# 総括情報表

事務所 設計書名 変更回数 事業名 適用単価区分 適用単価地区 単価適用日	設計書 当初 0 1 実施単価 31 境港市 00-07.09.10(0)	07-*****-00020-10		
諸経費体系 ファイル名	1 公共			
	当 世 代	前 世 代	当 世 代	前 世 代
工種 施工地域 契約保証区分 豪雪割増 工期算定区分 週休二日補正係数	45 下水道(1) 13 一般交通影響有り(2) 01 金銭保証(0.04%) 01 豪雪割増あり 01 算出する 13 完全週休2日			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単	価	金 額	備考
Z工事費 基幹事業						X1000
管路施設(推進工法)(中大口径推進)						Y1H03 (\(\nu^*\)\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\
<b>賞きょ工</b>						Y1H0301 (νΛ˙ <b>ル</b> 2)
泥水推進工						Y1H030102 (μΛ˙ <b>μ</b> 3)
推進用鉄筋コンクリート管(泥水)		一式				Y1H03010201 (レベル4)
7V.4L   hn Tm ( )77 -  (-hn / ) )	351	m				明第0001 表
発生土処理(泥水処分) 運搬距離 13.3km 一次処理分離	20	m 3				Y1H03010202 (レベル4)  明第0002 表
発生土処理(残土処分) 運搬距離 31.0km 一次処理分離		111.5				対策5002 役 Y1H03010202 (レベル4)
1 1 1	1,050	m 3				明第0003 表
裏込め						Y1H03010203 (\(\nabla \gamma^* \) \(\lambda \psi \ni \ni \ni \ni \ni \ni \ni \ni \ni \n
	351	m				明第0004 表
管目地						Y1H03010204 (\(\nabla \gamma^* \) \(\lambda \psi \ni \ni \ni \ni \ni \ni \ni \ni \ni \n
	145	箇所				明第0005 表

07-\*\*\*\*\*-00020-10

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単	価	金	額	備考
発動発電機運転							Y1H03010204 (μΛ˙ ル4)
工期算定書(実日数)	84	日					明第0006 表
立坑内管布設工							Y1H030104 (μΛ* <b>μ</b> 3)
		一式					
鉄筋コンクリート管							Y1H03010401 (ν^* <b>l</b> ν4)
	2	m					明第0007 表
空伏基礎工							Y1H03010404 (\(\nabla^*\) \(\lambda^*\) \(\lambda^*\) \(\lambda^*\)
	2	m					明第0008 表
仮設備工(泥水式・泥濃式推進)							Y1H030106 (\(\nabla\hat{\chi}\)I/3)
		一式					
支圧壁							Y1H03010601 (\(\nabla \cdot \) \(\lambda \cdot \)
	1	箇所					明第0009 表
クレーン設備組立撤去							Y1H03010602 (νΛ˙ <b>l</b> ν4)
	1	箇所					明第0010 表
坑口							Y1H03010603 (レペル4)
	1	一式					明第0011 表
鏡切り							Y1H03010604 (\(\nu\^\cdot\) \(\lambda\)
	1	一式					明第0012 表

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

費目・工種・施工名称など	数量	単 位	単	価	金	額	備考
推進用機器据付撤去		—					Y1H03010605 (μΛ˙ <b>ル</b> 4)
	1	個所					明第0013 表
掘進機引上用受台							Y1H03010607 (μΛ˙ <b>ル</b> 4)
	1	個所					明第0014 表
掘進機据付							Y1H03010608 (L^*, 1,4)
	1	台					明第0015 表
掘進機搬出							Y1H03010610 (レペル4)
	1	台					明第0016 表
殼搬出							Y1H03010613 (L^*, IL4)
	1	一式					明第0017 表
<b>殼運搬処理</b>							Y1H03010614 (\(\nabla\na
	17	m 3					明第0018 表
通信・換気設備工							Y1H030107 (\(\bullet\lambda^*\) \(\bullet\lambda^*\) \(\bullet\lambda^*\
		一式					
通信配線設備							Y1H03010701 (レペル4)
	1	一式					明第0019 表
換気設備							Y1H03010702 (\(\nu\^\cdot\) \(\lambda\)
	1	一式					ります。 1 明第0020 表

07-\*\*\*\*\*-00020-10

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単	価	金	額	備考
送・排泥設備工							Y1H030108 (L^* Il3)
		<del></del>					
		一式					G0300
区。排化改用工							60300
							-
下水道用設計標準歩掛表B-28-1	1	一式					科目内訳0004号表
泥水処理設備工							Y1H030109 (V^* Il3)
							_
) 		一式					\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\
泥水処理設備(泥水式推進)							Y1H03010901 (レベル4)
	1	一式					明第0021 表
泥水運搬処理							Y1H03010902 (\lambda^*\lambda^*\lambda\)
運搬距離13.3km							
\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	48	m3					明第0022 表
注入設備工							Y1H030110 (レベル3)
		一式					
注入設備							Y1H03011001 (\lambda^*\lambda^*\lambda\)
1000	1	箇所					明第0023 表
推進水替工							Y1H030111 (レベル3)
		一式					
		ΙV					Y1H03011101 (\(\nabla_1^*\)I4)
150mm 7.5Kw							( 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
235.1-98.3 下水道用設計標準歩掛表B-30-	1 137	日					明第0024 表

	単位	単	価	金	額	備考
						Y1H030112 (μΛ˙ μ3)
						-
	一式					
						Y1H03011201 (\(\nu^*\)\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\
30	本					明第0025 表
						Y1H03011201 (\(\bu\ackles\)\(\bu\ackles\)\(\bu\ackles\)
48	本					明第0026 表
						Y1H03011201 (レベル4)
20	本					明第0027 表
						Y1H03011201 (レベル4)
27	本					明第0028 表
						Y4999 (\(\nabla \cdot \) \(\lambda \cdot \) \(\lambda \cdot \) \(\lambda \cdot \)
1	現場					明第0029 表
						Y1H0302 (レベル2)
	一式					
						Y1H030201 (レベル3)
	一式					
						Y1H03020101 (\(\nabla \gamma^* \) \(\lambda \righta^* \) \(\lambda \righta^* \)
70	m3					明第0030 表
	20	20 本 27 本 1 現場式 70 m3	30 本 48 本 20 本 27 本 1 現場式	1 現場式式 70 m3	30 本 48 本 20 本 27 本 1 現場 式 70 m3	30 本 48 本 20 本 27 本 1 現場 -式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単	価	金	額	備考
発生士運搬 							Y1H02020103 (I/\^* II/4)
	70	m 3					   明第0031 表
管路掘削 立坑掘削工(バックホウ) 0.6m3バックホウ掘削GL-6.0mまで							Y1H03020101 ( \(\nabla \cdot \mathbb{N} 4 \)
ひ. 6川3パックかり掘削302-6. 6川よく	230	m3					明第0032 表
発生土運搬							Y1H02020103 (L^*, 1,4)
	230	m 3					り 明第0033 表
管路掘削 立坑掘削工(クラムシェル) 0.4m3クラムシェル掘削GL-6.0m以深							Y1H03020101 ( \(\nabla \hat{\chi} \lambda \hat{\lambda} \hat{\lambda} \lambda \hat{\lambda} \lambda \hat{\lambda} \hat{\lambda} \lambda \hat{\lambda} \la
	110	m3					明第0034 表
発生土運搬							Y1H02020103 (L^*, L4)
	110	m 3					明第0035 表
発生土処理 運搬距離31.0km 尾高残土処分場							Y1H03020103 (L^*, L4)
毛向%工处力场 	410	m3					明第0036 表
立坑基礎							Y1H02011302 (\(\nabla^*\)\(\mu4\)
	1	箇所					明第0037 表
土留工							Y1H030202 (ν^* λ/3)
		一式					
仮設鋼矢板(鋼矢板) 圧入長 型 L=12.650m 矢板長 型 L=13.50m							Y1H03020203 (\(\sigma^*\)\(\lambda^*\)
<b>火板区 主 15.56</b>	70	枚					明第0038 表

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単	価	金	額	
鋼矢板3型賃料						Y	1H03020203 (レベル4)
圧入長 型 L=12.650m							
矢板長 型 L=13.50m		_12					π□ <i>σ</i> σοοο →
別途工事まで継続設置	1	一式					明第0039 表
油圧式杭圧入引抜機据付・解体 圧入						Y	4999 (レベル4)
	1	回					明第0040 表
スクラップ重量 鏡切り						Υ	4999 (レベル4)
	0.5	t					明第0041 表
支保工(切梁・腹起し)						Υ	1H03020206 (レベル4)
別途工事まで継続設置	1	一式					明第0042 表
管路路面覆工						Y	1H030207 (レベル3)
		一式					
覆工						Y	1H03020701 (レベ <b>ル</b> 4)
別途工事まで継続設置	1	一式					明第0043 表
立坑工 到達立坑 M4						Υ	1H0302 (レベル²)
		一式					
管路土工						Y	1H030201 (レベル3)
		一式					
管路掘削 機械掘削工(バックホウ)						Υ	1H03020101 (レベル4)
一次掘削	40						明第0044 表
7 ***** 00020 10	40	m3 #音 法					<u> </u>

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単	価	金	額	備考
発生土運搬							Y1H02020103 (レベル4)
	40						明第0045 表
	40	m3					明第0045 衣 Y1H03020101 (レベル4)
立坑掘削工(バックホウ)							111103020101 (V1 1/4)
0.6m3バックホウ掘削GL-6.0mまで							
	130	m3					明第0046 表
発生土運搬							Y1H02020103 (レベル4)
	400	0					四答0047 丰
	130	m3					明第0047 表 Y1H03020102 (レベル4)
発生土							111103020102 (VX 1V4)
70.7.1							
	90	m3					明第0048 表
埋戾土運搬							Y1H01010104 (\(\nabla_r\)\(\nabla_r\)
仮置き場~現場							
運搬距離0.3km以下	90						明第0049 表
	90	m3					明第0049 衣 Y1H03020103 (レベル4)
元二二22年 運搬距離31.0km							111103020103 (V·\ 1/4)
尾高残土処分場							
	70	m3					明第0050 表
立坑基礎							Y1H02011302 (レベル4)
	1	<u></u>					四等0054 丰
土留工	1	箇所					明第0051 表 Y1H030202 (レベル3)
上 <b>用</b> 上							1111030202 (1/1/1/03)
					1		
		一式					
仮設鋼矢板(鋼矢板)							Y1H03020203 ( \(\nabla_{\text{\$^*}}\mu_4\)
圧入長型 L=8.200m					<b></b>		
矢板長 型 L=9.00m	50	+4-					四竿0050 丰
7 ***** 00000 40	52	枚					明第0052 表

07-\*\*\*\*\*-00020-10

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単	価	金額	備考
鋼矢板賃料 矢板長 型 L=9.00m						Y4999 (V^*, IV4)
	1	一式				明第0053 表
油圧式杭圧入引抜機据付・解体 圧入						Y4999 (\(\nabla^*\)\(\lambda^*\)\(\lambda^*\)
	1	回				明第0054 表
鋼矢板引抜き 引抜長 型 L=1.625m						Y4999 (ν^* l/4)
矢板長 型 L=2.425m	8	枚				明第0055 表
鋼矢板全損 矢板長 型 L=9.00m		1X				Y4999 (\lambda^*\lambda^*\lambda^*
	4.3	t				明第0056 表
鋼矢板引抜き 引抜長 型 L=8.200m						Y4999 (\lambda\cdot\tau\lambda
矢板長 型 L=9.00m	44	枚				明第0057 表
油圧式杭圧入引抜機据付・解体 引抜き						Y4999 (L^* IJ4)
	1					明第0058 表
スクラップ重量						Y4999 (L^* IJ4)
	1.7	t				明第0059 表
矢板切断工 型 8枚						Y4999 (L/\^*, I/\4)
	3.2	m				明第0060 表
支保工(切梁・腹起し)						Y1H03020206 (ΓΛ* <b>1</b> /4)
	1	一式				り 明第0061 表

07-\*\*\*\*\*-00020-10

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単	価	金	額	備考
管路路面覆工							Y1H030207 ( \(\nabla \cdot \mathbb{I}_{\text{.}}\text{3}\)
							-
		一式					
覆工							Y1H03020701 (\(\nabla_{\bullet}\nabla_{\bullet}\nabla_{\bullet}\)
							_
	1	一式					明第0062 表
殼運搬処理	ı						Y1H01060105 (\lambda\frac{1}{\infty}\lambda \rangle \lambda \rangle \lambda \rangle \lambda \rangle \r
コンクリート殻(無筋)							_
運搬距離13.3km	2.4						пр <del>сс</del> 2000 т
<u>処分費含む</u> マンホールエ	0.4	m3					明第0063 表 Y1H0303 (レベル2)
マンが一が上							(1110303 (11102)
(n + -> + u +		一式					)/////2000// // * #0)
組立マンホール工							Y1H030301 (\(\nabla \hat{\chi} \mathbb{I} \text{J} \text{J} \text{J} \text{J})
							-
		一式					
角型組立マンホール							Y1H03030101 (L^*, 1,4)
マンホール深 4.7m 2500×2500							-
2300 × 2300	1	個所					明第0064 表
付帯工 (1)		11-171					Y1H0106 (L^*, 1/2)
(立坑 M2)							-
舗装撤去工							Y1H010601 (\(\nu^*\)\(\mathrea\)
HID & CADA							_
		_12					
		一式					Y1H01060101 (ΓΛ* <b>Ι</b> Ι/4)
研表版切断 アスファルト舗装版							
厚さ15cm以下							
/_******_00020_10	30	m H音 注					明第0065 表

07-\*\*\*\*\*-00020-10

費目・工種・施工名称など	数量	単位	 単	<u></u> 価	金	額	備考
舗装版破砕(小規模)							Y1H01060103 (μΛ˙ <b>ル</b> 4)
	71	m2					明第0066 表
殻運搬処理 アスファルト殻							Y1H01060105 (μΛ˙ <b>ル</b> 4)
運搬距離8.6km 処分費含む	4	m3					明第0067 表
既設側溝撤去工							Y1H010601 (μΛ˙ <b>μ</b> 3)
->		一式					V(1)2422244 (1 · · · · · · · · · · · · · · · · · ·
コンクリート取壊し 無筋							Y1H01060101 (\(\nu^*\) \(\lambda^*\) \(\lambda^*\)
	1	m 3					明第0068 表
殻運搬処理 コンクリート殻(無筋)							Y1H01060105 (μΛ˙ ル4)
運搬距離13.3km 処分費含む	1	m3					明第0069 表
付帯工(2) (立坑 M4)							Y1H0106 (\(\nu^*\)\(\lambda^*\)
舗装撤去工							Y1H010601 (\(\nabla \hat{\chi} \mathbb{I} \m
		一式					
舗装版切断 アスファルト舗装版							Y1H01060101 (レペル4)
厚さ15㎝以下	56	m					明第0070 表
舗装版破砕(小規模)							Y1H01060103 (\(\nabla \cdot \mathbb{h} 4\)
	97	m2					明第0071 表

07-\*\*\*\*\*-00020-10

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単	価	金	額	備考
殼運搬処理							Y1H01060105 (レላ
アスファルト殻							
運搬距離8.6km							
処分費含む	4	m3					明第0072 表
舗装仮復旧工(車道5-10-10)							Y1H010604 ( \(\nabla \cdot \mathbb{I} \)\(\delta \cdot \mathbb{I} \)\(\delta \cdot \mathbb{I} \)\(\delta \cdot \mathbb{I} \)\(\delta \cdot \mathbb{I} \delta \delta \cdot \mathbb{I} \delta \de
		-					
		<u>+</u>					
工房收船/非洋郊/		一式					Y1H01060403 (\(\sigma^*\)\(\lambda\)
下層路盤(歩道部) 再生クラッシャーラン RC-30							Y1H01060403 (VA N4)
		-					
子C 100	44	m2					明第0073 表
上層路盤(歩道部)		IIIZ					Y1H01060405 (\lambda^*\lambda^*\lambda\lambda
エ眉町							1 1110 1000 100 (V 1 W+1)
厚さ12(10) cm							
1	44	m2					明第0074 表
表層(車道・路肩部)							Y1H01060408 (\(\nagle \cdot \cdot \lambda \text{\lambda} \text{\lambda} \cdot \cdot \cdot \cdot \lambda \text{\lambda} \text{\lambda} \)
再生粗粒度アスファルト混合物(20)							
厚さ3cm							
	44	m2					明第0075 表
舗装復旧工(車道5-10-10)							Y1H010603 (l/\^*.ll/3)
		一式					V(III) (2000) (III * III ()
不陸整正							Y1H01060301 (レベル4)
粒度調整砕石 M-30		-					
補足材3cm	F0						四等0076 丰
表層(車道・路肩部)	53	m2					明第0076 表 Y1H01060308 (レベル4)
衣僧(早垣・崎肩部) 再生密粒度アスファルト混合物(20)							11110100000 (V1 1V4)
一年代   10   10   10   10   10   10   10   1							
/字C3CIII 3.0m超	53	m2					明第0077 表
	30	1112					Y1H010605 (レベル3)
							( 1 110 10000 ( 1 110 )
					<b>†</b>		
		一式					

07-\*\*\*\*\*-00020-10

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単 価	金額	
溶融式区画線 実線 白色 幅15cm					Y1H01060501 (レベル4)
	8	m			明第0078 表
既設側溝撤去工					Y1H010604 (\(\nabla \cdot \mathbb{I}\)3)
		一式			
コンクリート取壊し 無筋					Y1H01060403 (\(\nabla^*\) \(\lambda^*\) \(\l
	3	m3			明第0079 表
殻運搬処理 コンクリート殻(無筋) 運搬距離13.3km					Y1H01060105 (V^* N4)
型版記載13.3KIII 処分費含む	3	m3			明第0080 表
仮設工					Y1H0305 (V^* N2)
交通管理工					Y1G023021 (レベル3)
		一式			
交通誘導警備員 交通誘導警備員B		20			Y1G02302101 (ν^* //4)
交替要員含む 510+170	680				明第0081 表
* 直接工事費 * *					
<b>受務費</b>					Z0003
		培进			

07-\*\*\*\*\*-00020-10

	費目・工種・施工名称など	数量	単位	単	価	金	額	備考
	借地料 作業ヤード							W9900
	単価表より	1	一式					
運搬費								Z0004
	仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬 運搬距離 145km							S1000007 00 A=145,B=2,C=1,D=1,E=155.0,F=1,H=1,J=1,L
	製品長 12m超~15m以内 発進立坑+到達立坑(鋼矢板 型等)	1	一式					単第0 -0130 表 070910
	仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬運搬距離 20km 製品長 12m以内							S1000007 00 A=20, B=1, C=1, D=1, E=24.7, F=1, H=1, J=1, L=3
	到達立坑(鋼矢板 型、鋼製支保工等)	1	一式					単第0 -0133 表 070910
	重建設機械分解組立輸送 バックホウ系							S1000017 00 A=2,B=3,C=1,E=1
	山積1.0m3以上山積1.4m3以下 クラムシェル	1						単第0 -0136 表 070910
技術管理			<u> </u>					Z0006
	締固めた土のコーン指数試験							W0001
		1	試料					
共通仮設費								
* * 共通仮記	<b>殳費計 * *</b>							
	00020 10		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	+				

07-\*\*\*\*\*-00020-10

費目・工種・施工名称など	数	量	単位	単	価	金	額	 
* *純工事費 * *	**		<u> </u>		I I IIII	317	НХ	 <u>J</u>
見場管理費								
· · ·								
* *工事原価 * *								
-般管理費率								
י מיניים								
契約保証費								
机华丽弗让								
一般管理費計								
**工事価格**								
* * 消費税相 当額 * *								
<b>当額**   </b>								
· * 丁声弗 * <sup>;</sup> *								
* *工事費 * *								
07 ***** 00020 10	L		培	<u>.                                    </u>				

### 推進用鉄筋コンクリート管(泥水)

Y1H03010201 工種明細書

明第0001 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど	数量	単位	単	価	金額	備	考
工 <u>種・施工名称など</u> 推進用鉄筋コンクリート管(泥水)			•			G0100	
	1	m				科目内訳0001号表	
*** 単位当たり ***							
	1	式					

### 発生土処理(泥水処分)

Y1H03010202

## 工種明細書

明第0002 表

 
 運搬距離 13.3km
 一次処理分離

 工種・施工名称など
 量 単位 価 金 額 備 考 泥水運搬処理 (推進) G0150 運搬距離 13.3km 科目内訳0002号表 m 3 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

#### 発生土処理 (残土処分)

Y1H03010202

### 工種明細書

明第0003 表

頁0-0020

<u>一次</u>処理分離 運搬距離 31.0km 工種・施工名称など 量 単位 価 金 額 備 考 ダンプトラック運転工 V0060 00 4t車 借上げ方式 現場から仮置き場 単第0-0032 表 m 3 SPK24040007 00 積込(ルーズ) 土砂 A=1.B=1 土量50,000m3未満 単第0 -0034 表 m3 土砂等運搬 SPK24040002 00 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) A=1, B=1, C=1, D=2, E=48 DID区間有り 距離31.5km以下(19.5km超) 単第0-0035 表 m3 投棄料 #0041 C=投棄料 一式 残土処分費 W00001 小倉興産 m 3 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 尢

07-\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

# Y1H03010203 工種明細書

明第0004 表

-	<u>L 種 ・ 施 工 名 称 な ど</u>	数量	単位	単価	金額	備考
						SG1D0109002 00 A=1, B=8, C=1, D=3
		1	m			単第0 -0036 表
	* * * * * * * * * * * * * * * * * * *					
	* * * 単位当たり * * *	1	式			
O= +++++	<u> </u>		1# \+			

### 管目地

Y1H03010204 工種明細書

明第0005 表

<u>工種・施工名称など</u> 目地モルタルエ	数 量	単 位	単 価	金 額	備考
目地モルタル工					SG1D0110001 00
					A=8,B=1
	1	箇所			単第0 -0037 表
* * * 単位当たり * * *					
	1	式			
					···
07-*****-00020-10		    	+		

### 発動発電機運転

## Y1H03010204 工種明細書

明第0006 表

			工期算定書	( 実日数 )	
工種・施工名称など	数量	単位	単 価	金額	備考
工 <u>種・施工名称など</u> 機-12_発動発電機運転 ディーゼルエンジン駆動 350/400kVA					V0200 00
排出ガス対策型(第2次基準値)	1	日			単第0 -0038 表
* * * 単位当たり * * *	1	式			
	į.	1		i .	I .

