂基礎 1.81m3				ℓ=3. 50 3. 70				
				1	1				1. 0 Imo			1			l .	1	L

 $VU \phi 200mm$ 

#### 下水管渠築造工事土量計算書

補助事業

市道部 人 孔 番 号 No. 3 ∼ +4.60	土留め 素掘	アル	/ミ矢板	延長		掘削土量					埋め戻り					管布設延	長			
番号		アル	/ミ矢板	延長																
		0 0 00					ア	プルミ矢	扳			フ	アルミ矢	板				アルミ矢根		
No. 3 $\sim +4.60$		£=2.00	<b>ℓ</b> =2.50	ℓ=3.00	<b>ℓ</b> =3.50	素掘	<b>ℓ</b> =2.00	<b>ℓ</b> =2.50	₽=3.00	<b>ℓ</b> =3.50	素掘	<b>ℓ</b> =2.00	<b>ℓ</b> =2.50	<b>ℓ</b> =3.00	<b>ℓ</b> =3.50	素掘	<b>ℓ</b> =2.00	<b>ℓ</b> =2.50	Q=3.00	ℓ=3.50
					3. 70					10.64					7. 78					4. 00
																			1	<del>                                     </del>
																				<del>                                     </del>
																			-	<del> </del>
<del> </del>																				
																			]	0 4524
																砂基礎	砂基礎	砂基礎	砂基礎	0.4524 砂基礎
<u> </u>																			-	1.81
計					3. 70					10.64					7. 78					4. 00



		舗装工数量計算書		
	1		補助	(夜間施工)
種別	規格	計  算  式	単位	数量
舗装切断工	車道			
推進部(立坑部)	As t=5cm	L= 7.29	m	7. 29
本管部	車道 As t=5cm	L= (1.0+3.8) ×2	m	9.60
7TY EL 101	車道	1.0.0.0) //2	m	0.00
本復旧	As t=5cm	L= 4.390	m	4. 39
	As t=5cm	合計	m	21. 28
仮復旧工	車道			
本管部	As t=5cm	A= $(1.0+3.8) \times 0.95$	m2	4. 56
		合計	m2	4. 56
本復旧工(市道)		$8.35 \times 4.39 = 36.7$		
表層工	密粒As 5cm	A= 36.70	m2	36. 70
上層路盤 上層路盤	RM-30 10cm	4. 01+4. 56 A= 8. 57	m2	8. 57
工/冒 哈/盆	KM-20 10CIII	A- 0. 91	IIIZ	0.01
下層路盤	RC-40 15cm	A= 8.57	m2	8. 57
不陸整正	10			
不陸整正	補足材	A= 36.7-8.57	m2	28. 13
舗装破砕工				
舗装破砕工	As 15cm以下	A= 36.70 + 4.56	m2	41.26

# 舗装工数量計算書 補助 (夜間施工) 単位 種別 規格 計 算 式 数量 発生土処分工 $V = 41.26 \times 0.05$ Asガラ 2. 1 m3区画線工 白色 実線 W=0.15 外側線 L= m 黄色 実線 W=0.20 L=

### 機器・材料数量表 (1/3)

No.3 2号マンホールポンプ

				10.3 25マンホールホンフ
名称	内容 · 規格等	単位	数 量	適用
(機械機器)				
着脱式水中ポンプ	$\phi$ 65×0.75kW	台	2	ノンクロッグ 型
予 旋 回 槽	φ 1200、FRP製	式	1	
(電気機器)				
ポンプ操作盤	材質 : SS製	面	1	装柱型
水 位 計	圧力式	個	1	
水 位 計	フロート (浮子式)	個	1	
(機械設備材料)				
ボール式逆止弁	口径65A SCS製	個	2	
ボール式仕切弁	口径65A SCS/SUS製	個	2	
埋設用可撓管	口径65A ゴム製	個	1	
ガイドサポート取付金具	2号マンホール用	組	1	
チェーンフック		個	2	
中間サポート		組	2	
立上管	口径65A (SUS)	本	2	
吐 出 集 合 管	口径65A (SUS)	本	1	
壁貫通管	口径65A (SUS)	本	1	
吐 出 異 径 管	口径65A×80A(SUS)	式	1	
阻流管(1)(金具含む)	200A用, L=1000mm	組	1	
阻流管(2)(金具含む)	200A用, L=2300mm	組	1	
空気弁	口径20A(取付け配管含む)	組	2	