#### 鉄筋コンクリート管

## Y1H03010401 工種明細書

明第0007 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 鉄筋コンクリート管布設工 数 量 単位 価 金 額 考 SG1D0004001 00 呼び径 1,650mm A=17 単第0 -0039 表 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 空伏基礎工

Y1H03010404 工種明細書

明第0008 表

工種・施工名称など	数量	単位	単 価	金	額	備考
工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 空伏管基礎工 360°コンクリート基礎工						V0120 00
	1	m				単第0 -0040 表
* * * 単位当たり * * *						-
	1	定				
						-
						-
						-
						-

### 支圧壁

## Y1H03010601 工種明細書

明第0009 表

頁0-0026

工種・施工名称など	数量	単 位	単	価	金	額	備考
工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 支圧壁工 発進立坑内							G0200
	1	個所					科目内訳0003号表
* * * 単位当たり * * *		式					
	1	IV					

07-\*\*\*\*\*-00020-10

#### クレーン設備組立撤去

Y1H03010602

## 工種明細書

明第0010 表

工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 考 クレーン設備工 SG1D0113002 00 泥水式・泥濃式推進 呼び径 1,650~2,200mm 箇所 単第0 -0045 表 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

#### 坑口

。工種明細書

明第0011 表

頁0-0028

工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 発進坑口工 SG1E0114001 00 A=8, B=20, C=10, D=1, E=3, G=1, H=2, I=1, K=1, L= 1, M=1, N=1, O=1, P=1, Q=1 単第0 -0046 表 箇所 到達坑口工 SG1E0114002 00 A=8, B=21, C=10 単第0 -0049 表 箇所 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

## Y1H03010604 工種明細書

明第0012 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど	数量	単位	単	価	金	額	備考
鏡切り工			•				SG1D0100006 00
泥水式・泥濃式推進工法							A=8, B=1
呼び径 1,650mm 発進部	1	箇所					単第0 -0050 表
鏡切り工	1	<u> </u>					SG1D0100006 00
泥水式・泥濃式推進工法							A=8,B=2
呼び径 1,650mm 到達部	1	箇所					単第0 -0052 表
到 <b>注</b> 部	I I	国別					半第0 -0032 衣
* * * 単位当たり * * *		<u> </u>					
	1	式					
		-					
		-					
		-					
		-					

#### 推進用機器据付撤去

Y1H03010605

## 工種明細書

明第0013 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 推進用機器据付撤去工 数 量 単位 価 金 額 備 考 SG1D0119001 00 泥水式・泥濃式推進 A=3, B=1, D=10, E=30 呼び径 1,650~2,200mm 単第0 -0053 表 箇所 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 掘進機引上用受台

## Y1H03010607 工種明細書

明第0014 表

工種・施工名称など 掘進機引上用受台工 数 量 単位 価 金 額 備 考 V0130 00 昼間施工 単第0 -0055 表 箇所 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 掘進機据付

## Y1H03010608 工種明細書

明第0015 表

エ 種 ・ 施 エ 名 称 な ど	数量	単 位	単 価	金額	備考
工 <u>種・施工名称など</u> 掘進機据付工 泥水式 砂質土・粘性土 呼び径 1,650mm					SG1D0122001 00 A=1,B=1,C=7
砂質土・桁性土 呼び径 1,650mm	1	台			単第0 -0060 表
* * * 単位当たり * * *					
	1	式			

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 掘進機搬出

## Y1H03010610 工種明細書

明第0016 表

頁0-0033

編進機規出工 形水式 砂質士・粘性士 呼び径 1,650mm 1 台 単第0 -0061 表 *** 単位当たり *** 1 式	工 種 ・ 施 工 名 称 な ど	数量	単 位	単 価	金 額	
* * * 単位当たり * * *	工 <u>種・施工名称など</u> 掘進機搬出工 泥水式 砂質土・粘性土 呼び径 1,650mm					SG1D0124001 00 A=1,B=1,C=7
*** 単位当たり ***		1	台			単第0 -0061 表
1 武	*** 単位当たり ***					
	<b>ナルコル</b> )	1	式			

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

## Y1H03010613 工種明細書

明第0017 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 坑外コンクリート塊搬出工	数量	単位	単 価	金 額	備 考
5 元外コングリート塊搬出上 1 呼び径 1,650~2,200mm					SG1D0117001 00
一手 O・1至 1,050 ~ 2,200					A=3,B=10,C=30,D=17
	1	箇所			単第0 -0062 表
	·				1 2/20 000= 50
* * * 単位当たり * * *					
	1	式			

#### 殼運搬処理

Y1H03010614

## 工種明細書

明第0018 表

頁0-0035

工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 殼運搬 SPK24040151 00 Co(鉄筋)構造物とりこわし A=2, B=1, C=2, D=50, E=1 DID区間有り 運搬距離14.4km以下(10.9km超) 単第0-0009 表 m3 投棄料 #0041 C=投棄料 一式 処分費 W0001 コンクリート殻(鉄筋) (有)大成商事 県単価 2.50 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

### 通信配線設備

工種明細書

明第0019 表

工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 通信配線設備工 SG1D0125001 00 泥水式・泥濃式推進 A=0, B=50, C=55, D=20, E=7.086, F=351.22 単第0 -0063 表 一式 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

#### 換気設備

## Y1H03010702 工種明細書

明第0020 表

頁0-0037

工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 換気設備工 V0140 00 泥水式・泥濃式推進 泥水式推進 呼び径 1,650mm 下水道用設計標準歩掛表A-6-51 一式 単第0 -0064 表 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

### 泥水処理設備(泥水式推進)

Y1H03010901 工種明細書

明第0021 表

頁0-0038

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど	数量	単 位	単	価	金	額	備考
工 種 ・ 施 工 名 称 な ど ぶ水処理設備工 初期作泥材分							G0400
下水道用設計標準歩掛表B-29-1	1	一式					科目内訳0005号表
* * * 単位当たり * * *	1	式					-
							-
							-
							-
							-
			<u> </u>				

07-\*\*\*\*\*-00020-10

### 泥水運搬処理

Y1H03010902

## 工種明細書

明第0022 表

運搬距離13.3km 工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 泥水運搬処理(推進) 運搬距離 13.3km G0150 科目内訳0002号表 m 3 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

#### 注入設備

1H03011001

## 工種明細書

明第0023 表

頁0-0040

工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 注入設備工 SG1D0127001 00 泥水式・泥濃式推進 呼び径 800~3,000mm 設置撤去工 日推協積算要領·泥水式推進工法編P226 箇所 単第0 -0068 表 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

#### 推進用水替

# Y1H03011101 工種明細書

明第0024 表

頁0-0041

235.1-98.3 下水道用設計標準歩掛表B-30-1 150mm 7.5Kw 工種・施工名称など 数 量 <u>金</u> 考 ポンプ運転 S1050031 00 排水量 0以上40未満 (m3/h) 常時排水 A=1, B=2 $\boldsymbol{\exists}$ 単第0 -0069 表 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

Y1H03011201

## 工種明細書

明第0025 表

M2 坑口 工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 薬液注入工 SG1D0039001 00 A=3,B=0,C=8.24,D=0,E=54.68,F=30,G=3.8,H= 単第0 -0072 表 本 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

Y1H03011201

## 工種明細書

明第0026 表

M2 底盤 工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 薬液注入工 SG1D0039001 00 A=3,B=0,C=13.51,D=0,E=99.07,F=48,G=8.3,H 単第0 -0075 表 本 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

Y1H03011201

## 工種明細書

明第0027 表

M4 坑口 工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 薬液注入工 SG1D0039001 00 A=3,B=0,C=5.88,D=0,E=28.35,F=20,G=1.4,H= 単第0 -0076 表 本 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

Y1H03011201

## 工種明細書

明第0028 表

M4 底盤 工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 薬液注入工 SG1D0039001 00 A=3,B=0,C=8.80,D=0,E=25.40,F=27,G=5.8,H= 単第0 -0077 表 本 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

#### 注入設備据付・解体

Y4999

## 工種明細書

明第0029 表

車上 工種・施工名称など 注入設備据付・解体工(車上) 数 量 単位 価 金 額 備 考 SG1D0039004 00 A=207.49, B=1.56, C=5, D=1.4 単第0 -0078 表 現場 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

#### 管路掘削

Y1H03020101

## 工種明細書

明第0030 表

頁0-0047

機械掘削工(バックホウ) 数 量 単位 価 金 額 備 考 SG1D0001002 00 A=3,B=1 単第0 -0081 表 m3 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

### 発生土運搬

Y1H02020103 工種明細書

明第0031 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど	数量	単位	単	価	金	額	備考
士砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間有り 距離0.3km以下							PK24040002 00 1,B=1,C=1,D=2,E=1
DID区間有り 距離0.3km以下	1	m3					単第0 -0083 表
* * * 単位当たり * * *							
	1	式					
		-					

#### 管路掘削

Y1H03020101 工種明細書

明第0032 表

頁0-0049

立坑掘削工(バックホウ) 0.6m3バックホウ掘削GL-6.0mまで 工種・施工名称など 量単位 金 額 備 考 立坑掘削工(バックホウ) SG1D0001003 00 0.6m3バックホウ掘削GL-6.0mまで A=2 単第0 -0084 表 m3 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

### 発生土運搬

Y1H02020103 工種明細書

明第0033 表

	数 量	単位	 単	価	 金 額	備考
<u>工種・施工名称など</u> 土砂等運搬		早 1世		ТЩ	<u> </u>	SPK24040002 00
標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む)						A=1,B=1,C=1,D=2,E=1
標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間有り 距離0.3km以下						
	1	m3				単第0 -0083 表
* * * 単位当たり * * *						
へ、、 単位当たり 、、、	1	式				
	I	Τ/				
-*****-00020-10		 				

#### 管路掘削

Y1H03020101 工種明細書

明第0034 表

頁0-0051

立坑掘削工(クラムシェル)0.4工種・施工名称など 

 0.4m3クラムシェル掘削GL-6.0m以深

 名称など
 数量単位

 金 額 備 考 立坑掘削工(クラムシェル) SG1D0001004 00 A=2 単第0 -0086 表 m3 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

### 発生土運搬

# Y1H02020103 工種明細書

明第0035 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 土砂等運搬	数量	単 位	単	金	額	備考
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間有り 距離0.5km以下						SPK24040002 00 _A=1 , B=4 , C=1 , D=2 , F=3
DID区間有リー 距離0.5km以下	1	m3				単第0 -0088 表
* * * * * * * * * * * * * * * * * * *						_
* * * 単位当たり * * *	1	式				
						_
						-
						-
						-
						-
						-
						-

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

#### 発生土処理

Y1H03020103

### 工種明細書

明第0036 表

頁0-0053

運搬距離31.0km 尾高残土処分場 工種・施工名称など 量 単位 価 金 額 備 考 積込(ルーズ) SPK24040007 00 土砂 A=1,B=1 土量50,000m3未満 単第0 -0034 表 m3 土砂等運搬 SPK24040002 00 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) A=1, B=1, C=1, D=2, E=48 DID区間有り 距離31.5km以下(19.5km超) 単第0-0035 表 m3 投棄料 #0041 C=投棄料 一式 残土処分費 W00001 小倉興産 m 3 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

### 立坑基礎

Y1H02011302 工種明細書

頁0-0054 明第0037 表

_	口種・施工名称など	数量	単位	単 価	金	額	備考
	<u>「種・施工名称など</u> 立坑基礎工 M2立坑						G0600
		1	個所				科目内訳0006号表
	* * * 単位当たり * * *						
		1	式				
07-****	00000 40	1	<u> </u>	± <del>+</del>	ı		

### 仮設鋼矢板(鋼矢板)

工種明細書

明第0038 表

Y1H03020203 <u>圧入長型 L=12.650m</u> 矢板長 型 L=13.50m \_\_\_\_\_ 工 種 ・ 施 エ 名 称 な ど 数 量 単位 価 金 額 備 考 鋼矢板圧入(Nmax 50) S0450 00 25<Nmax 50 陸上施工 3型 A=1, B=1, C=2, D=5 圧入長(m)\_15以下(12超) 枚 単第0-0089 表 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

#### 鋼矢板3型賃料

үлнозогогоз 工種明細書

明第0039 表

頁0-0056

<u>圧入長型 L=12.650m</u> 矢板長 型 L=13.50m 別途工事まで継続設置 工種・施工名称など 額 備 考 鋼矢板 型賃料 W5000 2 発進立坑 別紙 仮設鋼材賃料計算書より 一式 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

#### 油圧式杭圧入引抜機据付・解体

Y4999

## 工種明細書

明第0040 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 油圧式杭圧入引抜機据付・解体 数 量 単位 価 金 額 備 考 S0458 00 圧入 (Nmax 50) A=2, B=2, C=1 回 単第0 -0093 表 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

#### スクラップ重量

Y4999

### 工種明細書

明第0041 表

鏡切り 工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 現場発生品及び支給品運搬 SPK24040410 00 クレーン装置付BT2t級2.9t吊 A=1, B=2, C=5 片道運搬距離5.0km以下(3.0km超) 単第0-0094 表 現場発生品及び支給品積込み・荷卸し SPK24040411 00 クレーン装置付BT2t級2.9t吊 単第0-0095 表 スクラップ F0100 00 鉄くずヘビーH1 \*\*\* 単位当たり \*\*\*

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 支保工(切梁・腹起し)

Y1H03020206 工種明細書

明第0042 表

頁0-0059

工種・施工名称など	数量	単位		金額	備考		
切梁・腹起し設置工					SG1E0033001 00		
					A=1		
	23.0	t			単第0 -0096 表		
鋼製支保工賃料					W5100		
鋼製山留材 H-350~H-400							
2 発進立坑							
別紙 仮設鋼材賃料計算書より	1	一式					
鋼製山留材賃料 (副部材A)					S0856 00		
1回使用					A=3,B=173,C=1,D=2		
供用日数173日							
	4.0	t			単第0 -0097 表		
鋼製山留材賃料 (副部材B)					S0856 00		
1回使用					A=4, B=173, C=1, D=2		
供用日数173日							
	0.7	t			単第0 -0098 表		
*** 単位当たり ***							
	1	式					
		-					

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

頁0-0060 明第0043 表

# Y1H03020701 工種明細書

			別途工				
工種・施工名称など	数量	単位		金	額	備考	
覆工板・覆工板受桁設置工 覆工板設置面積100m2以下						6G1D0038003 00 -3,B=1	
	70	m2				単第0 -0099 表	
覆工板開閉工 覆工板設置面積100m2以下					A=	GG1D0038004 00 -3	
開け	70	m2·1回				単第0 -0101 表	
覆工板開閉工 覆工板設置面積100m2以下					S A=	G1D0038004 00	
閉め	70	m2·1回				単第0 -0101 表	
覆工板賃料 鋼製すべり止め加工						/5200	
2 発進立坑 別紙 仮設鋼材賃料計算書より	1	一式					
受桁・桁受賃料						/5300	
別紙 仮設鋼材賃料計算書より	1	一式					
桁受材 [ -300×90×12×16						/5400	
損料×0.2(6ヶ月以内)	0.7	t					
ずれ止め材 [-200×80×7.5×11						/5500	
損料×0.2(6ヶ月以内)	0.8	t					
再生粗粒度アスコン (20)					Τ	TPC00023 00	
	0.7	t					
桁受コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB						SPK24040153 00 -1,B=3,C=3,F=2,H=2,J=1,K=1	
人力打設	0.5	m3				単第0 -0102 表	

# Y1H03020701 工種明細書

明第0043 表

備 老

工種・施工名称など	数量	単位	単 価	金 額	備考
型枠					SPK24040155 00
工 <u>種・施工名称など</u> 型枠 一般型枠					A=1, B=1, C=1
鉄筋・無筋構造物					M-1,D-1,O-1
					W/##
	4	m2			単第0 -0006 表
基礎砕石					SPK24040034 00
砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下					A=2,B=1,D=1
RC-40					
	5	m2			単第0 -0103 表
		1112			<del></del>
To the deal of the					
* * * 単位当たり * * *					
	1	式			
					•
				<del> </del>	•
T. Control of the con			1	1	

#### 管路掘削

Y1H03020101

## 工種明細書

明第0044 表

頁0-0062

機械掘削工(バックホウ) 数 量 単位 価 金 額 備 考 SG1D0001002 00 A=3,B=1 単第0 -0081 表 m3 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

#### 発生土運搬

но2020103 工種明細書

明第0045 表

頁0-0063

工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 土砂等運搬 SPK24040002 00 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) A=1, B=1, C=1, D=2, E=1 DID区間有り 距離0.3km以下 単第0 -0083 表 m3 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

#### 管路掘削

工種明細書 Y1H03020101

頁0-0064

明第0046 表 立坑掘削工(バックホウ) 0.6m3バックホウ掘削GL-6.0mまで 工種・施工名称など 量単位 金 額 備 考 立坑掘削工(バックホウ) SG1D0001003 00 0.6m3バックホウ掘削GL-6.0mまで A=2 単第0 -0084 表 m3 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

### 発生土運搬

Y1H02020103 工種明細書

明第0047 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど	数量	単位	単価	金額	i 備 考
十砂等運搬	<u> </u>	+ 17	<del></del>	<u> </u>	SPK24040002 00
標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む)					A=1, B=1, C=1, D=2, E=1
DID区間有り 距離0.3km以下					, , , , ,
	1	m3			単第0 -0083 表
* * * 単位当たり * * *					
	1	式			
		-			
		-			
		-			
1					
: 					
		-			

#### 管路埋戻

Y1H03020102

## 工種明細書

明第0048 表

発生土 工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 機械投入埋戻工(バックホウ) 数 量 単位 価 金 額 備 考 SG1D0002003 00 A=3,B=2,C=6 単第0 -0104 表 m3 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

#### 埋戾土運搬

Y1H01010104

### 工種明細書

明第0049 表

頁0-0067

仮置き場~現場 運搬距離0.3km以下 工種・施工名称など 量 単位 価 金 額 備 考 積込(ルーズ) SPK24040007 00 土砂 A=1,B=1 土量50,000m3未満 単第0-0034 表 m3 土砂等運搬 SPK24040002 00 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) A=1, B=1, C=1, D=2, E=1 DID区間有り 距離0.3km以下 単第0-0083 表 m3 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

#### 発生土処理

Y1H03020103

### 工種明細書

明第0050 表

頁0-0068

運搬距離31.0km 尾高残土処分場 工種・施工名称など 量 単位 価 金 額 備 考 積込(ルーズ) SPK24040007 00 土砂 A=1,B=1 土量50,000m3未満 単第0 -0034 表 m3 土砂等運搬 SPK24040002 00 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) A=1, B=1, C=1, D=2, E=48 DID区間有り 距離31.5km以下(19.5km超) 単第0-0035 表 m3 投棄料 #0041 C=投棄料 一式 残土処分費 W00001 小倉興産 m 3 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

#### 立坑基礎

Y1H02011302 工種明細書

明第0051 表

頁0-0069

工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 立坑基礎工 G0650 M4立坑 科目内訳0007号表 個所 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

### 仮設鋼矢板(鋼矢板)

工種明細書

明第0052 表

Y1H03020203 <u>圧入長 型 L=8.200m 矢板 工 名 称 な ど</u> 矢板長 型 L=9.00m 数 量 単位 価 金 額 備 考 鋼矢板圧入(Nmax 50) S0450 00 25<Nmax 50 陸上施工 3型 A=1, B=1, C=2, D=2 圧入長(m)\_9以下(6超) 枚 単第0 -0107 表 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 鋼矢板賃料

Y4999

# 工種明細書

明第0053 表

板長 型 l=9 00m	14333	—— I—- I		-11/1-	10000 18
<u> </u>	数量	単位	単 価	金額	備考
版長 型 L=9.00m <u>工 種 ・ 施 工 名 称 な ど</u> 鋼矢板賃料 鋼矢板 型 4 到達立坑 別紙 仮設鋼材賃料計算書より					W6000
4 到達立坑 別紙 仮設鋼材賃料計算書より	1	一式			
1. 1. 1. 24/2-1/4- 12 . 1. 1. 1.					
*** 単位当たり ***	1	走			
		-			
		-			
		-			

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

#### 油圧式杭圧入引抜機据付・解体

Y4999

## 工種明細書

明第0054 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 油圧式杭圧入引抜機据付・解体 数 量 単位 価 金 額 備 考 S0458 00 圧入 (Nmax 50) A=2, B=2, C=1 回 単第0 -0093 表 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

#### 鋼矢板引抜き

工種明細書

明第0055 表

頁0-0073

Y4999 <u>引抜長型 L=1.625m</u> 矢板長 型 L=2.425m \_\_\_\_\_\_ 工 種 ・ 施 エ 名 称 な ど 量 単位 価 金 額 備 考 鋼矢板引抜き S0454 00 陸上施工 3型 引抜長(m)\_6以下 A=1, B=2, C=1 枚 単第0 -0108 表 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

### 鋼矢板全損

Y4999

## 工種明細書

明第0056 表

矢板長型 L=9.00m工種・施工名称など鋼矢板型不足分弁償金(中古) 数 量 単位 価 金 額 備 考 W6100 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 鋼矢板引抜き

工種明細書

Y4999

明第0057 表

<u> 矢板長 型 L=9.00</u>m <u>引抜長型 L=8.200m</u> 工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 量 単位 価 金 額 備 考 鋼矢板引抜き S0454 00 陸上施工 3型 引抜長(m)\_9以下(6超) A=1,B=2,C=2 枚 単第0-0109 表 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 油圧式杭圧入引抜機据付・解体

Y4999

## 工種明細書

明第0058 表

引抜き 工種・施工名称など 油圧式杭圧入引抜機据付・解体 数 量 単位 価 金 額 備 考 S0458 00 引抜き A=4, B=2, C=1 田型 単第0 -0110 表 回 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

### スクラップ重量

Y4999

# 工種明細書

明第0059 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど	数量	単位	単 価	金額	備考
現場発生品及び支給品運搬 クレーン装置付BT2t級2.9t吊					SPK24040410 00 A=1,B=2,C=5
片道運搬距離5.0km以下(3.0km超)	1	t			単第0 -0094 表
現場発生品及び支給品積込み・荷卸し クレーン装置付BT2t級2.9t吊					SPK24040411 00 A=1
	1	t			単第0 -0095 表
スクラップ 鉄くずヘビーH1					F0100 00
	1	t			8
*** 単位当たり ***	1	 式			
		Σ0			
į					

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 矢板切断工

Y4999

## 工種明細書

明第0060 表

型 8枚 工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 鋼矢板切断工 SG1D0144001 00 土留種類 3型 A=2 単第0 -0111 表 m \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

#### 支保工(切梁・腹起し)

Y1H03020206 工種明細書

明第0061 表

工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 切梁・腹起し設置工 SG1E0033001 00 11.5 単第0-0096 表 切梁・腹起し撤去工 SG1E0033002 00 11.2 単第0 -0112 表 鋼製支保工 W6200 鋼製山留 一式 別紙 仮設鋼材賃料計算書より 鋼製山留材賃料 (副部材A) S0856 00 1回使用 A=3,B=29,C=1,D=2 供用日数29日 単第0 -0113 表 2.0 鋼製山留材賃料 (副部材B) S0856 00 1回使用 A=4, B=29, C=1, D=2 供用日数29日 0.4 単第0 -0114 表 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 定

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

# Y1H03020701 工種明細書

連明細書 <sub>明第0062 表</sub>

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど	数量	単位	単	価	金	額備考
覆工板・覆工板受桁設置撤去工 推進立坑 覆工板設置面積50m2以下						SG1D0038001 00 A=3,B=1
	42	m2				単第0 -0115 表
覆工板・覆工板受桁設置撤去工 推進立坑 覆工板設置面積50m2以下						SG1D0038001 00 A=3,B=2
	42	m2				単第0 -0116 表
覆工板開閉工 推進立坑 覆工板設置面積50m2以下						SG1D0038002 00 A=1
	42	m2·1回				単第0 -0117 表
覆工板賃料 鋼製すべり止め加工						W6300
4 到達立坑 別紙 仮設鋼材賃料計算書より	1	一式				
受桁・桁受賃料 鋼製山留材 H-350~H-400 4 到達立坑						W6400
別紙 仮設鋼材賃料計算書より	1	一式				
桁受材 [-300×90×10×16						W6500
損料×0.1 (3ヶ月未満)	0.3	t				
ずれ止め材 [ -200×80×7.5×11						W6600
損料×0.1 (3ヶ月未満)	0.6	t				
再生粗粒度アスコン (20)						TTPC00023 00
	0.5	t				
桁受コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB						SPK24040153 00 A=1,B=3,C=3,F=2,H=2,J=1,K=1
人力打設	0.4	m3				単第0 -0102 表

+03020701 工種明細書

明第0062 表

頁0-0081

工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 型枠 SPK24040155 00 一般型枠 A=1, B=1, C=1 鉄筋・無筋構造物 単第0-0006 表 3 m2 基礎砕石 SPK24040034 00 砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下 A=2,B=1,D=1 RC-40 単第0 -0103 表 m2 構造物とりこわし工(無筋構造物) SDT00031 00 機械施工 A=1, B=1, C=2, D=1 単第0 -0119 表 0.4 m3 \*\*\* 単位当たり \*\*\*

07-\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

### 殼運搬処理

Y1H01060105

## 工種明細書

明第0063 表

頁0-0082

コンクリート殻(無筋) 運搬距離13.3km 処分費含む 工種・施工名称など 量 金 額 備 考 価 殼運搬 SPK24040151 00 Co(無筋)構造物とりこわし A=1, B=1, C=2, D=50, E=1 DID区間有り 運搬距離14.4km以下(10.9km超) 単第0-0120 表 m3 投棄料 #0041 C=投棄料 一式 処分費 W0001 コンクリートト殻(無筋) (有)大成商事 2.35 県単価 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 歨

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

### 角型組立マンホール

Y1H03030101

## 工種明細書

明第0064 表

 
 マンホール深
 4.7m
 250

 工
 種
 ・
 施
 工
 名
 称
 な
 ど
  $2500 \times 2500$ 数 量 単位 価 金 額 備 考 角型組立マンホール G0500 マンホール深 4.7m  $2500 \times 2500$ 科目内訳0008号表 箇所 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 舗装版切断

Y1H01060101

## 工種明細書

明第0065 表

頁0-0084

アスファルト舗装版 厚さ15cm以下 工種・施工名称など 量 単位 価 金 額 備 考 舗装版切断 SPK24040306 00 アスファルト舗装版 A=1, B=1, E=1 アスファルト舗装版厚15cm以下 単第0 -0121 表 m \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 舗装版破砕(小規模)

## Y1H01060103 工種明細書

明第0066 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 舗装版破砕積込(小規模土工) 数 量 単位 価 金 額 考 SPK24040018 00 単第0 -0122 表 m2 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 殼運搬処理

Y1H01060105

## 工種明細書

明第0067 表

頁0-0086

運搬距離8.6km <u>アスファルト殻</u> 処分費含む 工種・施工名称など 量 金 額 備 考 殼運搬 SPK24040151 00 舗装版破砕 A=3, B=4, C=2, D=45, E=1 DID区間有り 運搬距離11.0km以下(8.0km超) 単第0 -0123 表 m3 投棄料 #0041 C=投棄料 一式 処分費 W0001 アスファルト殻 カネックス(株) 2.35 県単価 \*\*\* 単位当たり \*\*\*

### コンクリート取壊し

Y1H01060101

## 工種明細書

明第0068 表

無筋 工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 構造物とりこわし工(無筋構造物) 機械施工 数 量 単位 価 金 額 備 考 SDT00031 A=1, B=1, C=1, D=1 単第0 -0048 表 m3 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 殼運搬処理

Y1H01060105

## 工種明細書

明第0069 表

頁0-0088

コンクリート殻(無筋) 運搬距離13.3km 処分費含む 工種・施工名称など 量 金 額 備 考 価 殼運搬 SPK24040151 00 Co(無筋)構造物とりこわし A=1, B=1, C=2, D=50, E=1 DID区間有り 運搬距離14.4km以下(10.9km超) 単第0-0120 表 m3 投棄料 #0041 C=投棄料 一式 処分費 W0001 コンクリート殻(無筋) (有)大成商事 2.35 県単価 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 歨

### 舗装版切断

Y1H01060101 工種明細書

明第0070 表

頁0-0089

アスファルト舗装版 厚さ15cm以下 工種・施工名称など 量 単位 価 金 額 備 考 舗装版切断 SPK24040306 00 アスファルト舗装版 A=1, B=1, E=1 アスファルト舗装版厚15cm以下 単第0 -0121 表 m \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 舗装版破砕(小規模)

## Y1H01060103 工種明細書

明第0071 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 舗装版破砕積込(小規模土工) 数 量 単位 価 金 額 考 SPK24040018 00 単第0 -0122 表 m2 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 殼運搬処理

Y1H01060105

## 工種明細書

明第0072 表

頁0-0091

運搬距離8.6km <u>アスファルト殻</u> 処分費含む 工種・施工名称など 量 金 額 備 考 殼運搬 SPK24040151 00 舗装版破砕 A=3, B=4, C=2, D=45, E=1 DID区間有り 運搬距離11.0km以下(8.0km超) 単第0 -0123 表 m3 投棄料 #0041 C=投棄料 一式 処分費 W0001 アスファルト殻 カネックス(株) 2.35 県単価 \*\*\* 単位当たり \*\*\*

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 下層路盤(歩道部)

Y1H01060403

## 工種明細書

明第0073 表

再生クラッシャーラン RC-30 厚る <u>工種・施工名称など</u> <u>厚さ10cm</u> 数 量 単位 価 金 額 考 下層路盤(歩道部) SPK24040233 00 全仕上り厚100mm 1層施工 A=100, B=3, D=1 RC-30 m2 単第0 -0124 表 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 上層路盤(歩道部)

Y1H01060405

## 工種明細書

明第0074 表

<u>粒度調整砕石 M-30 厚る</u> 工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 厚さ12(10)cm 量 単位 価 金 額 考 上層路盤(歩道部) SPK24040235 00 全仕上り厚120mm 1層施工 A=120, B=2, D=1 M-30 m2 単第0 -0125 表 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 表層(車道・路肩部)

Y1H01060408

## 工種明細書

明第0075 表

<u>厚さ</u>3cm 再生粗粒度アスファルト混合物(20) <u>工種・施工名称など</u> 数 量 単位 価 金 額 考 表層(車道・路肩部) SPK24040241 00 平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) A=1, B=30, C=8, E=5, G=1, H=1, I=1 1層当り平均仕上厚30mm 単第0 -0126 表 m2 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

### 不陸整正

Y1H01060301

## 工種明細書

明第0076 表

補足材3cm 粒度調整砕石 M-30 工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 不陸整正 SPK24040231 00 補足材料有り M-30 A=2,B=9,C=6,E=1 補足材料平均厚さ29mm以上34mm未満 単第0 -0127 表 m2 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 表層(車道・路肩部)

Y1H01060308

## 工種明細書

明第0077 表

<u>厚さ5cm</u> 再生密粒度アスファルト混合物(20) 工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 数 金 額 考 表層(車道・路肩部) SPK24040241 00 平均幅員3.0m超 A=4, B=50, C=6, E=2, G=1, H=1, I=1 1層当リ平均仕上厚50mm 単第0 -0128 表 m2 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

### 溶融式区画線

Y1H01060501

## 工種明細書

明第0078 表

<u>実線 白色 幅15cm</u> 工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 区画線設置(溶融式) SDT00001 00 実線\_15cm A=1, B=1, C=1, D=1, E=1, F=1, G=1, H=1, I=2, J=1 単第0 -0129 表 m \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

### コンクリート取壊し

/1H01060403 **-**

## 工種明細書

明第0079 表

無筋 工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 構造物とりこわし工(無筋構造物) 機械施工 数 量 単位 価 金 額 備 考 SDT00031 A=1, B=1, C=1, D=1 単第0 -0048 表 m3 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 殼運搬処理

Y1H01060105

## 工種明細書

明第0080 表

頁0-0099

コンクリート殻(無筋) 運搬距離13.3km 処分費含む 工種・施工名称など 量 金 額 備 考 価 殼運搬 SPK24040151 00 Co(無筋)構造物とりこわし A=1, B=1, C=2, D=50, E=1 DID区間有り 運搬距離14.4km以下(10.9km超) 単第0-0120 表 m3 投棄料 #0041 C=投棄料 一式 処分費 W0001 コンクリート殻(無筋) (有)大成商事 2.35 県単価 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 歨

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

### 交通誘導警備員

## Y1G02302101 工種明細書

明第0081 表

<u>交通誘導警備員B</u> 量 金 額 備 考 交通誘導警備員 B R0369 00 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

# 費目2 内訳書

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単	価	金	額	備考	
起債事業							X2000	
管路施設(推進工法)(中大口径推進)							Y1H03 (\lambda \sigma^* \mathbf{l} \sigma^* \m	
付帯工(1) (立坑 M2)							Y1H0304 (レベル2)	
仮設管布設工							Y1H010603 (レベル3)	
仮設管布設工 ポリエチレン管 500		元一					Y1H01060301 (\(\nabla^*\) \(\lambda^*\) \(\lambda^*\)	
	5	m					明第0082 表	
道路附属物施設工		一式					Y1H010603 (V^*N3)	
ガードレール撤去 Gr -C-2B							Y1H01060301 (\lambda \cdot \lambda \la	
道路標識移設	16	m					明第0083 表 Y1H01060308 (レベル4)	
	1	本					明第0084 表	
樹木撤去工							Y1H010603 (V^*N3)	
07-*****-00020-10		一式培養	+					

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

# 費目2 内訳書

費目・工種・施工名称など	数量	単 位	単	価	<del></del> 金	額	備考
低木撤去							Y1H01060308 ( \(\nabla \cdot \mathbb{I} \dagger \ma
	2	本					明第0085 表
付帯工(2) (立坑 M4)							Y1H0106 ( \( \bullet \cdot \cdot \bullet \lambda \).
仮設管布設工							Y1H010603 (L^* ll3)
		一式					
仮設管布設工 ポリエチレン管 500							Y1H01060301 ( \(\nabla \cdot \mathbb{I} \takeq \takeq \)
	6	m					明第0086 表
**直接工事費**							-
共通仮設費							-
* * 共通仮設費計 * *							
							-
**純工事費**							
現場管理費							-
07-*****-00020-10		<del> </del>	± <del>+</del>				

07-\*\*\*\*\*-00020-10

# 費目2 内訳書

費目・工種・施工名称など	数	量	単 位	単	価	<del>金</del>	額	  考
* *工事原価 * *								-
-般管理費率								
<del>ì</del>								
2. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2. 2								
-般管理費計								
以日往見印								
. 上 丁市 (平均 上 上								
* 工事価格 * *								
1								
* 消費税相 á額 * *								
16只 ** **								
*工事費 * *								
*工事費計 * *								
07-*****-00020-10			<u> </u>	+ +-				

### 仮設管布設工

Y1H01060301

## 工種明細書

明第0082 表

ポリエチレン管 500 工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 暗渠排水管 SPK24040092 00 据付 波状管及び網状管 450~600mm A=1, B=2, C=3, D=39, F=2, G=5, I=1 シングル 合成樹脂排水材 呼び径500mm 単第0 -0137 表 m \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

### ガードレール撤去

## 工種明細書

明第0083 表

Gr-C-2B 工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 防護柵設置工(Gr) 防護柵撤去 SS000127 00 コンクリート建込 A=2, B=6, C=1, D=1 A,B,C(支柱間隔2m) 単第0 -0138 表 m \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

# Y1H01060308 工種明細書

明第0084 表

工 種 ・ 施 工 名 称 な ど	数量	単位	単 価	金額	備考
標識柱・基礎撤去(路側式)[単柱式・複柱式 単柱式(基礎含む)	]				SS000225 00 A=1,B=3,D=1
[規]2基以下	1	基			単第0 -0139 表
標識柱·基礎設置(路側式)[単柱式·複柱式 単柱式 静電粉体塗装(白色)	]				SS000067 00 A=1,B=3,C=1,D=3,F=1,G=1
柱径 60.5 [規]2基以下	1	基			単第0 -0140 表
道路標識柱(材料) 鋼管柱 60.5mm×3.0m					W2000
静電粉黛塗装(白)	1	本			
規制標識板(材料) 301 ~ 600					W2010
封入1.0倍	1	本			
to to the WANT to a shall be					
* * * 単位当たり * * *	1	式			
		1			

### 低木撤去

Y1H01060308 工種明細書

明第0085 表

工種・施工名称など	数量	単位	単 個	金	額	備考
工 種 ・ 施 工 名 称 な ど 立木切倒し・枝払い切揃え・集積 傾斜補正1.00 密度補正0.60 R2年4月伐木工歩掛						V0020 00
密度補正0.60 R2年4月伐木工歩掛	1	本				単第0 -0141 表
* * * 単位当たり * * *	1	式				
07 ***** 00020 10		1 + 1	<u> </u>			

### 仮設管布設工

Y1H01060301

## 工種明細書

明第0086 表

頁0-0108

ポリエチレン管 500 工種・施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 暗渠排水管 SPK24040092 00 据付・撤去 波状管及び網状管 450~600mm A=3, B=2, C=3, D=39, F=2, G=3, I=1 シングル 合成樹脂排水材 呼び径500mm 単第0 -0143 表 m \* \* \* 単位当たり \* \* \* 式

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

### 推進用鉄筋コンクリート管(泥水)

科目内訳表

科目内訳0001号表

G0100 351 施工名称など 数 量 価 金 額 備 老 単 位 推進用鉄筋コンクリート管 T0001 00 50N-3種-AW6 (A-2) 標準管 1,650mm L=2.43m JBカラ-付 見積 本 60 推進用鉄筋コンクリート管 T0002 00 50N-3種-AW6 (A-2) 半管 1.650mm L=1.20m JBカラ-付 本 見積 1 推進用鉄筋コンクリート管 T0003 00 50N-2種-AW4(A-2)標準管 1.650mm L=2.43m JAカラ-付 見積 本 84 推進用鉄筋コンクリート管 T0004 00 50N-2種-AW4(A-2)半管 1.650mm L=1.20m JAカラ-付 見積 本 緩衝材 T0005 00 推進力伝達材(発泡ポリスチレン) 見積 組 244 切羽坑内作業工 V0100 00 昼間施工 下水道用設計標準歩掛表A-6-29 単第0-0001 表 351 m 坑外作業工 V0105 00 昼間施工 単第0-0002 表 351 m 機械器具損料 W1000 別紙 泥水式推進機械器具損料算定表 一式 \* \* \* 合計 \* \* \* 351

07-\*\*\*\*\*\*-00020-10

港市

## 推進用鉄筋コンクリート管(泥水)

科目内訳表

G0100

科目内訳0001号表

								351	 考	当り
施 工 名 称 な ど	数量	単位	単	価	金	額	備		考	
* * * 単位当たり * * *										
	1	m								
* 00000 40	*	1								

### 泥水運搬処理(推進)

G0150

# 科目内訳表

科目内訳0002号表

3.3km			JH ( U (		パングログ 1 n
施工名称など 泥水処分工(推進) 運搬距離 13.3km	数量	単位	単 価	金額	備   V0010
泥水処分費	1	m 3			単第0 -0003 表 W0001
(有)大成商事 県単価	1.15	t			
* * * 単位当たり * * *	1	m 3			
				-	