## 機器・材料数量表 (2/3)

No. 3 2号マンホールポンプ

				No.3 2号マンホールポンプ
細別	内容 · 規格等	単位	数 量	適用
(電気設備材料)				
電 線 管 1	PE28	m	7. 9	
電 線 管 1	PE22	m	8.9	
電線管1付属材料費		式	1	
電 線 管 2		m	35	
電線管2付属材料費		式	1	
電線管3		m	3	
電線管3付属材料費		式	1	
ケーブル	CV3. 5 □ × 3C	m	7. 2	
ケーブル		m	6. 9	
ケーブル付属材料費		式	1	
電線		m	11. 2	
ケーブル・電線付属材料費		式	1	

## 機器・材料数量表 (3/3)

No.3 2号マンホールポンプ

			No.3 2号マンホールボンブ
細   別	内容•規格等	単位 数 量	適用
(電気設備材料)			
引込計器盤		面 1	
水位計取付金具		個 1	
ケーブルフック		個 1	
接地材(ED)		式 1	
接地材(ELA)		式 1	
接地埋設標示板		個 2	
ケーブル埋設シート		m 10	
引込柱		本 1	
装柱材	MARIT I	式 1	

区分	工 種	配管工	電工	普通作業員	技術者	機械設備 据付工		備考
	機械設備工数集計表	4. 35						
	機器等据付工集計表			0.15		1. 37		
直	機械設備工数小計	4. 35		0. 15		1. 37		
	合計 (改め)	4		1		1		
接								
労	電気設備工数集計表		8.75	1.70	4. 42			
	機器等据付工集計表		4. 10		2. 20			
務	電気設備工数小計		12.85	1.70	6. 62			
	合計 (改め)		12	1	6			

単位(人)

※ 1人に満たない人工は1人とする

#### 工数集計表

No.3 2号マンホールポンプ

項	I		機械	設備労務費	費							
内	容	数量	単位		配管工(	幾械工)	電	Т.	普通作	業員	算出根拠	
L 1	4 <u>1</u> .	外里	7111	単位人工	総人工	単位人工	総人工	単位人工	総人工	単位人工	総人工	F LITA IC
小配管布設	人工集計表	1	式			4. 35	4. 35					別紙内訳表参照
合	計						4. 35					

	Į	Ę	目	1     式       1     式       1     本       1     台     0.33     0.3       1     台     1.55     1.5       2     式       2     枚       10     m       2     負荷     0.81     1.6       1     ループ     0.32     0.3			費							
	Þ	4	容	数量	単位	技術	<b></b> 村者	配管工(	機械工)	電	エ	普通作	乍業員	算出根拠
		,	<sup>7</sup> H	<u> </u>	7-1	単位人工	総人工	単位人工	総人工	単位人工	総人工	単位人工	総人工	#HIME
ケ	<b>-</b> フ <sup>-</sup>	ル設	置 工 数	1	式					1.57	1.57			別紙内訳表参照
電	線	管 布	設 工 数	1	式					2.85	2.85			別紙内訳表参照
建	柱コ	. ( 鋼	骨 柱 7m)	1	本					1.00	1.00	1.70	1.70	下記表参照
水化	立計設	置工(	液位検出端)	1	台	0.33	0.33			0.62	0.62			下水道用設計標準歩掛表P162(フロート)
水	位計部	置工置	(発信機類)	1	台	1. 55	1. 55			0.89	0.89			下水道用設計標準歩掛表P162(圧力式:技術者0.25+1.3=1.55)
	接	地	エ	2	式					0.38	0.76			下水道用設計標準歩掛表P172
	接 坩	1 埋	設 標	2	枚					0.51	1.02			下水道用設計標準歩掛表P172
ケ	ーブ	ル 埋	設シート	10	m					0.004	0.04			下水道用設計標準歩掛表P166(100m=0.40人:1m=0.004人)
組	はか合	験工(	動力制御盤)	2	負荷	0.81	1.62							下水道用設計標準歩掛表P174
組	合せ詞	験工	(発信機類)	1	ループ	0.32	0.32							下水道用設計標準歩掛表P174(制御なし:フロート)
組	合せ詞	験工	(発信機類)	1	ループ	0.60	0.60							下水道用設計標準歩掛表P174(制御あり:圧力式)
	合		計				4.42				8.75		1.70	

#### ※ 建柱工の歩掛りは、農林水産省土地改良工事標準積算基準(施設機械)を参考(下記の表参照)

作業種別	単位	電工(人)	普通作業員(人)
8m以下	本	1.00	1.70
10m	本	1.60	2. 10
12m	本	2. 30	2.90
14m	本	2.60	2.90

※がいし、アームタイ、足場ボルト、番号札、腕金、根枷等の取付け、 掘削、残土処理、その他これに類する工事は本歩掛りに含む。

作業種別	細別	単位	電工(人)	普通作業員(人)
ステーブロック	38mm <sup>2</sup> 以下	本	0.50	0.65
ステーブロック	55mm <sup>2</sup> 以下	本	0.60	0.70
打込アンカー	90mm <sup>2</sup> 以下	本	0.25	0. 15
スクリューアンカー	90mm <sup>2</sup> 以下	本	0.30	0.30

※玉がいし、支線ガードの取付け、その他これに類するものは本歩掛に含む。 ※巻付グリップを使用する場合は、0.7倍とする。

		据付		歩担	卦り	機械扼	居付工	電	氢氢据付二			
機器名称	数量	重量	種別	歩掛り	補正率 第	51類	第7類	技術者	電工	普 通 作業員	輸送重量	備考
		TON		人・台	角	第6類		人	人	人	TON	
着脱式水中ポンプ	2.0	0.094	2	0.76	1	1. 52					0. 188	
ポンプ操作盤	1.0	0.150		1. 2/2. 1				1.2	2. 1		0. 150	
引込開閉器盤	1.0	0.027		1.0/2.0				1.0	2.0		0. 027	
予旋回槽	1.0	0.024									0.024	モルタル 0.3m3

計 2.20 1.52 4.10 |機械設備据付工(\*0.9) 1.37 1.37 普通作業員(\*0.1) 0.15 0.15 技術者 2.20 2.20 電工 4.10 4.10

#### 類別歩掛り表 (第5類を除き抜粋)

分類	据付工(人) X:1台当り質量(t)
第1類	12. 2 X <sup>0. 711</sup>
第2類	4.8 X <sup>0.776</sup>
第3類	14. 2 X <sup>0. 676</sup>
第4類	4.8X
第6類	7.5X
第7類	4.9X

※ 第7類以外は算出した人員数の90%を機械設備据付工 とし、10%を普通作業員として計上する。

配電盤 - 3

#### 単位 面/人

作業種別	細別規格	技術者	電工	摘要
現場操作盤 1	自立形	1. 2	3. 3	W:700×H:1600
現場操作盤 2	自立形	1.4	3. 3	W:900×H:1600
現場操作盤 3	自立形	1.2	3. 6	W:700×H:1900
現場操作盤 4	自立形	1.6	3. 6	W:1000×H:1900
現場操作盤 5	壁掛・スタンド形	0.71	1.8	W:400×H:500
現場操作盤 6	壁掛・スタンド形	0.88	1. 9	W:500×H:600
現場操作盤 7	壁掛・スタンド形	1.0	2. 0	W:600×H:800
現場操作盤 8	壁掛・スタンド形	1.2	2. 1	W:800×H:900