### 支圧壁工

科目内訳表

G0200

科目内訳0003号表

☑坑内 施 エ 名 称 な ど		単位	単		金	額	
コンクリート	<u> </u>	+ 12		јш	NZ.	口只	SPK24040153 00
無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB							A=1, B=1, C=2, E=1, F=2, G=1, J=1, K=1
コンクリートポンプ車打設							N-1, D-1, O-2, L-1, 1-2, O-1, 3-1, N-1
コングリードホンノ単打設	17	m3					単第0 -0005 表
型枠	17	IIIO					字形0 -0005 农 SPK24040155 00
一般型枠		-			<del> </del>		A=1,B=1,C=1
鉄筋・無筋構造物							. W ##
lan en en	19	m2					単第0 -0006 表
鉄筋工							SS000099 00
SD345_D13							A=1,B=5,D=1,E=1,F=2,H=1,I=1,J=1,K=3
一般構造物 [規]10t未満							
1	0.17	t					単第0 -0007 表
構造物とりこわし工(鉄筋構造物)							SDT00033 00
機械施工							A=1, B=1, C=1, D=1
					1		
	17	m3					単第0 -0008 表
							SPK24040151 00
Co(鉄筋)構造物とりこわし							A=2,B=1,C=2,D=50,E=1
DID区間有り 運搬距離14.4km以下(10.9km超)					1		
	17	m3					単第0 -0009 表
	11	IIIO					<u> </u>
*** 単位当たり ***		-  -			<del> </del>		
^ ^ ^ 単心ヨたり ^^^	4	/EI SC					
	1	個所					
		-			<del> </del>		
					1		
		-			1		

#### 送・排泥設備工

科目内訳表

G0300

科目内訳0004号表

下水道用設計標準歩掛表B-28-1 施工名称など 量 単位 価 金 額 送排泥管設置撤去工 V0150 00 泥水式推進 呼び径 1,650mm 下水道用設計標準歩掛表B-28-12 一式 単第0-0010 表 送泥ポンプ据付撤去工 SG1D0104007 00 泥水式推進 定速ポンプ(150型)・可変速ポンプ(150型) 単第0-0011 表 排泥ポンプ据付撤去工 SG1D0104008 00 泥水式推進 定速ポンプ(150型)・可変速ポンプ(150型) 単第0-0012 表 中継ポンプ据付撤去工 SG1D0104009 00 泥水式推進 単第0 -0013 表 SG1D0104010 00 計測機器類設置撤去工 泥水式推進 可変速モータ 箇所 単第0 -0014 表 ポンプ及び計測機器類機械器具損料算定等 W4000 別紙 損料算定表 **左一** \* \* \* 単位当たり \* \* \*

07-\*\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

#### 泥水処理設備工

科目内訳表

G0400

科目内訳0005号表

頁0-0114

下水道用設計標準歩掛表B-29-1 施工名称など 数 量 単位 価 額 ユニット式一次処理機据付撤去工 SG1E0105101 00 小口径泥水・泥水式推進 A=4.B=1 ユニット式一次処理機 4.0m3/min 基 単第0 -0015 表 1 攪拌式水槽据付撤去工 SG1E0105008 00 泥水式推進 A=4, B=1泥水槽(攪拌式水槽) 25m3 槽 単第0-0016 表 2 水槽据付撤去工 SG1E0105010 00 小口径泥水・泥水式推進 A=1.B=1 水槽(沈澱槽等) 10m3 単第0 -0017 表 水槽据付撤去工 V0160 00 泥水式推進 水槽(CMC槽) 3m3 単第0 -0018 表 処理設備付帯作業工 SG1D0105102 00 小口径泥水・泥水式推進 A=1.B=2 一次処理の場合 **左一** 単第0-0019 表 処理設備機械器具損料 W4500 別紙 損料算定表 一式. V0180 作泥材 00 1.650mm 一式 単第0-0020 表 \*\*\* 単位当たり \*\*\*

07-\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

#### 立坑基礎工

## 科目内訳表

科目内訳0006号表 G0600 M2立坑 個所 当り 施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 コンクリート SPK24040153 00 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB A=1, B=3, C=2, F=2, H=2, J=1, K=1 人力打設 単第0 -0021 表 14 m3 基礎砕石 SPK24040034 00 砕石の厚さ17.5cmを超え20.0cm以下 A=4, B=1, D=1 RC-40 単第0-0022 表 47 m2 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 個所

07-\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

#### 立坑基礎工

## 科目内訳表

科目内訳0007号表 G0650 M4立坑 個所 当り 施工名称など 数 量 単位 価 金 額 備 考 コンクリート SPK24040153 00 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB A=1, B=3, C=2, F=2, H=2, J=1, K=1 人力打設 単第0 -0021 表 8 m3 基礎砕石 SPK24040034 00 砕石の厚さ17.5cmを超え20.0cm以下 A=4, B=1, D=1 RC-40 単第0-0022 表 27 m2 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 個所

07-\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

### 角型組立マンホール

科目内訳表

G0500

科目内訳0008号表

施 工 名 称 な ど	数量	単位	単	価	金	額	備    考
鋳鉄製マンホールふた(雨水用)							T0013 00
境港市型、 600、T-25							
見積	1	組					
組立マンホール調整金具		МП					TTK0586 00
H = 2 5 mm							
	1	組					
組立マンホール用調整リング		7,42					TTK0581 00
径600 H = 5 c m							
	1	個					
蓋(受枠とも)及び調整Coブロック据付工							SG1D0044004 00
							A=1
下水道用設計標準歩掛表A-2-4	1	組					単第0 -0023 表
頂版ブロック							T0100 00
H=300							
2500 × 2500		_					
見積	1	個					
中間ブロック							T0110 00
H=1500							
2500×2500 見積	1	個					
	<u> </u>	旧					T0120 00
H=1800							13.23
2500 × 2500							
見積	1	個					
基礎ブロック(B)							T0130 00
H=1500							
2500 × 2500							
見積	1	個					
削孔							T0140 00
HP 1650用		-					
見積		箇所					

### 角型組立マンホール

科目内訳表

G0500

科目内訳0008号表

ン <u>ホール深 4.7m 2500</u> 施 エ 名 称 な ど	× 2500 数 量	単位	単	価	金	額	備	1 <u>箇所</u> 考
削孔 VU 500用							T0150 00	
見積	1	箇所						
削孔 VU 400用							T0160 00	
見積	1	箇所						
耐摩耗板 t=20mm							T0170 00	
見積	1	箇所						
基礎ブロック(B)設置工 H=1500(足掛金物付)							VM010 00	
· 	1	個					単第0 -0024	表
基礎ブロック設置工 H=1800(足掛金物付)							VM011 00	
見積	1	個					単第0 -0025	表
中間ブロック設置工 H=1500(足掛金物付)							VM012 00	
見積	1	個					単第0 -0026	表
頂版ブロック設置工 H=300(足掛金物付)							VM013 00	
見積	1	個					単第0 -0027	表
底部工(組立式)							SG1D0053001 00	1, E=1, F=0.63, G=2, H=
インバート及び敷モルタル	1	箇所					=3,L=2,N=2,P=1,Q=2 単第0 -0028	, R=9.0, S=1
* * * 単位当たり * * *								
1 1	1	箇所 第二						

切羽坑内作業工

V0100

# 施工単価表

単第0 -0001 表

型間施工		,,,	下水道	直用設計標準歩掛表A	-6-29	1 m 当!
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金額	備	考
トンネル世話役					RTPC00026	
	1	人				
						9
トンネル特殊工					RTPC00024	
	2	人				
						9
トンネル作業員					RTPC00025	
	1	人				
						9
推進工法用滑材(一次 + 二次注入)					F000000001	
パイプコート	1,073	L				
平均注入量198.7L/m×5.4m/日						
諸雑費					#09	
	4	%				
4 N/42 (+1 / <del>14</del> )+ C)+ E					00	
1m当り(計/推進日進量)					+00	
*** 単位当たり ***	1	m				
DC エル第四部計構進出す A C 20						
R6 下水道用設計標準歩掛表 A-6-29						

坑外作業工

V0105

## 施工単価表

単第0 -0002 表

頁0-0120

昼間施工 名称・規格など \_\_\_\_\_\_ 数 単位 単 金 額 特殊運転手 RTPC00006 人 1 特殊作業員 RTPC00001 人 1 普通作業員 RTPC00002 人 1m当り +00 \* \* \* 単位当たり \* \* \* m 平均日進量 5.4m/日 R6 下水道用設計標準歩掛表 A-6-29

施工単価表

水処分工(推進)	V0010	施	iΙ	単 佃	i 表		単第0 -0003 表		頁0-(	
<u>搬距離 13.3km</u>	*** =	134 / <del>2.</del>	**	/ <del>=</del>		女舌	/ <del>#</del>	100	<u>m 3</u> 考	≝
ろります。	数量	単位	単	価	金	額	備 V0011	単第0.	<del></del>	
	7.8	日					70011	+\130	0001 ·LC	
* * * 合計 * * *	100	m 3								
* * * 単位当たり * * *	1	m 3								
推進工法用設計積算要領 高耐荷力管推進工法編P143準拠 日推協2013年改訂版										

汚泥吸排車運転(推進)

V0011

## 施工単価表

単第0 -0004 表

頁0-0122

名称・規格など 数 量 単位 単 価 金 額 一般運転手 RTPC00007 人 1 軽油 TTPC00013 小型ローリー (パトロール給油) 48 L 汚泥吸排車損料 M0012 3.1~3.5 t 1.33 供用日 機損P247 諸雑費 #91 式 1 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 日 推進工法用設計積算要領 高耐荷力管推進工法編P143準拠 日推協2013年改訂版

# SPK24040153 施工単価表 #第0 -0005 表

頁0-0123 当り

コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB

コンクリートポンプ車打設

79.04% 市場単価構成比:

標準単価: 0.00%

代表機労材規格 備考 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) コンクリートポンプ車 コンクリートポンプ車 MTPC00050 トラック架装・ブーム式 トラック架装・ブーム式 4.07% MTPT00050 圧送能力90~110m3/h 圧送能力90~110m3/h その他(機械) その他(機械) EK009 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 8.77% RTPT00002 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 2.96% RTPT00009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 2.84% 特殊運転手 運転手(特殊) RTPC00006 1.83% RTPT00006 その他(労務) その他(労務) ER009 レディーミクストコンクリート 生コンクリート TTPCD0010 高炉 18-8-40 78.22% 高炉 24-12-25(20) W/C 55% TTPT00343 W/C60%以下 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 小型ローリー(パトロール給油) TTPT00013 0.82%

当り

## SPK24040153 施 工 単 価 表 単第0 -0005 表

コンクリート

コンクリートポンプ車打設 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 機械構成比: 4.11% 材料構成比: 79.04% 市場単価構成比:

0.00% 標準単価:

<b>践恍悚戏记:</b>	4.11%		0.85%	材料铺放记: 79.0	U <del>4</del> %	川小型	平1111111111111111111111111111111111111		J.00%	惊华中1曲:		
代表	機労材	規格	構成比	単価(積算地区)	代	表	機労材	規格	图(東京地区)	単価(東京地区)	備	考
責算単価					積算導	単価					E9999	
A=1	無筋・鉄筋	<b>万構造物</b>			B=1		コンクリ	リートオ	ペプ車打設			
C=2	18-8-40BB				E=1		設計日打	「設量10	0m3以上100m3未清	毒		
F=2	一般養生				G=1		圧送管延	<b>E長距</b> 離	<b>運長無し</b>			
J=1	-				K=1		- (全ての	費用)				
							<b>,</b> —					
					+							
					-							
					1							
					1						1	

# SPK24040155 施 工 単 価 表 単第0 -0006 表

当り

頁0-0125

鉄筋・無筋構造物 400 00% 材料構成比: 押進出価・ 古担畄価様式と・ 0 00%

	00.00% 材	·料構成比: 0.0	0% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	2 <b>=</b> 17
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	─────────────────────────────────────	備考
型わく工	1円パルし	干叫(恨异地位)	型わく工	丰岡(米示地区)	RTPC00010
至17~工	46.19%		至りてエ		RTPT00010
	40.19%				KIPIUUUIU
   普通作業員			普通作業員		RTPC00002
自旭作来見	25.55%		自也作来其		RTPT00002
	25.55%				K11 100002
土木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009
	9.57%				RTPT00009
	0.07.70				
その他(労務)			その他(労務)		ER009
( )			(,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		
積算単価			積算単価		EP001
A=1 一般型枠			B=1 鉄筋・無筋構造物		
C=1 -(全ての費用)					

施工単価表

鉄筋工 SD345 D13

単第0-0007 表

並大用力 SD345_D13 —— А	SS000099 <u>G構造物 [規]10t</u>		·	— іш	4 1		甲第0-0007 表	1 t 当じ
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金	額	備	考
鉄筋工が加工・組立共	1.000	t					TSPC00001	
異形棒鋼 SD345 D13	1.030	t					TTPC00001	1*1.03
諸雑費	1	一式					#91	
*** 単位当たり ***	1	t						
A=1 - D=1 一般構造物 F=2 [規]10t未満			B=5 E=1 H=1	SD345_D - -	13			
I=1 - 地下構造物			J=1	-				
			1-4- 1-4-		<u> </u>			

施工単価表

構造物とりこわし工(鉄筋構造物) 機械施工

SDT00033

単第0-0008 表

機械施工	30100033	75 -	<i>-</i> '	,,,			平第0 -0000 衣 1	m3	当1)
│ 名称・規格など	数量	単 位	単	価	<u>金</u>	額	備	考	
昼間_鉄筋構造物【手間のみ】   機械施工   時間的制約なし	1.000	m3	·				TDT001573	-	
諸雑費	1	一式					#91		
* * * 単位当たり * * *	1	m3							
A=1 昼間施工 C=1 -			B=1 7 D=1 1	機械施工 時間的制	-    約なし				

SPK24040151 施工単価表 #第0 -0009 表

Co(鉄筋)構造物とりこわし 機械構成比: 41.69%

DID区間有り 運搬距離14.4km以下(10.9km超)
43.88% 材料構成比: 14.43% 市場単価構成比:

当り 神神 出価・

(55) (鉄筋) 構造物とりとりと 機械構成比: 41.69% 労務構成比:		料構成比: 14.4		0.00%	標準単価:	3 =
代表機労材規格	構成比	单価(積算地区)	一 代 表 機 労 材 規	格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]	1147-20	一一两 ( 1只 <del>开</del> 20 匹 )	ダンプトラック[オンロード	・ディーゼル1	十個(水水)	MTPC00018T1
10t積級	41.69%		10t積級	<i>y</i> , <i>⊆y</i> ,		MTPT00018T1
(タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)			(タイヤ損耗費及び補修費	(良好)を含む)		
(* * * * * * * * * * * * * * * * * * *			(* * * * * * * * * * * * * * * * * * *	(24/2)		
一般運転手			運転手(一般)			RTPC00007
	43.88%		,			RTPT00007
軽油			軽油パトロール給油			TTPC00013
小型ローリー(パトロール給油)	14.43%					TTPT00013
イキ ケケ ソノ / IT			7=55 W /T			<b>ED</b> 004
積算単価			<b>積算単価</b>			EP001
C=2				.4km以下(10.9km超)		
C=2			D=30 建加促性酶14	·.4kii以下(10.3kii)但)		
L-1 -(主での負用 <i>)</i> 						

## 施工単価表

単第0 -0010 表 送排泥管設置撤去工 V0150 呼び径 1.650mm 下水道用設計標準歩掛表B-28-12 泥水式推進 名称・規格など 数量 単位 土木一般世話役 RTPC00009 送泥管 5.50 人 1.11+0.93+3.46 土木一般世話役 RTPC00009 排泥管 人 5.50 1.11+0.93+3.46 配管工 RTPC00022 送泥管 12.00 人 1.86+1.48+8.66 配管工 RTPC00022 排泥管 12.00 人 1.86+1.48+8.66 普通作業員 RTPC00002 送泥管 人 8.16 1.86+1.11+5.19 普通作業員 RTPC00002 排泥管 8.18 人 1.86+1.11+5.19 鋼管損料 W2100 送泥用 150mm 走一 1 見積 鋼管損料 W2110 排泥用 150mm 1 一式 見積 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 走一 1 地上・立坑用 L1送泥=L排泥=Lp+H = 30.0+7.086 = 37.1(m)坑内用」 L2送泥=L排泥=推進延長 - (5m+3m×n)  $= 351.220 - (5m+3m \times 0)$ = 351.220 - (5m+0) = 346.2(m)

送泥ポンプ据付撤去工

SG1D0104007 施工単価表

単第0 -0011 表

記がびたった。 記水式推進 定速	ポンプ(150型)	· 可変速ポン	ンプ(150型)	1	1 台 当 備 考
名称・規格など	数 量	単位	単 価	金額	
土木一般世話役	1.0	人			RTPC00009
特殊作業員	1.5	人			RTPC00001
配管工	1.5	人			RTPC00022
普通作業員	1.5	人			RTPC00002
電工	1.0	人			R0090
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊 オペレータ付	1.0	日			KTPC00023 長期割引適用外
*** 単位当たり ***	1	台			
A=2 定速ポンプ(150型)・可変速ポン	プ(150型)				

SG1D0104008 施工単価表

排泥ポンプ据付撤去工 泥水式推進

単第0 -0012 表

泥水式推進 定速	<u>ポンプ(150型)</u>	<u>・可変速ポン</u>	<u>ノプ(150型)</u>		台 当じ
│ 名称・規格など	数量	単位	単 価	金 額	備考
土木一般世話役	1.0	人			RTPC00009
特殊作業員	1.5	人			RTPC00001
配管工	1.5	人			RTPC00022
普通作業員	1.5	人			RTPC00002
電工	1.0	人			R0090
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊 オペレータ付	1.0	日			KTPC00023 長期割引適用外
* * * 単位当たり * * *	1	台			
A=2 定速ポンプ(150型)・可変速ポン	′プ(150型)				

中継ポンプ据付撤去工

## SG1D0104009 施 工 単 価 表

頁0-0132

単第0 -0013 表 泥水式推進 名 称 ・ 規 格 な ど 数量 単位 単 金 額 土木一般世話役 RTPC00009 1.0 人 配管工 RTPC00022 人 1.0 普通作業員 RTPC00002 2.5 人 電工 R0090 1.0 人 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 台

SG1D0104010 施工単価表 #第0 -0014 表

計測機器類設置撤去工

泥水式推進 可变	<u>速モータ</u>				<u>1 箇所 当り</u>
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単 位	単 価	金額	備考
土木一般世話役	1.0	人			RTPC00009
電工	1.0	人			R0090
普通作業員	2.5	人			RTPC00002
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 4.9t吊 オペレータ付	1.0	日			KTPC00043 長期割引適用外
* * * 単位当たり * * *	1	箇所			
A=2 可変速モータ					

ユニット式一次処理機据付撤去工

# SG1E0105101 施工単価表

単第0 -0015 表

ユニット式一次処理機構的銀云工 小 <u>口径泥水・泥水式推進</u> ユニ	- 337E0103 <u>:ット式一次処理</u>		nin	, ,,—	1 /		平年0-0010 衣	1 基	当り
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単 位	単	価	金	額	備	<del> </del>	
土木一般世話役	2.000	人					RTPC00009		
特殊作業員	3.500	人					RTPC00001		
普通作業員	4.500	人					RTPC00002		
電工	2.000	人					R0090		
溶接工	2.000	人					RTPC00019		
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 25t吊 オペレータ付	2.000	日					KTPC00014 長期割引適用外		
* * * 単位当たり * * *	1	基							
A=4 ユニット式一次処理機 4.0m3/mi	n		B=1	据付撤去	<del>_</del> <del>_</del> <del>_</del> <del>_</del> <del>_</del> <del>_</del>				
	1	1	1				1		

攪拌式水槽据付撤去工

SG1E0105008 施工単価表

単第0 -0016 表

泥水式推進	<u>水槽(攪拌式水槽)</u>	25m3			千为0 ·0010 · 12	<u>1 槽 当り</u> 考
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金額	備	
土木一般世話役	1.000	人			RTPC00009	
特殊作業員	1.000	人			RTPC00001	
普通作業員	1.500	人			RTPC00002	
電工	1.000	人			R0090	
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊 オペレータ付	1.000	日			KTPC00023 長期割引適用外	
* * * 単位当たり * * *	1	槽				
A=4 泥水槽(攪拌式水槽) 25m3			B=1 据付	散去		

SG1E0105010 施 工 単 価 表 単第0 -0017 表

水槽据付撤去工

小 <u>口径泥水・泥水式推進 水槽</u>	SG1E0105 <u>f(沈澱槽等) 10</u> m		<i>,</i> —	- IP	4 6		平 第 0 - 0 0 1 / · 衣	1 槽	当り
名称・規格など	数量	単位	単		金	額	備	<u>'                                  </u>	
土木一般世話役		, ,		) pag	<u> </u>	нл	RTPC00009	<u>_</u>	-
	1.000	人							
特殊作業員	4 000	1					RTPC00001		
	1.000	人							
							RTPC00002		
	1.500	人							
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型)	4 000						KTPC00043		
4.9t吊 オペレータ付	1.000	日					長期割引適用外		
							区别到了地面기		
* * * 単位当たり * * *	1	槽							
A=1 水槽(沈澱槽等) 10m3			B=1	据付撤去	5				

水槽据付撤去工 泥水式推進 施工単価表

単第0 -0018 表

泥水式推進 水槽	(CMC槽) 3m3					1 槽 当5
│ 名称・規格など	数量	単位	単 価	金額	備	考
土木一般世話役	0.5	人			RTPC00009	
特殊作業員	1	人			RTPC00001	
普通作業員	1.5	人			RTPC00002	
電工	0.5	人			R0090	
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 4.9t吊 オペレータ付	0.5	日			KTPC00043 長期割引適用外	
諸雑費	1	一式			#91	
*** 単位当たり ***	1	槽				
推進工法用設計積算要領 泥水式推進工法編(2021年改訂版) P215 表2.5-59						

# SG1D0105102 施工単価表

処理設備付帯作業工 S

鱼 他 表 単第0 -0019 表

<u>▶□径泥水・泥水式推進 −次</u>	欠処理の場合							1	式 当じ
│ 名称・規格など	数量	単位	単	価	金	額	備		考
土木一般世話役	0.5						RTPC00009		
	2.5	人							9
							R0090		9
	2.5	人							
									9
配管工	3.0	人					RTPC00022		
	3.0								9
溶接工							RTPC00019		
	2.0	人							
<u></u> 杜孙 <i>佐</i> 翌早							DTDC00004		9
│ 特殊作業員 │	2.0	人					RTPC00001		
	2.0								9
普通作業員							RTPC00002		
	4.0	人							0
   <賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型)							KTPC00043		9
1.9t吊 オペレータ付	2.5	日					K11 0000 <del>4</del> 3		
							長期割引適用外		
諸雑費							#09		
	1	%							
* * * 単位当たり * * *	1	一式							
				, <del></del> · - ·	# I= I E		-		
A=1 一次処理の場合			B=2	処理設備	<b>構規格 2.0, △</b>	4.0m3/m	lin		
	1	1	1		1		l .		