※ 屋内形、屋外形共通とする。寸法(mm)は概略数値を示す。

### 小配管布設工数集計表 (350mm以下) 抜粋 (既設管廊内及び既設機器設置場所での作業)

No.3 2号マンホールポンプ

種類	スラ	テンレス鋼鋼管	<b></b>	ス;	テンレス鋼鋼管	拿	配管	用(白、黒)	鋼管	配管	用(白、黒)	鋼管		鋼管	接合	
		屋内	I		埋設			屋内			埋設	1		フラン	ジ形	
口径	設計数量	歩掛り	配管工	設計数量	歩掛り	配管工	設計数量	歩掛り	配管工	設計数量	歩掛り	配管工	設計数量	歩掛り	配管工	普通作業員
(mm)	(m)	(人/m)	(人)	(m)	(人/m)	(人)	(m)	(人/m)	(人)	(m)	(人/m)	(人)	(枚)	(人/m)	(人)	(人)
15		0. 17			0.07			0. 13			0.06					
20		0.20			0.09			0. 16			0.07					
25		0.24			0.11			0. 19			0.09					
32		0. 29			0.12			0. 23			0. 11					
40		0.35			0. 15			0. 27			0. 12					
50		0.42			0. 19			0.33			0. 15			0. 12		
65	7. 96	0. 53	4. 21	0. 61	0. 21	0. 12		0.41			0. 19			0. 12		
80		0.63		0. 1	0. 24	0.02		0.49			0. 21			0. 12		
100		0.78			0.35			0.60			0. 27			0. 15		
125		0.96			0. 45			0.74			0. 32			0. 18		
150		1. 14			0. 54			0.88			0.40			0. 21		
200		1.50			0. 75			1. 16			0. 57			0. 28		
250		1.86			1.00			1. 44			0. 77					
300		2. 22			1. 27			1. 72			0. 93					
350		2. 58			1. 50			1. 99			1. 11					
		小計	4. 21		 小計	0. 14		 小計			小計			 小計		

電動機出力	0. 75 KV	W																		
材料種類			600V CV			600V CV			600V CV			600V CV			600V CV			600V CV		
芯数			3C			3C			3C			3C			3C			3C		備考
公称断面積			2SQ			3. 5SQ			5. 5SQ			8SQ			14SQ			22SQ		
	区分	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	
o. 系統名称																				
1 引込~引込盤					4. 95		0. 20													
2 引込盤~操作盤					1.00		0.40													
					5. 95		0.60													
		0. 10	0.10	0. 10	0. 10	0. 10	0.10	0. 10	0. 10	0. 10	0.10	0. 10	0.10	0. 10	0.10	0.10	0.10	0. 10	0. 10	
積算数量 計*(1+補完		0.10	0.10	0.10	6. 55	0.10	0. 10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	
	( <del>11)</del>																			
設計数量					6. 5	7.0	0.7													
材料 計						7.2														
{歩掛り} 電工		0.021	0.018	0.016		0.018	0.016	0.026	0.023	0.020	0.029	0.026	0.023	0.037	0.033	0.029	0.047	0.042	0.037	
{人工}電工(設計数量*/	歩掛)				0. 136		0.011													人工計
計					0.136		0.011													0.14

<b>電動機出力</b> 0.75	KW																		
材料種類		600V CV			CVV		ホ <sup>°</sup> ンフ <sup>°</sup>	付属動力	ケーフ゛ル				水位計	付属ケーフ゛ル	(フロート)	水位計位	属ケーフ゛ル(	圧力式)	
芯数		2C			3C		相	当ケーフ゛ルサイ	<b>イズ</b>				相	当ケーフ゛ルサイ	<b>イス</b> ゛	相	当ケーフ゛ルサイ	<b>イス</b> ゛	備考
公称断面積		3. 5SQ			1. 25SQ		C	CV3. 5SQ*3	С					CVV1. 25S0	Q		CVV1. 25S0	Q	
区分	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	
No. 系統名称																			
1 引込~引込盤	4.65		0.20																
2 引込盤~操作盤	1.00		0.40																
3 操作盤~ポンプ槽							2.40	21. 20	0.40										
(ポンプ)																			
4 ポンプ槽~ポンプ									10.78										
(ポンプ)																			
5 操作盤~ポンプ槽													1.20	10.60	0. 20	1.20	10.60	0.20	
(水位計)																			
6 ポンプ槽~ポンプ															5. 39			5. 39	
(水位計)																			
積算数量 計	5. 65		0.60				2, 40	21. 20	11. 18				1. 20	10.60	5. 59	1. 20	10.60	5. 59	
補完率	0. 10	0. 10	0.10	0. 10	0. 10	0. 10	0. 10	0. 10	0. 10	0. 10	0. 10	0. 10	0. 10	0. 10	0. 10	0. 10	0. 10	0. 10	
積算数量 計*(1+補完率)	6. 22	0.10	0. 10	0.10	0.10	0.10	2.64	23, 32	12. 30	0.10	0.10	0.10	1. 32	11.66	6. 15	1. 32	11.66	6. 15	
設計数量	6. 2		0.7				2. 6	23. 32	12. 30				1. 32	11. 7	6. 2	1. 32	11. 7	6. 2	
材料計	0. 2	6. 9	0.7				2.0	38. 2	12. 3				1. 3	19. 2	0. 2	1. 3	19. 2	0.2	
1/3 作者   百		0.9						50. 4						17. 4			17.4		
   {歩掛り} 電工	0.017	0.015	0.019	0.017	0.015	0.013	0. 021	0.018	0.016				0.017	0.015	0.019	0.017	0.015	0.013	
【少掛り】 電工 【人工】電工(設計数量*歩掛)	0. 017	0. 015	0.013	0.017	0.015	0.013		0. 018	0. 016				0.017	0. 015	0.013	0.017	0.015	0.013	 人工計
							0.054												
計	0.105		0.009				0.054	0.419	0. 196					9.175 与第1/51/			0.175		1. 33

電動機		KW									- // ۲									
材料種	重類		IV			IV			IV			IV			IV			IV		
芯数																				備考
公称附			2SQ			3. 5SQ			5. 5SQ			8SQ	ı		14SQ			22SQ		
		管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	管内	FEP	露出	
o. 系統名																				
	2~操作盤	1.00		0.40																
2 操作盤		2.70		1.20																
3 操作盤	崟~ELA	2.70		2. 20																
	****																			
	章数量 計	6. 40		3.80																
	補完率	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0. 10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	
	計*(1+補完率)	7.04		4. 18																
	役計数量	7.0		4.2																
杉	才料 計		11.2																	
{歩掛	・り} 電工	0.010	0.009	0.008	0.011	0.009	0.008	0.014	0.012	0.011	0.016	0.014	0.012	0.020	0.018	0.016	0.024	0.021	0.019	
{人工}電工	二(設計数量*歩掛)	0.070		0.033																人工計
	計	0.070		0.033																0.10

材料種類							PEライニン	グ鋼管								硬質ビニ	ル電線管		
規格	PE	82	PE	270	PE	54	PE	42	PE	36	PE	E28	PE	222	VE	222	VE	16	備考
	埋設	露出	埋設	露出	埋設	露出	埋設	露出	埋設	露出	埋設	露出	埋設	露出	埋設	露出	埋設	露出	
系統名称																			
1 引込~引込盤(200V)												4. 95							
2 引込盤~操作盤(200V)												1.00							
3 引込~引込盤(100V)														4.65					
4 引込盤~操作盤(100V)														1.00					
5 操作盤~ポンプ槽														2.40					
(ポンプ)																			
6 操作盤~ポンプ槽												1.20							
(水位計)																			
7 操作盤~接地																	1.50	1.20	
積算数量 計												7. 15		8.05			1.50	1. 20	
補完率	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	
積算数量 計*(1+補完率)												7.87		8.86			1.65	1. 32	
設計数量												7.9		8.9			1.7	1.3	
材料 計											7.	. 9	8.	. 9			3.	0	
{歩掛り} 電工	0.320	0.384	0. 260	0.312	0.220	0. 264	0.170	0. 204	0.120	0.144	0.100	0.120	0.080	0.096	0.054	0.064	0.044	0.052	
人工}電工(設計数量*歩掛)												0. 948		0.854			0.074	0.067	人工計
 計												0. 948		0.854			0.074	0.067	1.94