作泥材

V0180

# 施工単価表

単第0 -0020 表

1,650mm					1 200 00=0 00	1 式 当じ 考
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金 額	備	考
粘土 25kg袋入り	14.5	t			T0007	
ベントナイト					<u>見積</u> T0008	
25kg袋入り	2,418	kg			見積	
泥水調整剤 CMC泥水調整剤	48.4	kg			T0009	
水	43.5	t			T0006	
諸雑費	1	一式			#91	
*** 単位当たり ***	1	一式				

# SPK24040153 施 工 単 価 表 単第0 -0021 表

当り

頁0-0140

コンクリート 

	29.40% 材	料構成比: 70.6	60% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	
代 表 機 労 材 規 格	構成比	単価(積算地区)		単価(東京地区)	備考
普通作業員	13.20%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	7.51%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	6.69%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート 高炉 18-8-40 W/C60%以下	70.60%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPCD0010 TTPT00343
積算単価			積算単価		E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物 C=2 18-8-40BB H=2 現場内小運搬無し K=1 -(全ての費用)			B=3 人力打設 F=2 一般養生 J=1 -		

# SPK24040034 施工単価表 #第0 -0022 表

当り

頁0-0141

標準単価: 材料構成比: 25.84% 市場単価構成比: 69.17% 0.00% 代表機労材規格 備考 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) <賃>バックホウ(クローラ型) バックホウ KTPC00018 クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3) 4.96% KTPT00018 排1~3,2011,2014 山積0.8m3(平積0.6m3) その他(機械) その他(機械) EK009 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 33.14% RTPT00002 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 14.04% 特殊運転手 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 13.23% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 8.28% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009 再生クラッシャーラン 再生クラッシャーラン TTPC00008 RC-40 21.33% RC-40 TTPT00008 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 小型ローリー (パトロール給油) 4.48% TTPT00013

07-\*\*\*\*-00020-10

基礎砕石

砕石の厚さ17.5cmを超え20.0cm以下

RC-40

境 港 市

## SPK24040034 施 工 単 価 表

頁0-0142

砕石の厚さ17.5cmを超え20.0cm以下 機械構成比: 4.99% 労務構成比:

RC-40

単第0 -0022 表

機械構成比:	60mを超え20.00m以下 4.99%	69.17% 材: 構成比	料構成比: 25.84 <sup>9</sup> 単価(積算地区)	% 市場単価構成比: 代 表 機 労 材 規	0.00%	標準単価: 単価(東京地区)	備考
その他(材料)	一般为例况恰	作りないし	半训(傾昇地位)	<u>代表 機 カ 材 ス</u> その他(材料)	兄 恰(宋尔地区)	半個(宋尔地区)	EZ009
責算単価			;	<b>積算単価</b>			EP001
A 4	71.T.O.G. +47. 5 - 17. = 00	0		D 4			
A=4 D=1	砕石の厚さ17.5cmを超え20 -(全ての費用)	.UCM以下		B=1 RC-40			

蓋(受枠とも)及び調整Coブロック据付工

 SG1D0044004
 施工単価表

頁0-0143

下水道用設計標準步掛表A-2-4 名称・規格など 数量 単位 土木一般世話役 RTPC00009 人 0.13 特殊作業員 RTPC00001 人 0.13 普通作業員 RTPC00002 0.26 人 <賃>トラッククレーン(油圧伸縮ジブ型) KTPC00024 4.9t吊 オペレータ付 0.13 日 諸雑費 #09 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 組 1 A=1

施工単価表

基礎ブロック(B)設置工	VM010	施	1 上	<b>早</b> 間	〕表		単第0 -0024 表	4	貝U- 個	-0144 
H=1500 (足掛金物付) 名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	<u>見積</u> 価	金	 額		1	<u>'''</u> 考	当り
土木一般世話役 送泥管	0.42	人	<del>-</del>	ІЩ	<u> </u>	155	RTPC00009			9
特殊作業員	1.26	人					RTPC00001			9
普通作業員	1.26	人					RTPC00002			9
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 60t吊 オペレータ付	0.42	日					KR006021			
諸雑費	4	%					#09 × 労務費			
*** 単位当たり ***	1	個								
平均日進量 5.4m/日 R6 下水道用設計標準歩掛表 A-6-29										

施工単価表

単第0 -0025 表

-1800(足掛金物付)					1	
名称・規格など	数量	単位	単 価	金 額	備	考
土木一般世話役 送泥管	0.31	人			RTPC00009	
特殊作業員	0.93	人			1.11+0.93+3.46 RTPC00001	9
***	0.93					9
普通作業員	0.93	人			RTPC00002	9
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 60t吊 オペレータ付	0.31	日			KR006021	9
諸雑費	4	%			#09 × 労務費	
*** 単位当たり ***	1	個				
平均日進量 5.4m/日 R6 下水道用設計標準歩掛表 A-6-29						

基礎ブロック設置工

施工単価表

中間ブロック設置工	VM012	施	i I	単。但	<b>表</b>		単第0 -0026 表	4		·0146
H=1500(足掛金物付)	数量	X /÷	単	<u>見積</u> 価	金	タモ マ	/#	1	<u>個</u> 考	<u>当り</u>
名 称 ・ 規 格 な ど 土木一般世話役 送泥管	0.28	<u>単位</u> 人		<u>1</u> Щ	<u>亚</u>	額	備 RTPC00009 1.11+0.93+3.46		_ 专	9
特殊作業員	0.84	人					RTPC00001			9
普通作業員	0.84	人					RTPC00002			9
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 60t吊 オペレータ付	0.28	日					KR006021			
諸雑費	4	%					#09 × 労務費			
*** 単位当たり ***	1	個								
平均日進量 5.4m/日 R6 下水道用設計標準歩掛表 A-6-29										

# 施工単価表

頂版ブロック設置工 H=300(足掛金物付) 名称・規格など	VM013	施		早位	入表		単第0 -0027 表	1	個	-0147 <u>当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単	<u>見積</u> 価	金	額	備		考	
土木一般世話役 送泥管	0.14	人	·			- AX	RTPC00009 1.11+0.93+3.46			9
特殊作業員	0.43	<b>A</b>					RTPC00001			9
普通作業員	0.43	人					RTPC00002			9
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 60t吊 オペレータ付	0.14	日					KR006021			
諸雑費	4	%					#09 × 労務費			
* * * 単位当たり * * *	1	個								
平均日進量 5.4m/日 R6 下水道用設計標準歩掛表 A-6-29										

底部工(組立式) SG1D00530

## ѕсіроо53001 施工単価表

単第0 -0028 表

1	<u>ノバート及び敷モ</u>	ルタル						1 箇月	<u>F</u>
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金	額	備	考	
再生クラッシャーラン R C - 4 0	0.000	m3					TTPC00008		
コンクリート 小型構造物 18-8-25(20)BB 人力打設	0.630	m3					SPK24040153	単第0-0029	表
Eルタル上塗工(マンホール用)	9.000	m2					SG1E0044003	単第0-0030	表
* * * 単位当たり * * *	1	箇所							
A=2 RC-40 D=0.001 砕石厚(m) F=0.63 インバートコンクリート工使用	数量(m3)		C=0.001 E=1 G=2	砕石面和 - 小型構i					
H=3 人力打設 L=2 一般養生 P=1 -			I=3 N=2 Q=2	18-8-25 現場内/					
R=9 モルタル上塗工使用数量(m2)			S=1	高炉					
砕石の使用量(m3) = 面積(m2) * 厚さ(m) * = 0.001(m2) * 0.001(m)	(1+ロス率) *(1+0.2)=	0.000(m3)	) 小数第4位	四捨五入小	数第3位止め				

## SPK24040153 施 工 単 価 表

単第0 -0029 表

当り

頁0-0149

コンクリート 小型構造物 18-8-25(20)BB 機械構成比: 0.00%

人力打設 神神 半浦・ オオキシル様ぱレレ・ 古担畄価基式と・

N空桶這物 18-8-25(20)BB 機械構成比:	人刀打破 42.01% 材	料構成比: 57.99	% 市場単価構成比:	0.00%		™3 ∃'
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規	各(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員			普通作業員			RTPC00002
	22.75%					RTPT00002
┸ <del>┈</del> ⋒╖╨╧╧						DTDOOOOO
土木一般世話役	9.31%		土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
	9.31%					K1P100009
			特殊作業員			RTPC00001
	7.89%		19/11/1/2			RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)			ER009
レディーミクストコンクリート			生コンクリート			TTPC00003
レティーミクスドコンフラード - 高炉 18-8-20(25)	57.99%		ニコンフリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%			TTPT00343
W/C60%以下	37.33%		BJX			111 100040
, 600%-52( )						
<b>積算単価</b>			<b>積算単価</b>			E9999
. I. Til 1#1/# 1/#			D 0 1 ±1±±0			
A=2 小型構造物			B=3 人力打設			
C=3 18-8-25(20)BB H=2 現場内小運搬無し			F=2 一般養生			
H=2 現場内小運搬無し K=1 -(全ての費用)			J=1 -			
(土(の具用)						

モルタル上塗工(マンホール用)

SG1E0044003

#### 施工単価表

単第0-0030 表

頁0-0150

名称・規格など 数 量 単位 金 額 左官 R0350 人 0.33 普通作業員 RTPC00002 0.33 人 単第0-0031 表 モルタル練 SPK24040154 高炉 0.020 m3諸雑費 #92 走一 1 \* \* \* 単位当たり \* \* \* m2 モルタル厚(mm) B=1 高炉 A=20 モルタルの使用量(m3) = 面積(1m2) \* モルタル厚(mm) / 1000 = 1m2 \* 20(mm) / 1000 = 0.020(m3) 小数第4位四捨五入小数第3位止め

モルタル練

## SPK24040154 施 工 単 価 表

単第0 -0031 表

当り

頁0-0151

機械構成比: 0.00% 労務構成比:	83.30% 材	料構成比: 16.7	0% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	55.43%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	27.71%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
セメント(高炉B) 25kg袋入	11.28%		セメント 高炉B 25kg袋入		TTPC00063 TTPT00063
コンクリート用砂 5mmまで {砂細目(洗い)} 県単価P36	5.42%		砂 細目(洗い)		TTPC00066 TTPT00066
積算単価			積算単価		EP001
A=1 高炉			B=1 -(全ての費用)		

施丁単価表

ダンプトラック運転工	V0060	儿巴		# 11			単第0-0032 表
4 <u>t車      借</u>	<u>:上げ方式</u>			現場か	ら仮置き場		1 m 3 当!
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金	額	
一般運転手							RTPC00007
	0.64	人					
							0.16×4
軽油							TTPC00013
小型ローリー(パトロール給油)	23.2	L					
							5.8×4
ダンプトラック損料							V0061 単第0-0033 表
4 t 車	1	日					
							1/4004
タイヤ損耗費	4	n±88					K1004
ダンプトラック4 t 良好	4	時間					
計							+00
							+00
1 m 3 当り							+00
		m 3					
		1113					1日当運搬土量16.2m3(2.996m3/m×5.4m/日
							THE TAX MALE TO TEMPO (E1000 MIC) MIX OF MIN H
* * * 単位当たり * * *	1	m 3					
推進工法用設計積算要領							
小口径管推進工法(低耐荷力管推進工法編)							
2022年改訂版日本推進技術協会P322参照							

施工単価表

ダンプトラック損料 4 <u>t 車</u>	V0061	<b>几也</b>	上 早	1		単第0 -0033 表		当 <u>り</u>
名称・規格など	数量	単 位	単 価	金	額	備	1 日 考	<u>= '</u>
ダンプトラック 4t車	1	日				M0020		
						機損P147		
ダンプトラック 4t車	4	h				M0021		
						機損P147		
*** 単位当たり ***	1	日						

## SPK24040007 施 工 単 価 表 単第0 -0034 表

当り

頁0-0154

積込(ルーズ) 士砂

特殊運転手

軽油

積算単価

A=1

バックホウ(クローラ型)

山積0.8/平積0.6m3

標準型・排2014

代表機労材規格

小型ローリー(パトロール給油)

土砂

土量50.000m3未満

材料構成比:\_\_\_\_\_18.69% 市場単価構成比: \_\_\_\_\_0.00% 標準単価: 備考 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) バックホウ(クローラ型) MTPC00153 標準型・排2014 MTPT00153 43.43% 山積0.8/平積0.6m3) RTPC00006 運転手(特殊) RTPT00006 37.88% 軽油パトロール給油 TTPC00013 18.69% TTPT00013 積算単価 EP001 B=1 土量50,000m3未満

SPK24040002 施 工 単 価 表 単第0 -0035 表 土砂等運搬

標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) 機械構成比・ 45.5% 党務構成比・

DID区間有り 距離31.5km以下(19.5km超) 39.52% 材料構成比: 14.89%

当り

					間3 ヨワ
機械構成比: 45.59%	39.32% // 構成比	単価(積算地区)	9% 10場半価構成に. 0.00% 代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	
10 衣 機 カ 杓 尻 悄	作りないし	半洲(傾昇地区)	1C 衣 機 カ 树 焼 恰(果京地区) ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]	半洲(宋尔地区)	MTPC00018T1
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]	4F F00/				
10t積級	45.59%		10t積級		MTPT00018T1
(タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)			(タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		
40 VEI +			NEXT TO A SECOND		
一般運転手			運転手(一般)		RTPC00007
	39.52%				RTPT00007
軽油			軽油パトロール給油		TTPC00013
小型ローリー (パトロール給油)	14.89%				TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 標準			B=1 バックホウ山積0.8m3(平積0.6	Sm3)	
C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む)			D=2 DID区間有り		
E=48 距離31.5km以下(19.5km超)					

裏込注入工

SG1D0109002

#### 施工単価表

単第0 -0036 表

頁0-0156

泥水式・泥濃式推進 名称・規格など 数 量 単位 単 価 金 額 考 トンネル世話役 RTPC00026 1.0 人 トンネル作業員 RTPC00025 人 2.0 9 特殊作業員 RTPC00001 1.0 人 9 普通作業員 RTPC00002 2.0 人 9 裏込注入材料 F0000000003 混合済み 3,968.000 L 124\*32 諸雑費 #09 3 % 1m当り(計/裏込日進量) +00 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 1 m 砂質土・粘性土 呼び径 1,650mm B=8 A=1 元押 昼間施工 C=1 D=3 【F】注入材料(L)

目地モルタルエ

SG1D0110001 施工単価表

頁0-0157

単第0 -0037 表 箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単 金 額 トンネル世話役 RTPC00026 4.9 人 トンネル作業員 RTPC00025 人 48.8 単第0-0031 表 モルタル練 SPK24040154 高炉 0.21 m3 諸雑費 #92 走一 1 1箇所当り(計/100箇所) +00 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 箇所 1 A=8 呼び径 1,650mm B=1 高炉

施工単価表

機-12\_発動発電機運転

V0200

単第0-0038 表

ディーゼルエンジン駆動 350/400kVA 排と	<u> </u>	2次基準値	)		+330 0000 A	1 日 当じ
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金額	備	考
軽油					TTPC00013	
小型ローリー (パトロール給油)	215.6	L				
					44 × 4.9	
発動発電機					M1150017	
ディーゼルエンジン駆動・排2	1	日				
定格容量(50/60Hz)350/400kVA						
諸雑費					#91	
帕林貝	1	一式			#31	
	l I	10				
4 4 4 W / <del>5</del> N / <del>5</del> 10 4 4 4						
*** 単位当たり ***	1	日				
Hadrid NV th Electric Control of the	LEBURAL SSIZ = 12 · ·					
燃料消費量 (時間当り) = 357 (kW) × 0.123 (	燃料消費率) =	44 (L/時	間)			
損料表 欄 = 25,300 (P373)						
運転時間は掘進機の4.9時間とする						
		1				

#### SG1D0004001 施工単価表

頁0-0159 鉄筋コンクリート管布設工 単第0 -0039 表 呼び径 1,650mm 名 称 ・ 規 格 な ど 数量 単位 単 価 金 額 土木一般世話役 RTPC00009 人 0.61 特殊作業員 RTPC00001 人 1.22 9 普通作業員 RTPC00002 1.83 人 9 <賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) KTPC00014 25t吊 オペレータ付 0.61 日 長期割引適用外 諸雑費 #09 1m当り(計/10m) +00 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 1 m A=17 呼び径 1,650mm

V0120

施工単価表 戦第0 -0040 表

3 <u>60</u> ° コンクリート基礎工							10 m	当り
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金	額	備	考	
コンクリート						SPK24040153	単第0-0041	表
無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB	35.7	m3						
コンクリートポンプ車打設								
型枠						SPK24040155	単第0-0006	表
	51.2	m2					, ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	
鉄筋・無筋構造物								
コンクリート						SPK24040153	単第0-0042	表
無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB	2.9	m3				0	1 2120 00 .=	
人力打設		0						
型枠						SPK24040155	単第0-0043	- 表
	2.3	m2				01 N24040100	±\000000+00	10
均しコンクリート	2.5	1112						
鉄筋工						SS000099	単第0-0007	
SD345 D13	0.53	t				33000033	<del>十</del> 为0-0007	18
一般構造物 [規]10t未満	0.55							
一						SS000099	単第0-0044	<b>=</b>
	0.04					22000033	平纬0-0044	रर
SD345_D16 ~ D25	0.81	t						
一般構造物 [規]10t未満						110.4		
諸雑費		<u></u>				#91		
	1	一式						
July 10 A A 1 July 10 July 10								
*** 合計 ***	10	m						
* * * 単位当たり * * *	1	m						

## SPK24040153 施工単価表 #第0 -0041 表

当り

頁0-0161

コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB

コンクリートポンプ車打設

79.04% 市場単価構成比: 標準単価: 0.00% 代表機労材規格 備考 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) コンクリートポンプ車 コンクリートポンプ車 MTPC00050 トラック架装・ブーム式 トラック架装・ブーム式 4.07% MTPT00050 圧送能力90~110m3/h 圧送能力90~110m3/h その他(機械) その他(機械) EK009 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 8.77% RTPT00002 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 2.96% RTPT00009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 2.84% 特殊運転手 運転手(特殊) RTPC00006 1.83% RTPT00006 その他(労務) その他(労務) ER009 レディーミクストコンクリート 生コンクリート TTPC00003 高炉 18-8-20(25) 高炉 24-12-25(20) W/C 55% 78.22% TTPT00343 W/C60%以下 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 小型ローリー (パトロール給油) 0.82% TTPT00013

## SPK24040153 施 工 単 価 表

コンクリート

無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 機械構成比: 4 11% 学発構成比:

コンクリートポンプ車打設 16.85% 材料構成比:

単第0 -0041 表

1	m3	当り
抽准出/用.		