<b>電動機出力</b> 0.75 材料種類		3 <del>11</del> → 1	十五年 万斤十。11	エチレン管 (FI	ED)							
規格	100	80	寸便負 * り 65	ユテレン音 (FI	40	30						備考
/允/行	100	80	00	50	40	30						加力
The hole												
系統名称 1 操作盤~ポンプ 槽						01.00						
1 1架作盛~ホック 槽 (ポンプ)						21. 20						
2 操作盤~ポンプ槽						10.60						
(水位計)						10.00						
(/]V 1/2 1/												
(本な米) 目 二						01.00						
積算数量 計	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	31.80						
補完率	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10						
積算数量 計*(1+補完率)						34. 98						
設計数量						35						
材料 計						35. 0						
(15 HI )s )												
【歩掛り】 電工	0.06	0.045	0.04	0.035	0.031	0.026						
人工}電工(設計数量*歩掛)						0.910						人工計
計						0. 910			<b>-</b> 小粉:			0.91

		T	T 1	
No. 1 数量 1式	コ	鉄筋・無筋		_
名 称 配管部	ン		砕	
	ク			
	IJ		石	
	h		I	
配管65A	Ĭ	(m 3)		-
<u> </u>	$= ((\pi/4)*(0.304^2-0.0763^2))*0.04$	(111 0 )	$=((\pi/4)*(0.304^2-0.0763^2))*2$	
	/レ		型	-
4 <u> </u>	9		<u> </u>	-
0	ル	_		-  I
ς,				0.100
<del> </del>	充	0.003	千 <u> </u>	0. 136
<u>V</u>	填	(m 3)		(m 2)
	$=((\pi/4)*(0.304^2-0.0763^2))*2$			<u> </u>
	ル	t=30mm	捨	
	9		7	_
40	ル		コ	
<del> </del>	仕	0. 136		
	上	(m 2)		1
No. 2 数量 1式	コ	鉄筋・無筋		
名 称 電線管部	ン		砕	
	ク			=
	Ű J		石	<del> </del>
	lí 🗕	_		-
動力FEP30*2	, 	_	I	-
到/JIII 30%2				-
		(m 3)	(/_ /1) +0 000^0 (// /1) +0 00^0) +0 +	+
	$ = ((\pi/4)*0.206^2 - (((\pi/4)*0.03^2)*2 + (((\pi/4)*0.03^2)*2 + (((\pi/4)*0.03^2)*2 + (((\pi/4)*0.03^2)*2 + (((\pi/4)*0.03^2)*2 + (((\pi/4)*0.03^2)*2 + ((((\pi/4)*0.03^2)*2 + ((((\pi/4)*0.03^2)*2 + ((((\pi/4)*0.03^2)*2 + (((((\pi/4)*0.03^2)*2 + (((((\pi/4)*0.03^2)*2 + ((((((\pi/4)*0.03^2)*2 + ((((((\pi/4)*0.03^2)*2 + (((((((\pi/4)*0.03^2)*2 + ((((((((((((((((((((((((((((((((((($		$=((\pi/4)*0.206^2-(((\pi/4)*0.03^2)*2+$	4
9	$/V$ $((\pi/4)*0.03^2)))*0.04$		型 ((π/4)*0.03 <sup>2</sup> )))*2	_
0	Я			_
€	ル			
	充	0.001	枠	0.062
<u>√</u> 制御FEP30	填	(m 3)		(m 2)
	$=((\pi/4)*0.206^2-(((\pi/4)*0.03^2)*2+$			
	$/V = ((\pi/4)*0.03^2)))*2$	t=30mm		
i :	9			<b> </b>
40	ル			† <b> </b>
<del>\``</del> >	(土)	0.062		╡
	E	(m 2)		╡
	<u> </u>	(111 4)	<u> </u>	l ,

	\ = / = /			110.0 11.9	
No. 3 数量 1式	コ =0.6*0.6*0.8-((π/4*0.1652^2)*0.8)	鉄筋・無筋	は		
名称 コンクリート根巻き	ン				
	ク		2		
	IJ				
鋼管柱 7m			ŋ		
		0. 271			
	Ţ	(m 3)	工		
	モ	(111 5)	+	=0. 6*0. 8*4	
	<i>1</i> V		型	-0.0%0.0%1	
	<i>y</i>		主		
008	ル				
			枠		1 00
	充		14		1. 92
<u> </u>	填	(m 3)	+		(m 2)
\	モ				
600	ル				
1	9				
165	ル				
	仕				
	上	(m 2)			
No.     4     数量 1式       名称		鉄筋・無筋	は		
_ 名 称	ン				
	ク		2		
	U				
			り		
	<b> </b>				
	I	(m 3)	工		
	モ				
	ル		型		
	9				
	ル				
	充		枠		
	填	(m 3)	''		(m 2)
	モ	(111 0 )	+		(111 2 )
	ル				
	9				
	ル				
	仕				
	上				
	[ 上 ]	(m 2)			

M. 1 米- 具 1	1	(//1 00 0 0) 11 0) (0) 1/10 0 0)			
No.     1     数量     1       名称     電線管部		=(((1.32+0.6)*1.2)/2)*(10-0.6)		残	
	掘			73	
	1/jEi			土	
			-		
GL				処	
	削		-	~	
✓ 勾配(1:0.3)	13.3		10.8	理	
			(m 3)	~	(m 3)
		=(((1.32+0.6)*1.2)/2)*(10-0.6)	(III 6)		(111 0 )
	埋	(((1,01,01,01,01,01,01,01,01,01,01,01,01,01			
	戻				
600   掘削距離=10m					
MP号数=2号	L		10.8		
			(m 3)		
No. 2 数量 1		=(((1.14+0.6)*0.9)/2)*1.15			
名 称 配管部				残	
	掘			١.	
				土	
				/ P	
GL	7/74			処	
	削			700	
✓ 勾配(1:0.3)			0.9	理	( 0)
		(//1 14:0 2):0 0) (2):1 15	(m 3)		(m 3)
	埋	=(((1.14+0.6)*0.9)/2)*1.15	-		
	生		-		
			-		
<u> </u>	戻		-		
	大				
600 掘削距離=1.15m			-		
— → мднуµсде-1. 13ш	L		0.9		
			(m 3)		
			(111 0)		

単独事業

### 下水管渠築造工事土量計算書

単独事業

里道(未舗装)BH=0.	里道	(未舗装)	BH=0.	20
--------------	----	-------	-------	----

里道(未舗装)BH=0.20																
人 孔	人孔間	管路工	管源	或 長	平 均	掘削幅			H-0.514	路 盤			土 留 工			
番号	延 長	掘削深	控除1	控除2	掘削深(H)	0.95	掘削量	残土量	埋戻量	延 長	路盤工	矢板長	支保工	延長	管延長 W=0.95	管本数
36 iQca		1.815										$\ell$ =2.00	1 段		W=0.95	
No. 3 ∼ No. 22	2. 90	1. 784	0.60	0. 15	1.800	0. 95	3. 42	3. 42	2. 44	2.00	1. 90	2.00	2. 00	2.00	2. 15	0.5
												l=2.00	支保工1段	H≦2.0	W=0.95	
計	2. 90						3. 42	3. 42	2. 44	2.00	1. 90	2. 00 2. 00 \$\ell = 2. 50\$	2.00		2. 15	0.5
												ℓ=2.50	支保工2段	H ≥ 2.5	W=0.85	
												l=3.00		H≦3.0		
								71. <del>11. 71.</del>								
								砂基礎 0.97m3				l=3.50				
								0. 0. mo							<u> </u>	