	ングリードが6.85% 材	対	4% ī	市場単	.価構成比:	•	0.00%	標準単価:	III3	ョワ
代 表 機 労 材 規 格	構成比	単価(積算地区)	代	表格	幾 労 材	 規	格(東京地区)	単価(東京地区)	備	
積算単価		,	積算単	価			,	,	E9999	-
A=1 無筋・鉄筋構造物			B=1				ポンプ車打設	_		
C=3 18-8-25(20)BB			E=1		設計日	打設量	10m3以上100m3未注	苘		
F=2 一般養生			G=1				離延長無し			
J=1 -			K=1		- (全て	の貸用	)			

## SPK24040153 施 工 単 価 表 単第0 -0042 表

当り

頁0-0163

無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 機械構成比: 0.00% 労務構成比 人力打設 、 学経構成け・ 29 40% 材料構成と・ 70 60% 市場単価構成と・ 0 00% 煙淮畄価・

§械構成比: 0.00%	29.40% 权	「料構成比: 70.6		標準単価:	
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<b>普通作業員</b>			普通作業員		RTPC00002
	13.20%				RTPT00002
· 持殊作業員					RTPC00001
カクスド「F耒貝	7.51%		付你TF耒貝		RTPT00001
	7.31%				KIFIUUUUI
上木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009
	6.69%		—··· · · · · · · · · · · · · · · · · ·		RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート			生コンクリート		TTPC00003
ンティーミッストコングリート 高炉 18-8-20(25)	70.60%		エコンソリート   高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPT00343
W/C60%以下	70.00%		同A- 24-12-23(20) W/O 33//		111100343
117 000 719%					
責算単価			<b>積算単価</b>		E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物			B=3 人力打設		
C=3 18-8-25(20)BB			F=2 一般養生		
H=2 現場内小運搬無し			J=1 -		
K=1 - (全ての費用)					

コンクリート

## SPK24040155 施 工 単 価 表 単第0 -0043 表

頁0-0164 当り

均しコンクリート 100,00% 材料 材料構成と・ 古担畄価様式と・ 0 00%

一放空作	均しコングリー					l	m2 = 7
機械構成比: 0.00% 労務構成比:	100.00% 材	料構成比: 0.0	10% 市場単位	插成比:	0.00%	標準単価:	
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代表機	労 材 規	格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工			型わく工				RTPC00010
	58.35%						RTPT00010
普通作業員			普通作業員				RTPC00002
	20.27%						RTPT00002
			土木一般世話後	<u></u>			RTPC00009
	6.13%			•			RTPT00009
	0.13/0						K11 100003
その他(労務)			その他(労務)				ER009
							LINUUS
   積算単価			<b>積算単価</b>				EP001
			恨异半训				EPUUI
л 4			D C	#al as./a	11 L		
A=1 一般型枠			B=5	均しコンク	リート		
C=1 -(全ての費用)							

施工単価表

鉄筋工

単第0 -0044 表

SD345_D16 ~ D25	<u>一般構造物 [規]10t</u>	未満					1 2/20 00	1 t	当じ
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単 位	単	価	金	額	備	考	
鉄筋工が加工・組立共	1.000	t					TSPC00001		
鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345D16 ~ D25	1.030	t					TTPCD0072	1*1.03	
諸雑費	1	一式					#91		
*** 単位当たり ***	1	t							
A=1 - D=1 一般構造物 F=2 [規]10t未満			B=6 E=1 H=1	SD345_[ - -	16 ~ D25				
I=1 - 地下構造物			J=1	-					
			1.4. \44						

## SG1D0113002 施工単価表

クレーン設備工

アンドラス アンス アンス アンス アンス アンス アンス アンス アンス アンス アン	<u> </u>	Omm			1
名称・規格など	数量	単位	単 価	金 額	備 考
土木一般世話役	4.0	人			RTPC00009
特殊作業員	9.0	人			RTPC00001
電工	7.0	人			R0090
普通作業員	12.0	人			RTPC00002
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊 オペレータ付	4.0	日			KTPC00023 長期割引適用外
諸雑費	1	一式			#92
*** 単位当たり ***	1	箇所			
A=3 呼び径 1,650~2,200mm					

## 

名称・規格など	数量	単位	単		金	 額	備	1 <u>箇</u> 月 考	<u> </u>
<u>日本物・水田を</u> と		<u> </u>		ІЩ	312	11月	RTPC00002		
	1.6	人					K11 000002		
   発進坑口用グラウト止め輪							F0000000020		
光速が口川ノフラー正の柵	1	組					1 0000000020		
							見積		
鋼材溶接工							SG1E0098001	単第0-0047	表
	7.7	m							
コンクリート							SPK24040153	単第0-0041	表
無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB	2.54	m3							
コンクリートポンプ車打設							00/04040455	¥ <del>~~</del> 0 0000	<b>=</b>
│型枠 │ 一般型枠	11.47	m2					SPK24040155	単第0-0006	衣
	11.47	IIIZ							
構造物とりこわし工(無筋構造物)							SDT00031	単第0-0048	表
機械施工	2.54	m3							
   諸雑費							#92		
HH OFF 3-E	1	一式					### T		
*** 単位当たり ***	1	箇所							
A=8 呼び径 1,650mm			B=20	【F】発	進坑口止め	輪(組)			
C=10 【F】電力料(kWh)			D=1	コンクリ	リートポンプ	プ車打設			
E=3 18-8-25(20)BB			G=1	設計日	打設量10m3以	以上100m	3未満		
H=2 一般養生			I=1		延長距離延長	長無し			
K=1			L=1	一般型標					
M=1無筋コンクリート0=1機械施工			N=1 P=1	<u>昼間施</u> -	_				
Q=1 機械施工 Q=1 時間的制約なし			-	-					

発進坑口工

鋼材溶接工

## SG1E0098001 **施 工 単 価 表** 単第0 -0047 表

頁0-0168

					1 <u>m 当</u> !
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金額	横 考
土木一般世話役	0.010	人			RTPC00009
   溶接工					RTPC00019
	0.076	人			
普通作業員	0.021	人			RTPC00002
	0.021				F000000010
电刀桥	2.7	k W h			F000000010
電気溶接棒 高張力鋼用 JISZ3211(E4916)	0.4	k g			T0192
線径5.0mm	0.4	Ν δ			9
電気溶接機 交流アーク式(手動・電撃防止器内蔵型) 定格電流250A	0.076	日			MD118
諸雑費	30	%			#09
*** 単位当たり ***	1	m			
A=10 【F】電力料(kWh)					

施工単価表

構造物とりこわし工(無筋構造物) 機械施工

SDT00031

単第0 -0048 表

<u>機械施工</u>								1	m3	<u>当り</u>
│ 名称・規格など	数量	単 位	単	価	金	額	備		 考	
昼間_無筋構造物【手間のみ】   機械施工   時間的制約なし	1.000	m3					TDT001561			
諸雑費	1	一式					#91			
* * * 単位当たり * * *	1	m3								
A=1 昼間施工 C=1 -			B=1 D=1	機械施時間的制	L 訓約なし					

到達坑口工

## SG1E0114002 施 工 単 価 表

単第0 -0049 表

頁0-0170

								<u>当り</u>
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単 位	単	価	金 額	備	<u>1</u>	
普通作業員						RTPC00002		
	1.6	人						
到達坑口用グラウト止め輪						F0000000021		
到廷が日用ノフラーエの無	1	組				1 0000000021		
	1	紀日				日生		
MULL '현나는 구						見積	¥ 650 0047 =	<del>-</del>
鋼材溶接工						SG1E0098001	単第0-0047 🧵	₹
	8.0	m						
諸雑費						#92		
	1	一式						
		- •						
*** 単位当たり ***	1	箇所						
<b>半位当たり</b>	'	쁘끼						
A O BUZIVA A OCO			D 04	F - 3 70	마ᄎᅶᄆᆝᆫᆹᅕᄼᄱ			
A=8 呼び径 1,650mm			B=21	【上】到	達坑口止め輪(組)			
C=10 【F】電力料(kWh)								

鏡切り丁

## SG1D0100006 施工単価表 #第0 -0050 表

頣切り⊥ <u>泥水式・泥濃式推進工法 呼び</u>	SG1D0100 <u>径 1,650mm</u>	1006 <b>/J</b> E	——	4 ~~	单第0 -0050 表	1 箇所 当り
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単 位		金 額	備	
鏡切り工	18.0	m			SG1E0100001	単第0-0051 表
* * * 単位当たり * * *	1	箇所				
A=8 呼び径 1,650mm			B=1 発進口t	刃断延長(m)		
07 ****** 00000 40			1 <del>+</del> ++ +-			

鏡切り工

### SG1E0100001 施工単価表 #\$0 -0051 表

頁0-0172

名 称 ・ 規 格 な ど 数量 単位 土木一般世話役 RTPC00009 0.008 人 溶接工 RTPC00019 人 0.059 普通作業員 RTPC00002 0.022 人 諸雑費 #09 10 \* \* \* 単位当たり \* \* \* m 鋼矢板 3型 A=5

鏡切り工

## SG1D0100006 施工単価表 #第0 -0052 表

	SG1D0100	006 NE	<b>3 —— ΤΗ</b> ΤΗ		单第0 -0052 表	,
<u> 泥水式・泥濃式推進上法 呼び</u>	径 1,650mm	**/ /-	到達部	\ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \	/++-	1 箇所 当り
名称・規格など	数量	単 位	単 価	金 額	備	考
鏡切り工	18.0	m			SG1E0100001	単第0-0051 表
*** 単位当たり ***	1	箇所				
A=8 呼び径 1,650mm			B=2 到達口t	刀断延長(m)		
07 ***** 00000 40	1		<u> </u>	I.	I .	

### 施工単価表

SG1D0119001 推進用機器据付撤去工 単第0 -0053 表 泥水式・泥濃式推進 呼び径 1,650~2,200mm 箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単 金 額 老 土木一般世話役 RTPC00009 人 3.0 特殊作業員 RTPC00001 5.5 人 普通作業員 RTPC00002 7.0 人 門型クレーン運転費 単第0-0054 表 SG1E0117001 3.0 日 諸雑費 #92 一式 1 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 箇所 1 A=3 呼び径 1,650~2,200mm B=1 D=10 【F】電力料(kWh) E=30 【F】門型クレーン損料(日)

門型クレーン運転費

## SG1E0117001 施 工 単 価 表

単第0 -0054 表

頁0-0175

空ソレーン連転員							平第0 -0054 衣 	1 日	当
名称・規格など	数量	単位	単	価	金	額	備	考	
寺殊運転手	1.0	人					RTPC00006		
電力料	23.9	k W h					F000000010		
<sup>¶型クレーン運転費</sup> 10t吊	1.0	В					F0000000030 機損P392		
*** 単位当たり ***	1	日							
A=3 呼び径 1,650~2,200mm C=30 【F】門型クレーン損料(日)			B=10	【F】電	力料(kWh)				
								-	

施工単価表

V0130

単第0 -0055 表

間施工						1 箇所	当
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金額	備	考	
掘進機引上用受台設置工	1.5	t			SG1D0121001	単第0-0056 表	
掘進機引上用受台撤去工	1.5	t			SG1D0121002	単第0-0058 表	•
受台材賃料 H-300×300 6ヶ月未満(235.1-98.3)	1.5	t			W3000		9
諸雑費	15	%			#09 ×受台材賃料		
*** 単位当たり ***	1	箇所					
R6 下水道用設計標準歩掛表 A-6-42							

掘進機引上用受台工

SG1D0121001 施 工 単 価 表

頁0-0177 掘進機引上用受台設置工 単第0 -0056 表 名 称 ・ 規 格 な ど 切梁・腹起し設置,撤去 数量 単位 <u>金</u> 額 単第0-0057 表 S1050039 設置 1.000 t \* \* \* 単位当たり \* \* \* 1 t 鋼材数量(t) A=1 B=1 ラフテレーンクレーン25t吊 C=1 D=1

切梁・腹起し設置,撤去

S1050039

#### 施工単価表

単第0 -0057 表

頁0-0178

設置 10 名 称 ・ 規 格 な ど 数量 単 位 単 金 額 土木一般世話役 RTPC00009 人 1.700 とびエ RTPC00004 3.200 人 9 溶接工 RTPC00019 1.700 人 9 普通作業員 RTPC00002 1.700 人 9 <賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) KTPC00014 25t吊 オペレータ付 1.700 日 長期割引適用外 諸雑費 #09 5 \* \* \* 合計 \* \* \* 10 t \* \* \* 単位当たり \* \* \* 1 t 設置 B=1 A=1 C=1 D=1 ラフテレーンクレーン25t吊

07-\*\*\*\*\*-00020-10

SG1D0121002 施工単価表 頁0-0179 掘進機引上用受台撤去工 単第0 -0058 表 名 称 ・ 規 格 な ど 切梁・腹起し設置,撤去 数量 単位 <u>金</u> 額 単第0-0059 表 S1050039 撤去 1.000 t \* \* \* 単位当たり \* \* \* 1 t 鋼材数量(t) A=1 B=1 ラフテレーンクレーン25t吊 C=1 D=1

切梁・腹起し設置,撤去

S1050039

#### 施工単価表

単第0 -0059 表

頁0-0180

撤去 10 名称・規格など 数量 単位 単 金 額 土木一般世話役 RTPC00009 人 1.000 とびエ RTPC00004 1.900 人 9 溶接工 RTPC00019 1.000 人 9 普通作業員 RTPC00002 1.000 人 9 <賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) KTPC00014 25t吊 オペレータ付 1.000 日 長期割引適用外 諸雑費 #09 7 \* \* \* 合計 \* \* \* 10 t \* \* \* 単位当たり \* \* \* 1 t 撤去 B=1 A=2 D=1 ラフテレーンクレーン25t吊 C=1

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

掘進機据付工 SG1D0122001 **万** 

SG1D0122001 施 工 単 価 表

単第0-0060 表

泥水式 砂質	[土・粘性土 呼で	び径 1,650r	mm				1 2/10 0000 20	1	台	当り
名称・規格など	数量	単位	単	価	金	額	備		考	
土木一般世話役	1.0	人					RTPC00009			
特殊作業員	3.0	人					RTPC00001			
普通作業員	2.0	人					RTPC00002			
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 35t吊 オペレータ付 排1~3,2011,2014	1.0	日					KTPC00015 長期割引適用外			
諸雑費	1	一式					#92			
* * * 単位当たり * * *	1	台								
A=1 泥水式 C=7 呼び径 1,650mm			B=1	砂質土	・粘性土					

掘進機搬出工

SG1D0124001 施工単価表

単第0 -0061 表

泥水式        砂質	土・粘性土 呼で	び径 1,650r	nm				<del></del>	<u>1</u> 台 考	当じ
名称・規格など	数量	単位	単	価	金	額	備	考_	
土木一般世話役	1.0	人					RTPC00009		
特殊作業員	3.0	人					RTPC00001		
普通作業員	2.0	人					RTPC00002		
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 35t吊 オペレータ付 排1~3,2011,2014	1.0	日					KTPC00015 長期割引適用外		
諸雑費	1	一式					#92		
*** 単位当たり ***	1	台							
A=1 泥水式 C=7 呼び径 1,650mm			B=1	砂質土	・粘性土				

SG1D0117001 施 工 単 価 表

坑外コンクリート塊搬出工

単第0-0062 表

「径 1,650~2,200mm								1 箇月	斤
名称・規格など	数量	単位	単	価	金	額		考	
型クレーン運転費	1	日					SG1E0117001	単第0-0054	表
<b>新维費</b>	1	一式					#92		
箇所当り(計*1箇所当りCo塊搬出量/9m3)							+00		
* * 単位当たり * * *	1	箇所							
A=3 呼び径 1,650~2,200mm C=30 【F】門型クレーン損料(日)			B=10 D=17	【F】電 1箇所当	力料(kWh) リコンクリー	- ト塊搬	出量		
1箇所当り日数 = 1箇所当りコンクリート塊搬 = 1.889 (日/箇所) 小数第4位	出量 / 9m3 = 1 四捨五入小数第	7.000 / 9 3位止め							

SG1D0125001 施工単価表

単第0-0063 表

泥水式・泥濃式推進								11	式	当り
名称・規格など	数量	単 位	単	価	金	額	備		考	
電工	1.200	人					R0090			
単独ボタン電話機(PBX専用) IW-01W オンフック・特番 (価格の1/3計上)下水白本A-6-49	3.000	個					F000000050			9
通信用ケーブル(電子ボタン電話用ケーブル) 0.4mm 10P (価格の1/2計上)下水白本A-6-49	756.612	m					F0000000055			9
諸雑費 	50	%					#09			
*** 単位当たり ***	1	一式								
A=0電話移動箇所[個]数C=55【F】通信用ビニル電線(価格の1E=7.086立坑上から推進管管底までの延長	隻(m)		B=50 D=20 F=351.22		話機(価格の 里設備より立 長(m)					
電工(人) = 0.4 / 1 * (3 + 0) = 1.200(人配線延長L = (20.000 + 7.086 + 351.220)			第3位止め							

換気設備工

V0140

## 施工単価表

単第0 -0064 表

頁0-0185

	<u> </u>	11/ /1	下水道	道用設計標準歩掛表 <i>A</i>		1
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金額	備	考
土木一般世話役	3.68	人			RTPC00009	
					368.306*0.01	
配管工					RTPC00022	
	3.68	人				
					368.306*0.01	
普通作業員					RTPC00002	
	3.68	人				
					368.306*0.01	
鋼管損料					V0141	単第0-0065 表
	1	一式				
						9
諸雑費					#09	
	30	%				
換気ファン損料					V0142	単第0-0066 表
	1	一式				
					下水道用設計標準步	
換気ファン電力料					V0143	単第0-0067 表
	1	一式				
*** 単位当たり ***	1	一式				
L1 = Lk + H + 100m						
= 10.000 + 7.086 + 100 = 117.086(m)						
L2 = 推進延長 - 100m						
= 351.220 - 100 = 251.220(m)						

V0141

#### 施工単価表

単第0 -0065 表

頁0-0186

名称・規格など 数 量 単 位 単 金 額 送風管 F0000000060 150mm (スパイラル鋼管) 1 m 見積 鋼管損料 W00001 走一 1 見積 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 走一 1 日進量 = 5.4 \* 1.00 = 5.400 運転日数 = L2 / 日進量 = 251.220 / 5.4000 = 46.522 (日)小数第4位四捨五入小数第3位止め 供用日数 = 運転日数 \* = 46.522 \* 1.400 = 65.131 (日)小数第4位四捨五入小数第3位止め 鋼管損料 = ( L1 + L2 / 2 ) \* ( 供用日数 \* 鋼管100m供用1日当り損料 / 100 ) = (117.086 + 251.220 / 2) \* (65.131 \* 1,000) / 100 = 158,070(円) 小数第1位切り捨て整数止め

換気ファン損料

施工単価表 戦部 -0066 表

V0142

下水道用設計標準歩掛表A-6-50 名称・規格など 数 単位 換気ファン(送風機) F0000000061 風量 40m3/min 1 運転日 機械損料P347 換気ファン(送風機) F000000062 風量 40m3/min 供用日 1 機械損料P347 換気ファン損料 W00001 走一 1 見積 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 1 一式 日進量 = 5.4 \* 1.00 = 5.400 運転日数 = L2 / 日進量 = 251.220 / 5.400 = 46.522 (日)小数第4位四捨五入小数第3位止め 供用日数 = 運転日数 \* = 46.522 \* 1.400 = 65.131 (日)小数第4位四捨五入小数第3位止め 換気ファン損料 = 1台 \* (運転日数 \* 運転1田当り損料 + 供用日数 \* 供用1日当り損料) = 1 \* (46.522 \* 1,200 + 65.131 \* 824) = 109,494(円) 小数第1位切り捨て整数止め

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

頁0-0187

換気ファン電力料

V0143

## 施工単価表

単第0 -0067 表

頁0-0188

						<u>1 式</u>	<u>当!</u>
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金 額	備	考	
電力料					F000000010		
	2,008.357	k W h					
* * * 単位当たり * * *	1	一式					
日進量 = 5.4 * 1.00 = 5.400							
運転日数 = L2 / 日進量 = 251.220 / 5.400	= 46.522 (日)/	\数第4位匹	捨五入小数第3位止め				
換気ファン総電力量 = 出力 * 0.681 * 運転	時間 * 運転日数						
= 9.0 * 0.681 * 9 * 46.522 = 2,	566.200 (kW) 小	数第4位四排	舍五入小数第3位止め				
·	( , -						