VU  $\phi$  200mm

# 下水管渠築造工事土量計算書

単独事業

里道(未舗装)BH=0	土留め	延長				掘削土					埋め戻し						管布設延長					
人 孔			/ミ矢板					プルミ矢					アルミ矢					アルミ矢桢	<b>र</b>			
番号	素掘	Q=2.00	<b>ℓ</b> =2.50	<b>ℓ</b> =3.00	<b>ℓ</b> =3.50	素掘	<b>ℓ</b> =2.00	<b>ℓ</b> =2.50	<b>ℓ</b> =3.00	<b>ℓ</b> =3.50	素掘	Q=2.00	Q=2.50	Q=3.00	<b>ℓ</b> =3. 50	素掘	Q=2.00	<b>ℓ</b> =2.50	Q=3.00	<b>ℓ</b> =3.50		
No. 3 ∼ No. 22		2.00					3. 42					2. 44					2. 15					
																	0.4504					
																砂基礎	0.4524 砂基礎	砂基礎	砂基礎	砂基礎		
																	0.97					
計		2.00					3. 42					2.44					2. 15					

径	200	mm										温	ご小	Ц	佺	マ、	/ 7	<u> </u>	<b>-</b> ル	/ 計	昇	書										補助	事業
			流	出管		流	入	管						1	ン	バ	_	-	<b>١</b>						立上げ管	V 型	マルチ	マルチ	異径	キャップ°	保 護	沈下	内 蓋
路線	人孔	人孔深							却上	ストレート	٦* ا	-11.4	15°	3	o°	45°	6	so°	75°	9	0°	合流4	5°合济	充90°		自在継手	支管	支管	ソケット		鉄 蓋	防止板	密閉式
	番号		径	管底高	径	管底高	落差	角度			7/	マルチ	左左	i 左	右:	左右	左	右			右	左	古 左	右	φ 300	φ 200	φ 200	φ 150	200*150	φ 200	T-14		φ 300
		m	mm	m	mm	m	mm	度	個	個	個	個	個		個	個		個	個		個	個		個	m	個	個	個	個	個	個	個	個
36																																	
jQca	No. 22	1.577	200	63. 029	200	63. 029	)			1						_		1			1				1. 127	1				1	1	1	1
																	<u> </u>																
															++		$\dagger$	$\dagger$		-	1		-										
							L		1								1																
														-	H	-	+-	1 1			1												
																	+-				1												
$\vdash$							+		-	-				-	$\vdash$	-	-	+		-	<del>                                     </del>		-		1			-	-				
									1												1												
									<u> </u>																								
							1		ł												1												
$\vdash$					1		1		1	1				-		-	-	+		-	1		-		1			1	<del>                                     </del>				
									l												1												
									ĺ								1																
					<u> </u>										ン	バ	_	-	<u>۱</u>						立上げ管	V 型	マルチ	マルチ	異径	キャップ゜	保 護	沈下	内 蓋
										<b>1</b>			15°	3	0°	45°	(	60°	75°	9	0°	合流4	5°合流	充90°		自在継手	支管	支管	ソケット		鉄 蓋	防止板	密閉式
									起点個	ストレート	ト゛ロッフ゜ 個	マルチ	左左	i 左	<u> </u>	左   右 個	左	右  個	左個	石 左	<u>  右</u> 個	左力	日 左	<u></u> 右 個	φ 300 m	φ 200 個	φ 200 個	φ 150 個	φ 200*150 個	φ 200 個	T-14 個	個	φ300 個
									TIEI	10	10	TIEI	胆		凹	TIEI	+	旧	胆	+	IH	迫	1	ഥ	111	101	TIEI	1 11	旧	凹	Щ	凹	凹
																	1																
										1															1. 127	1			<u> </u>	1	1	1	1

0.3 本