注入設備工

SG1D0127001 施 工 単 価 表

単第0 -0068 表

名称・規格など数量単位単値金額       土木一般世話役       1.000 人       溶接工       1.000 人       特殊作業員       1.000 人       電工       1.000 人       普通作業員       1.000 人       本・学のファレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型)       4.91吊 オペレータ付       1.000 日       大下C00043 長期割引適用分       本・本・単位当たり ***       1       1       1       1       2       2       3       4       4       4       5       6       6       7       8       8       8       8       9       9       9       9       1       1       1       1       1       1       1       1       2       3       4       4       5       6       6       7       8       9       1       1       1       1       1       1       1       1 </th <th>(式・泥濃式推進</th> <th>呼び径 800~3,0</th> <th>000mm 設置撤去</th> <th>工 日推</th> <th>カイン</th> <th>進工法編P226</th> <th>1 箇所</th> <th><u>当!</u></th>	(式・泥濃式推進	呼び径 800~3,0	000mm 設置撤去	工 日推	カイン	進工法編P226	1 箇所	<u>当!</u>
1.000 人   RTPC00019   RTPC00019   RTPC00019   RTPC00001   RTPC00001   RTPC00001   RTPC00001   RTPC00001   RTPC00001   RTPC00002   RTPC00002   RTPC00002   RTPC00002   RTPC00002   RTPC00004   RTPC000004   RTPC00004   RTPC00	名称・規格など	と 数 量	量 単位	単 価	金額	備	考	
1.000 人       特殊作業員       1.000 人       電工       1.000 人       普通作業員       1.000 人       ペ質>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 4.9t吊 オペレータ付       1.000 日       大TPC00043 長期割引適用外       *** 単位当たり ***       1 箇所	木一般世話役	1.00	00 人			RTPC00009		
電工     1.000 人       普通作業員     1.000 人       <賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 4.9t吊 オペレータ付     1.000 日       **** 単位当たり ***     1 箇所   RTPC00002  KTPC00043  長期割引適用外	接工	1.00	00 人			RTPC00019		
普通作業員1.000人RTPC00002<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 4.9t吊 オペレータ付1.000日KTPC00043 長期割引適用外*** 単位当たり ***1箇所	殊作業員	1.00	00 人			RTPC00001		
1.000       人         <賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 4.9t吊 オペレータ付       1.000       日         **** 単位当たり ***       1       箇所    KTPC00043 長期割引適用外	<u>:</u> I	1.00	00 人			R0090		
4.9t吊 オペレータ付     1.000     日     長期割引適用外       *** 単位当たり ***     1     箇所	通作業員	1.00	00 人			RTPC00002		
* * * 単位当たり * * * 1 箇所	漬>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型 4.9t吊 オペレータ付	申縮ジブ型) 1.00	00 日					
A=1     設置撤去工	** 単位当たり ***	1	箇所			EMIN SIZERIA		
	A=1 設置撤去工							

施工単価表

ポンプ運転

S1050031

単第0 -0069 表

<b>ハノノ</b> 連転 排水量 0以上40未満 (m3/h)	まりません。 常時排水	JU31 /JC	<u> </u>	— IP	4 1		早年0-0009 衣	1 日	当り
名称・規格など	数	量 単位	単	価	金	額	備	考	•
特殊作業員	0.1	70 人					RTPC00001		9
建設用ポンプ(水中ポンプ)運転 口径150mm,揚程10m 7.5kw	1.00	00 日					S9000045	単第0-0070	
機-16_発動発電機運転 ディーゼル25kVA 排出ガス対策型2次基準	1.00	00 日					S9469	単第0-0071	
諸雑費	1	%					#09		
*** 単位当たり ***	1	日							
A=1 排水量 0以上40未満 (m3/h)			B=2	常時排為	K				
	1		1		1		1		

施工単価表

建設用ポンプ(水中ポンプ)運転

単第0-0070 表

口径150mm,揚程10m 7.5k	XW		_			1 2/20 00:0 20	1	日	当り
│ 名称・規格など	数量	単位	単	価	金 額	備		考	
<賃>工事用水中ポンプ 150mm 出力7.5kW 揚程10m程度	1.10	供用日				KR0908			
諸雑費	1	一式				#91			
*** 単位当たり ***	1	日							
A=3 口径150mm,揚程10m			B=1.1	機械賃料	料数量(供用日/日)				

施工単価表

+///・4 へ マシ 手 h マシ 高 h +//k *宝 ま ニ	00.400	旃	ī T	単位	<b>「夫</b> 」		¥ **		頁0-	-0192
機-16_発動発電機運転	\$9469		· —	— іш	4 2		単第0 -0071 表	4		<b>Ж 1</b> 3
ディーゼル25kVA 排出 名 称 ・ 規 格 な ど	ガス対策型2次基 数 量	<del>整年</del> 単 位	単		金	額	備		<u>日</u> 考	<u>当り</u>
日 <u>物 ・                                 </u>	双 里	<u> </u>		ІЩ	312	行只	TTPC00013			
小型ローリー(パトロール給油)	67.00	L					111 000013			
<賃>発動発電機(ディーゼル発電機) 出力25kVA	1.10	供用日					KR020003			
諸雑費	1	一式					#91			
*** 単位当たり ***	1	日								
A=6 ディーゼル25kVA C=1.1 機械賃料数量(供用日/日)			B=67 D=3	燃料消費 排出ガス	量量(L/日) ス対策型2次	基準				

薬液注入工

# SG1D0039001 施工単価表

頁0-0193

							1 本 当!
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金額	備	考
土木一般世話役						RTPC00009	
	0.234	人					
44-54 // 31/ 53							9
特殊作業員						RTPC00001	
	0.701	人					•
**************************************						DTDOOOOO	9
普通作業員	0.400	1				RTPC00002	
	0.468	人					9
土質安定注入薬剤						F0000000002	9
工員女足,在八架,用 溶液型無機	1,822.667	L				F000000002	
/台/仪主無/线	1,022.007	L					
ボーリングマシン						MTPC00089	
油圧式	0.468	日				WIII 000000	
5.5kW級	0.100	Н					9
薬液注入施工機器						M5370	
薬液注入ポンプ	0.468	日					
吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa							9
削孔消耗材料費						SG1L0039017	単第0-0073 表
	8.240	m					
注入消耗材料費						SG1L0039018	単第0-0074 表
	1.823	kL					1822.667/1000
11.1 n							
諸雑費		•				#09	
	20	%					
* * * 単位当た10 * * *	4	-1-					
* * * 単位当たり * * *	1	本					
A=3 複相方式 2セット			B=0	<b>工始左5 十</b> 7	<b>り削孔長(m)</b>		
A=3 複相万式 2ピット C=8.24 砂質土の削孔長(m)			D=0 D=0	据具工V 据性十亿	ク削れ <del>な(m)</del> ク削孔長(m)		
C=0.24			F=30	注入本数	か(木)		
E=34.00 総法八重(NE) G=3.8 土被り長(m)			H=2	/ <u>/、</u> 【F】注	(本) 入材料各種(L)		
1=1			1-2	<b>▶</b>	ノ いつ 17 口 1 王 ( ┗ /		
1-1							
	1		-1		1		

# SG1D0039001 施工単価表

						1	本	<u>当り</u>
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金額	備		考	
N:1日当り施工本数=((60*H)/Ts)*セット数								
=((60*6.3)/(14+(8.0*0.00	0+5.0*8.240+4.	0*0.000)+(	((54.680*1000)/30)/	16)+(2.0*3.800)))*2	2			
=4.2780(本) 小数点第5位以		, ,	(,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					
世話役=1/N*a=1/4.2780*1=0.234(人) 小数点第	64位四捨五入第	3位止め						
特殊作業員=1/N*a=1/4.2780*3=0.701(人) 小数			h					
普通作業員=1/N*a=1/4.2780*2=0.468(人) 小数								
ボーリングマシン損料=1/N*b=1/4.2780*2=0.4								
薬液注入ポンプ損料=1/N*b=1/4.2780*2=0.468	(日) 小数占第4	位四拴五人	第3位止め					
来/人/エ/ (パン ) 154   - 17 11 21 00 2 - 0 1 100	( H ) 3 XX////31	1211111	7130 137 11 02					
注入材料使用量Qs=(総注入量V*1000)/注入本数	<b>t</b> n							
=(54.680*1000)/30=1,822.6	^!! 67(I) 小数占箕	4位四拴五	)					
=(04.000 1000)700=1,022.0	מי (ב) יוס אגאיינא		(おりは正り)					

薬液注入工

削孔消耗材料費

#### SG1L0039017 施工単価表

単第0 -0073 表

頁0-0195

名 称 ・ 規 格 な ど 数 量 単位 単 価 金 額 備 消耗材料費(二重管ボーリングロッド) K1910 0.03 m 6 消耗材料費 (メタルクラウン) K1911 個 4 1 m m 0.04 6 消耗材料費(グラウトモニタ) K1913 40.5mm 複相用 0.003 6 その他雑品 #06 17 \* \* \* 単位当たり \* \* \* m A=2 砂質土 B=2 複相

注入消耗材料費

#### SG1L0039018 施工単価表

単第0 -0074 表

頁0-0196

名称・規格など 数 量 単位 単 価 金 額 備 考 消耗材料費(グラウトモニタ) K1913 40.5mm 複相用 個 0.02 6 消耗材料費(注入ホース類) K1916 12mm 50m×3 複相用 組 0.005 6 消耗材料費(サクションホース) K1918 38mm L=3m×3 複相用 組 0.003 6 その他雑品 #06 25 \* \* \* 単位当たり \* \* \* kL A=2 複相

薬液注入工

SG1D0039001 **/地** .

#### 施工単価表

単第0 -0075 表

頁0-0197

名称・規格など 数 量 単位 単 価 金 額 備 土木一般世話役 RTPC00009 人 0.300 9 特殊作業員 RTPC00001 人 0.901 9 普通作業員 RTPC00002 人 0.601 9 土質安定注入薬剤 F0000000002 溶液型無機 2,063.958 L ボーリングマシン MTPC00089 油圧式 日 0.601 5.5kW級 9 M5370 薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 0.601 日 吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa 9 削孔消耗材料費 SG1L0039017 単第0-0073 表 13.510 m 注入消耗材料費 単第0-0074 表 SG1L0039018 2.064 kL 2063.958/1000 諸雑費 #09 20 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 本 1 複相方式 2セット 礫質土の削孔長(m) A=3 B=0 C=13.51砂質土の削孔長(m) 粘性土の削孔長(m) D=0E=99.07 総注入量(kL) F=48 注入本数(本) G = 8.3土被り長(m) H=2 【F】注入材料各種(L) I=1

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

# SG1D0039001 施工単価表 #第0 -0075 表

								1	本	<u>当り</u>
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金	額	備		考	
N:1日当り施工本数=((60*H)/Ts)*セット数										
=((60*6.3)/(14+(8.0*0.00	0+5.0*13.510+4	1.0*0.000)+	(((99.070*1	1000)/48)/	16)+(2.0*	8.300)))*	2			
=3.3282(本) 小数点第5位以		,		, , , ,						
世話役=1/N*a=1/3.3282*1=0.300(人) 小数点领	, 第4位四捨五入第	3位止め								
特殊作業員=1/N*a=1/3.3282*3=0.901(人) 小数			b							
普通作業員=1/N*a=1/3.3282*2=0.601(人) 小数	发点第4位四捨五	入第3位止	y .							
ボーリングマシン損料=1/N*b=1/3.3282*2=0.6				)						
薬液注入ポンプ損料=1/N*b=1/3.3282*2=0.601										
SKIKITY (GVZ ) ISAA I II II I I I I I I I I I I I I I										
注入材料使用量Qs=(総注入量V*1000)/注入本数	<b>t</b> n									
=(99.070*1000)/48=2,063.9	 58(I) 小数占筆	4位四拴五	入第3位止め							
-(00.010 1000)/ 10-2,000.0	00(2) 3 30000	, , , , , , , , , , , , ,	(2)20 (3.11.02							

薬液注入工

薬液注入工

# SG1D0039001 施工単価表

頁0-0199

							1 本 当り
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金額	備	考
土木一般世話役	0.178	人				RTPC00009	9
   特殊作業員 	0.535	人				RTPC00001	
	0.357	人				RTPC00002	9
上 土質安定注入薬剤 溶液型無機	1,417.500	L				F0000000002	9
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.357	日				MTPC00089	9
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa	0.357	日				M5370	9
削孔消耗材料費	5.880	m				SG1L0039017	単第0-0073 表
注入消耗材料費	1.418	kL				SG1L0039018	単第0-0074 表 1417.5/1000
諸雑費	20	%				#09	
*** 単位当たり ***	1	本					
A=3 複相方式 2セット C=5.88 砂質土の削孔長(m) E=28.35 総注入量(kL) G=1.4 土被り長(m)			B=0 D=0 F=20 H=2	粘性土C 注入本数	の削孔長(m) の削孔長(m) 数(本) 入材料各種(L)		
I=1 -							

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

 SG1D0039001
 施工単価表

						1	本	当り
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単価	金額	備		考	
N:1日当り施工本数=((60*H)/Ts)*セット数								
=((60*6.3)/(14+(8.0*0.00	0+5.0*5.880+4.	0*0.000)+(	((28.350*1000)/20)/1	16)+(2.0*1.400)))*2	)			
=5.6085(本) 小数点第5位以		, ,	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,					
, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,								
世話役=1/N*a=1/5.6085*1=0.178(人) 小数点第	64位四捨五入第	3位止め						
特殊作業員=1/N*a=1/5.6085*3=0.535(人) 小数			h					
普通作業員=1/N*a=1/5.6085*2=0.357(人) 小数								
ボーリングマシン損料=1/N*b=1/5.6085*2=0.3								
薬液注入ポンプ損料=1/N*b=1/5.6085*2=0.357	(日) 小数占第4	位四拴五人	第3位止め					
来/以上/(パン ) 154   - 17 11 15 - 17 0 10 00 0	( H ) 3 XX////31	1211111	730 1311 02					
注入材料使用量Qs=(総注入量V*1000)/注入本数	t n							
=(28.350*1000)/20=1,417.5	^!! 00(1) 小数占第	4位四埃五	( 第3位 止め					
=(20.000 1000)720=1,417.0	מאאיני (ב) סט		(MODITIO)					

薬液注入工

薬液注入工

施工単価表 SG1D0039001

単第0 -0077 表

頁0-0201

名称・規格など 数 量 単位 単 価 金 額 備 土木一般世話役 RTPC00009 人 0.170 9 特殊作業員 RTPC00001 人 0.510 9 普通作業員 RTPC00002 人 0.340 9 土質安定注入薬剤 F0000000002 溶液型無機 940.741 L ボーリングマシン MTPC00089 油圧式 日 0.340 5.5kW級 9 M5370 薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 0.340 日 吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa 9 削孔消耗材料費 SG1L0039017 単第0-0073 表 8.800 m 注入消耗材料費 単第0-0074 表 SG1L0039018 0.941 kL 940.741/1000 諸雑費 #09 20 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 本 1 複相方式 2セット 礫質土の削孔長(m) A=3 B=0 C=8.8 砂質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) E=25.4総注入量(kL) F=27 注入本数(本) G = 5.8土被り長(m) H=2 【F】注入材料各種(L) I=1

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

# SG1D0039001 施工単価表

						1 本 当り
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金額	備	考
N:1日当り施工本数=((60*H)/Ts)*セット数						
=((60*6.3)/(14+(8.0*0.00	0+5.0*8.800+4.	0*0.000)+(	((25.400*1000)/27)/1	16)+(2.0*5.800)))*2		
=5.8880(本) 小数点第5位以	<b>以降も保有</b>	,				
世話役=1/N*a=1/5.8880*1=0.170(人) 小数点算	第4位四捨五入第	3位 止め				
特殊作業員=1/N*a=1/5.8880*3=0.510(人) 小数			h			
普通作業員=1/N*a=1/5.8880*2=0.340(人) 小数						
ボーリングマシン損料=1/N*b=1/5.8880*2=0.3						
薬液注入ポンプ損料=1/N*b=1/5.8880*2=0.340						
(水)(エ) (水) / j兵(   - 1/ 1/ 1/ 1/ 1/ 1/ 1/ 1/ 1/ 1/ 1/ 1/ 1/	( H ) .7.xxx		, A 2 6 1 2 1 1 0 0			
注入材料使用量Qs=(総注入量V*1000)/注入本数	\$ <b>7</b> n					
=(25.400*1000)/27=940.741		0 加拴石 λ 含	 筆3位 止め			
-(23.400 1000)/2/-340.741	ורה עאיני (ב)	T [ ] [ T ] ( )	42 NTT 02			

薬液注入工

## SG1D0039004 施工単価表

								1	<u>現場</u>	<u>当じ</u>
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金	額	備		考	
土木一般世話役							RTPC00009			
	2.0	人								
ᄩᆄ <i>ᄶ</i> ᄬᄝ							DTD00004			
特殊作業員	2.6	人					RTPC00001			
	2.0									
							RTPC00002			
	3.7	人								
トラック運転							SM0103020	単第0-	0079 表	Ę
021_クレーン装置付	14.5	時間								
ベーストラック4t級 吊能力2.9t										
トラック							MTPC00067	0.5.4.4		
普通型	2.800	日					世田日の割増売	2*1.4		
4~4.5t積 諸雑費							供用日の割増率 #92			
<b>伯維</b> 莫	1	一式					#92			
	1	10								
トラック損料(注入時)							SG1E0039001	単第0-	0080 表	
1 2 2 3 35(1 ((22) (%3))	37.242	日						1 2/30	,	
*** 単位当たり ***	1	現場								
A 007 40 WY 1 目 (11)			D 4 50	4		<b>-</b> \				
A=207.49 総注入量(kL) C=5 1日当り施工本数(本)			B=1.56 D=1.4	1本ヨリ 供用日の	注入量(kL/)	<b>本</b> )				
C=5 1日当り施工本数(本)			D=1.4	洪州口0	り割垣学					
トラック損料(注入時)の日数=総注入量V/(´	1本当り注入量Qs*1	日当り施工	- 本数)*							
=207.490/(1.5		. , _ , , , , ,	,							
	点第4位四捨五入第	3位止め								
		1			1					

注入設備据付・解体工(車上)

施工単価表

トラック運転

単第0 -0079 表

・ 0 <u>21_クレーン装置付 ベー</u>	ストラック4t級	吊能力2.9	t			+330 0070 AX	1 時間 当
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金額	備	考
特殊運転手	0.17	人				RTPC00006	
軽油 小型ローリー(パトロール給油)	5.30	L				TTPC00013	
トラック クレーン装置付 ベーストラック4~4.5t積吊能力2.9t	1.00	時間				MTPC00021	
諸雑費	1	一式				#91	
*** 単位当たり ***	1	時間					
A=2 021_クレーン装置付 C=0 運転労務数量(人/時間) E=0 機械損料数量			B=14 D=0		トラック4t級 吊能力 量量(L/時間)	<u>ካ</u> 2.9t	
運転日当運転時間 T = 750 ( 欄) / 130 ( 欄) 運転労務歩掛 1 / T = 1 / 5.8 = 0.17 燃料消費量 (時間当り) = 132.000 (kW) × 0.04		= 5.300	(L/時間)				

SG1E0039001 施工単価表

トラック損料(注入時) SG1E003

単第0-0080 表

ペンツン損料(注入時)	36150038	1001 <b>13</b>	<u> </u>	Т	平年0-0000 衣	1 日 当
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単 位	単 価	金額	備	考
トラック クレーン装置付 ベーストラック4~4.5t積吊能力2.9t	1	日			MTPC00021	
トラック 普通型	1	日			MTPC00067	
4~4.5t積 *** 単位当たり ***	1	日				

機械掘削工(バックホウ)

SG1D0001002

#### 施工単価表

単第0 -0081 表

頁0-0206

名称・規格など 数量 単位 単 価 金 額 土木一般世話役 RTPC00009 1.1 人 普通作業員 RTPC00002 2.6 人 機-01\_バックホウ運転 単第0-0082 表 SM0102020 113 標準型 排2 時間 6.0 山積0.8m3(平積0.6m3) 諸雑費 #92 走一 1 1m3当り(計/100m3) +00 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 1 m3 A=3 山積0.8m3 B=1

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境 港 市

機-01\_バックホウ運転

2020

施工単価表

単第0 -0082 表

3_標準型 排2	<u> </u>	13)					<u>1</u> B	寺間 当
名称・規格など	数量	単 位	単	価	金 額	備		5
特殊運転手	0.17	人				RTPC00006		
軽油 小型ローリー(パトロール給油)	15.00	L				TTPC00013		
バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.8/平積0.6m3	1.00	時間				MTPC00014		
諸維費	1	一式				#91		
*** 単位当たり ***	1	時間						
A=3 113_標準型 排2 C=0.17 運転労務数量(人/時間) E=0 機械損料数量			B=7 D=15	山積0.8 燃料消費	m3(平積0.6m3) 責量(L/時間)			

SPK24040002 施 工 単 価 表 単第0 -0083 表

土砂等運搬

土砂等運搬 SPK24040002 **グ**標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間有り 距離0.3km以下

当り

		料構成比: 14.8	89% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	_
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代表機労材夫	見格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]			ダンプトラック[オンロート	ド・ディーゼル]		MTPC00018T1
10t積級	45.59%		10t積級	# ( <del>* 13</del> ) <del>*                                  </del>		MTPT00018T1
(タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)			(タイヤ損耗費及び補修費	寶(艮好)を含む)		
			運転手(一般)			RTPC00007
	39.52%		, ,			RTPT00007
軽油			軽油パトロール給油			TTPC00013
**/四 ・小型ローリー(パトロール給油)	14.89%					TTPT00013
積算単価			積算単価			EP001
A A LATE SALE						
A=1 標準 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む)			│ B=1 バックホウ │ D=2 DID区間有	ウ山積0.8m3(平積0.6m	13)	
C=1 工砂(石塊・玉石ルりエ召の) E=1 距離0.3km以下				עי		
E-1 PEPAPO COUNTY						

SG1D0001003 施工単価表

坑掘削工(バックホウ)	SG1D0001	003	1. 上	单位	〕表		単第0 -0084 表			0-0209
6m3バックホウ掘削GL-6.0mまで 名称・規格など	- Nu				•		,,,,	1	m3	<u> </u>
名称・規格など	数量	単位	単	価	金	額	備		考	
土木一般世話役	1.0	人					RTPC00009			
普通作業員	3.0	人					RTPC00002			
機-01_バックホウ運転 113_標準型 排2 山積0.8m3(平積0.6m3)	4.7	時間					SM0102020	単第0-00	82 ₹	 表
小型バックホウ運転 113_標準型 排2 山積0.08m3(平積0.06m3)	1.0	日					SM2302010	単第0-00	85 ₹	表
諸雑費	1	一式					#92			
1m3当り(計/1日当り標準掘削土量)							+00			
* * * 単位当たり * * *	1	m3								
A=2 20 <a 50<="" td=""><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></a>										

## 施工単価表

小型バックホウ運転

単第0 -0085 表

113_標準型 排2 山積	0.08m3(平積0.0	6m3)					1	日	当り
名称・規格など	数量	単位	単	金	額	備		考	
特殊作業員	1.00	人				RTPC00001			
軽油 小型ローリー(パトロール給油)	11.00	L				TTPC00013			
小型バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.08/平積0.06m3	1.78	供用日				M1020013			
諸雑費	1	一式				#91			
*** 単位当たり ***	1	日							
A=3 113_標準型 排2 C=1 運転労務数量(人/日) E=1.78 機械損料数量(供用日/日)			B=8 山 D=11 燃	積0.08m3(平積 料消費量(L/日	(0.06m3)				

立坑掘削工(クラムシェル)

## SG1D0001004 施工単価表

単第0 -0086 表

頁0-0211

. 703/4133 44 ( 7 7 4 7 4 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7 7						1 m3
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金額	備	考
土木一般世話役	1.0	人			RTPC00009	
普通作業員	3.0	人			RTPC00002	
機-01_ドラグライン及びクラムシェル運転 061_油圧クラムシェル テレスコピック バケット容量(平積0.4m3)	4.3	時間			SM0102040	単第0-0087 表
小型バックホウ運転 113_標準型 排2 山積0.08m3(平積0.06m3)	1.0	日			SM2302010	単第0-0085 表
諸雑費	1	一式			#92	
1m3当り(計/1日当り標準掘削土量)					+00	
*** 単位当たり ***	1	m3				
A=2 20 <a 50<="" td=""><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></a>						

#### 施工単価表

機-01 ドラグライン及びクラムシェル運転

<u>1 油圧クラムシェル テレスコピック バータ 名 称 ・ 規 格 な ど</u>	ケット容量(平積© │ 数   量	単位	単	価	金額	備	1 時間 考
寺殊運転 <del>手</del>	0.16	人				RTPC00006	<u> </u>
軽油 小型ローリー(パトロール給油)	15.00	L				TTPC00013	
ドラグライン及びクラムシェル 油圧クラムシェル・テレスコピック式 平積0.4m3	1.00	時間				MTPC00066	
諸雑費	1	一式				#91	
* * * 単位当たり * * *	1	時間					
A=6 061_油圧クラムシェル テレス C=0.16 運転労務数量(人/時間) E=1 機械損料数量	コピック		B=5 D=15	バケッ  燃料消弧	〜容量(平積0.4m3) 貴量(L/時間)		

SPK24040002 施 工 単 価 表 DID区間有り 距離0.5km以下

土砂等運搬標準 土砂(岩塊・玉石湿り土含む)

単第0 -0088 表

			I IM D\	半第0-000	0 12		11/10
		距離0.5km以下			1	m3	当り
		<b>才料構成比: 14.8</b>	39% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:		
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代 表 機 労 材 規	格(東京地区)	単価(東京地区)	備考	
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]			ダンプトラック[オンロード	・ディーゼル]		MTPC00018T	1
│ 10t積級	45.59%		10t積級			MTPT00018T	1
(タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)			(タイヤ損耗費及び補修費	(良好)を含む)			
			,	` , ,			
一般運転手			運転手(一般)			RTPC00007	
22.2143	39.52%					RTPT00007	
	00.02%						
軽油			軽油パトロール給油			TTPC00013	
小型ローリー(パトロール給油)	14.89%		+±/□/ \			TTPT00013	
	17.03/0					111 100013	
   積算単価						EP001	
復昇平1			惧异半1			EPUUT	
I TO SHE					-/±		
A=1 標準				ル平積0.4m3または平	4槓0.8m3		
C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む)			D=2 DID区間有じ	)			
F=3 距離0.5km以下							
	1	1	I .				

## 施工単価表 戦第0 -0089 表

矢板圧入(Nmax 50)	S0450	施	į 丄	单仙	〕表		単第0 -0089 表			-0214
< <u>Nmax 50 陸上施工 3型 圧入</u> 名称 ・ 規格など	長(m)_15以下(1	2超)		/ <del></del>		<b>-</b>	,,,,	10	<u>枚</u>	<u> </u>
<u> 名称・規格など</u> 土木一般世話役	数 量 0.769	<u>単</u> 位 人	単	価	金	額	備 RTPC00009		考	
特殊作業員	0.769	人					RTPC00001			9
とびエ	1.538	人					RTPC00004			9
機-24_油圧式杭圧入引抜機運転 圧入力800kN 排出ガス対策型2014規制	0.769	日					S9128	単第0-0 10/13	090 表	
機-24_杭打用ウォータジェット運転 エンジン式14.7MPa (150kg/cm2)	0.769	日					S9151	単第0-0 10/13	)91 表	
機-18_ラフテレーンクレーン運転 25t吊 排出ガス対策型3次基準	0.769	日					\$9000053	単第0-0 10/13	)92 表	
諸雑費	8	%					#09			
* * * 合計 * * *	10	枚								
* * * 単位当たり * * *	1	枚								
A=1 陸上施工 C=2 3型			B=1 D=5	25 <nmax 圧入長(</nmax 	50 m)_15以下(12	2超)				
土木一般世話役 = 10 / N * 1 = 10 / 13.0 * 特殊作業員 = 10 / N * 1 = 10 / 13.0 * とび工 = 10 / N * 2 = 10 / 13.0 *	1 = 0.769(人)	小数第4位	四捨五入人	小数第3位止め	<b>b</b>					

施丁単価表

é-24_油圧式杭圧入引抜機運転	S9128		ᇰᅟᆣ	半川	11		単第0 -0090 表		
入力800kN 排出	<u> 出ガス対策型201</u>	4規制					1	日	当!
名称・規格など	数量	単位	単	価	金	額	備	考	
軽油							TTPC00013		
小型ローリー(パトロール給油)	132.00	L							
由圧式杭圧入引抜機							M4050602		
#圧式机圧八寸放機 エンジン式ユニット・排2014	1.46	供用日15榻	<u> </u>				M1050693		
エフフン式ユニット・11-2014 圧入800引抜900kN	1.40	大田口 15個	K						
者維費							#91		
1945	1	一式					"6"		
* * * 単位当たり * * *	1	日							
				+22124					
A=1			B=132	軽油消費	量 (L/日)				
C=1.46 機械損料数量 (供用日/日)									
									-

施工単価表

S9151

単第0 -0091 表

ンジン式14.7MPa (150kg/cm2) 名称・規格など						1 2/20 000	1	B	当
名称・規格など	数量	単位	単	価	金額	備		考	
軽油 小型ローリー(パトロール給油)	139.00	L				TTPC00013			
杭打ち用ウォータジェット エンジン式・排3 圧力14.7MPa吐出量325L/min	1.46	供用日15欄				M1050659			
諸雑費	1	一式				#91			
* * * 単位当たり * * *	1	B							
A=139 軽油消費量 (L/日)			B=1.46	機械損料	料数量 (供用日/日)				

機-24\_杭打用ウォータジェット運転

施工単価表

機-18\_ラフテレーンクレーン運転 25t吊

排出ガス対策型3次基準

単第0 -0092 表 当り

名称・規格など 数量単位 単価金額	251市 排出	<u> 刀人刈束型3次:</u>	<b>垫</b> 华			<u> 1 日 ヨリ</u>
特殊運転手     1.00 人     RTPC00006       軽油 小型ローリー(パトロール給油)     95.00 L     TTPC00013       ラフテレーンクレーン 油圧伸縮ジブ型・排3 25t吊     1.46 供用日15欄     M1040469       諸雑費     1 一式     #91       **** 単位当たり ***     1 日       A=1 C=1     25t吊 運転労務数量(人/日)     B=6 原当5     排出ガス対策型3次基準 原料消費量(L/日)	名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金額	
小型ローリー(パトロール給油)     95.00     L       ラフテレーンクレーン 油圧伸縮ジブ型・排3 25t吊     1.46     供用日15欄       諸雑費     1     一式       *** 単位当たり ***     1     日       A=1 C=1     25t吊 運転労務数量(人/日)     B=6 D=95     排出ガス対策型3次基準 M料消費量(L/日)	特殊運転手	1.00				
油圧伸縮ジブ型・排3     1.46     供用日15欄       諸雑費     1     一式       *** 単位当たり ***     1     日       A=1 25t 吊 C=1     25t 吊 D=95     燃料消費量(L/日)	軽油 小型ローリー (パトロール給油)	95.00	L			TTPC00013
諸雑費     1     一式     #91       **** 単位当たり ***     1     日       A=1 25t吊 C=1 運転労務数量(人/日)     B=6 排出ガス対策型3次基準 D=95 燃料消費量(L/日)	油圧伸縮ジブ型・排3	1.46	供用日15欄			M1040469
A=1     25t吊       C=1     運転労務数量(人/日)       B=6     排出ガス対策型3次基準       D=95     燃料消費量(L/日)		1	一式			#91
C=1 運転労務数量(人/日) D=95 燃料消費量(L/日)		1	日			
	C=1 運転労務数量(人/日)			B=6 排出だ D=95 燃料消	入対策型3次基準 適費量(L/日)	

#### 施工単価表

単第0	-0093	表
<del></del>	-0033	1.8

由圧式杭圧入引抜機据付・解体 E入(Nmax 50) III	S0458	<b></b>		单位	〕表		単第0 -0093 表	1	貝0-0218 回 <u>当</u> !
E <u>入 (Nmax 50) III                                </u>	<del></del>	単 位	単		金	額	備		
土木一般世話役	0.500	人					RTPC00009		
特殊作業員	0.500	人					RTPC00001		
とびエ	1.000	人					RTPC00004		
機-24_油圧式杭圧入引抜機運転 圧入力800kN 排出ガス対策型2014規制	0.290	日					S9128	単第0-0090	)表
機-18_ラフテレーンクレーン運転 25t吊 排出ガス対策型3次基準	0.450	日					S9000053	単第0-0092	2 表
<b>諸</b> 維費	1	一式					#91		
*** 単位当たり ***	1	回							
A=2 圧入 (Nmax 50) C=1 陸上施工			B=2	III型					
			1 1						

#### 頁0-0219 単第0 -0094 表

現場発生品及び支給品運搬

SPK24040410 施 工 単 価 表

当り

クレーン装置付BT2t級2.9t吊 機械構成比: 13.58% 片道運搬距離5.0km以下(3.0km超) 83.54% 材料構成比: 2.88% ツ み 掛 式 レ・ 古担当価雄式 4. 神 進 出 価・

	33.54% 材	<sup>†</sup> 料構成比: 2.8		標準単価:	
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
トラック			トラック		MTPC00154
<b>クレーン装置付</b>	13.58%		クレーン装置付		MTPT00154
ベーストラック2t積吊能力2.9t			ベーストラック2t級吊能力2.9t		
, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,					
特殊運転手			運転手(特殊)		RTPC00006
	42.54%				RTPT00006
	1=1017				
特殊作業員			特殊作業員		RTPC00001
	41.00%				RTPT00001
	11.00%				WW 100001
·   軽油			軽油パトロール給油		TTPC00013
小型ローリー(パトロール給油)	2.88%		+±/H/ ( 1 H // MH/H		TTPT00013
	2.00%				111 100010
			<b>積算単価</b>		EP001
15 <del>月                                   </del>			19 <del>开</del> 十四		LI 00 I
A=1 クレーン装置付BT2t級2.9t吊			B=2 DID区間有り		
C=5   片道運搬距離5.0km以下(3.0km)	- <b>2</b> 2 \				
C=5	<del>里</del> )				

#### SPK24040411 施 工 単 価 表

現場発生品及び支給品積込み・荷卸し クレーン装置付BT2t級2.9t吊 機械構成比: 13.52%

単第0 -0095 表

当り

		料構成比: 2.8	6% 市場単価構成比: 0.0	0%標準単価:	
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(夏	東京地区) 単価(東京地区)	備考
トラック	40 50%		トラック		MTPC00154
クレーン装置付	13.52%		クレーン装置付		MTPT00154
ベーストラック2t積吊能力2.9t			ベーストラック2t級吊能力2.9t		
			運転手(特殊)		RTPC00006
	42.39%				RTPT00006
持殊作業員			特殊作業員		RTPC00001
沙州下来矣	40.83%		17/小厅来只		RTPT00001
	40.00%				KH 100001
スの仏(兴致)			スの仏(兴致)		ER009
その他(労務)			その他(労務)		ERUU9
軽油			軽油パトロール給油		TTPC00013
小型ローリー(パトロール給油)	2.86%				TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 クレーン装置付BT2t級2.9t吊					

切梁・腹起し設置工

#### SG1E0033001 施工単価表

単第0 -0096 表

頁0-0221

名称・規格など 数量 単位 単 金 額 考 土木一般世話役 RTPC00009 1.7 人 とびエ RTPC00004 人 3.2 9 溶接工 RTPC00019 1.7 人 9 普通作業員 RTPC00002 1.7 人 9 <賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) KTPC00014 25t吊 オペレータ付 1.7 日 長期割引適用外 諸雑費 #09 5 1t当り(計/10t) +00 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 1 t A=1

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

施工単価表

鋼製山留材賃料 (副部材A)

S0856

単第0-0097 表

<u>回使用 名称・規格など</u>	<u>供用日数173日</u> 数 量	単位	単	価	金 額	備	1	t 考	<u>当</u>
副部材 (A) 賃料	<u> </u>	<u> </u>		ІЩ	<u> </u>	E0002			
	0.220	t				20002	1*0.22		
諸雑費						#91			
	1	一式							
*** 単位当たり ***	1	t							
A O = =   =   +   +   +   +   +   +   +   +			D 470	/# m n +	44-				
A=3 副部材 (A) のみ			B=173	供用日数	以中,与大使用した。	,			
C=1 使用回数			D=2	次打フリ	コックを使用しない	1			
《副部材 (A) 賃料》									
(A) 真行/ (本正) =									
供用賃料 (補正) = 修理費及び損耗費 =									
(仮設材賃料計) =									
									-

施工単価表

鋼製山留材賃料 (副部材B)

S0856

単第0-0098 表

可使用	<u>供用日数173日</u>			· '-		<b>半</b> 第0 -0090	1 t <u>\</u>
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金額	備	考
副部材 (B) 賃料	0.040	t				E0003	1*0.04
a						#91	
	1	一式					
* * * 単位当たり * * *	1	t					
A=4 副部材 (B) のみ C=1 使用回数			B=173 D=2	供用日数 火打ブロ	牧 コックを使用しない		
《副部材 (B) 賃料》 修理費及び損耗費 =							

SG1D0038003 施工単価表

夏工板・覆工板受桁設置工 覆工板設置面積100m2以下	SG1D0038	003		单 他	〕表		単第0 -0099 表	1	與0-0224 m2 当!
名称・規格など	数量	単位	単	価	<del></del> 金	額	備	<u> </u>	
土木一般世話役	1.51	人	·				RTPC00009		•
とびエ	3.01	人					RTPC00004		9
溶接工	1.51	人					RTPC00019		9
普通作業員	1.51	人					RTPC00002		9
BH(クローラ型クレーン機能付)運転 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t	1.51	日					SM2800007	単第0-0	<u>9</u> 100 表
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 諸雑費	9	%					#09		
1m2当り(計/100m2)							+00		
*** 単位当たり ***	1	m2							
A=3 山積0.8m3 クレーン付2.9t吊		В	S=1	設置					

BH(クローラ型クレーン機能付)運転

SM2800007

施工単価表

単第0 -0100 表

山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排出 名 称 ・ 規 格 な ど	ガス対策型(第1	,2次基準值	<u>) 低騒音</u>		-		1	日	当じ
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金 額	備		考	
特殊運転手	1.00	人				RTPC00006			
軽油 小型ローリー (パトロール給油)	96.00	L				TTPC00013			
<賃>バックホウ(クローラ型クレーン付) 山積0.8m3(平積0.6m3) 吊能力2.9t	1.50	供用日				KTPC00006			
諸維費	1	一式				#91			
*** 単位当たり ***	1	日							
A=4 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t C=96 燃料消費量(L/日)			B=1 D=1.5	運転労矛 機械賃料	务数量(人/日) 料数量(供用日/日)				

 SG1D0038004
 施工単価表

覆工板開閉工

覆工板設置面積100m2以下			開け		<u>1 m2・1回 当り</u>
名称・規格など	数量	単位	<u>開け</u> 単 価	金額	<b>備</b> 考
土木一般世話役	0.44	人			RTPC00009
普通作業員	0.44	人			RTPC00002
BH(クローラ型クレーン機能付)運転 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.44	目			SM2800007 単第0-0100 表
諸雑費	1	一式			#92
1m2・1回当り(計/100m2・1回当り)					+00
*** 単位当たり ***	1	m2·1回			
A=3 山積0.8m3 クレーン付2.9t吊					

## SPK24040153 施 工 単 価 表 単第0 -0102 表

当り

頁0-0227

桁受コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 人力打設 機械構成比: 0.00% 労務構成比: 29.40%

人力打設 材料構成け・ 70 60% 市場単価構成比: 0.00% 煙進単価・

<b>機械構成比: 0.00%                                 </b>	29.40% 权	「料備放比: /0.6		0.00%	標準単価:	
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代 表 機 労 材 規	格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員			普通作業員			RTPC00002
	13.20%					RTPT00002
特殊作業員			特殊作業員			RTPC00001
	7.51%					RTPT00001
土木一般世話役			土木一般世話役			RTPC00009
	6.69%					RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)			ER009
レディーミクストコンクリート			生コンクリート			TTPC00003
高炉 18-8-20(25)	70.60%		高炉 24-12-25(20) W/C 5	55%		TTPT00343
W/C60%以下						
<b>積算単価</b>			積算単価			E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物			B=3 人力打設			
C=3 18-8-25(20)BB			F=2 一般養生			
H=2 現場内小運搬無し			J=1 -			
K=1 -(全ての費用)						

### SPK24040034 施 工 単 価 表

当り

頁0-0228

単第0 -0103 表 砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下 機械構成比: 5.58% 労務構成比: RC-40 抽准出/用. \*\*\*\*\*\*\*\* 16 07% 古担畄価様式比: 0 00%

終械構成比: 5.58% 労務構成比:	77.45% 材料構成	比: 16.97% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	
	構成比単位	西(積算地区) 代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
賃>バックホウ(クローラ型)		バックホウ		KTPC00018
山積0.8m3(平積0.6m3)	5.55%	クローラ型		KTPT00018
排1~3,2011,2014		山積0.8m3(平積0.6m3)		
その他(機械)		その他(機械)		EK009
普通作業員	37.13%	普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
持殊作業員	15.71%	特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
持殊運転手	14.81%	運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
上木一般世話役	9.27%	土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)		その他(労務)		ER009
再生クラッシャーラン RC-40	11.93%	再生クラッシャーラン RC-40		TTPC00008 TTPT00008
経油 小型ローリー(パトロール給油)	5.01%	軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

SPK24040034 施 工 単 価 表

単第0 -0103 表

頁0-0229

機械構成比: 5.58% 労務構成比: 7 代表機労材規格	7.45% <u>权</u> 構成比	トチト情別に: 16.9   単価(精算地区)	7% 市場単価構成比: 代表機労材規	U.00% 格(東京地区)	標準単価: 単価(東京地区)	 備 考
	14977% (-0.0	十   画 (1只并26 <i>位)</i>	その他(材料)	16(米水26匹)	十個(木小心匹)	EZ009
看算単価 			積算単価			EP001
A=2 砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cmり D=1 -(全ての費用)	下		B=1 RC-40			

機械投入埋戻工(バックホウ)

#### SG1D0002003 施工単価表

単第0 -0104 表

頁0-0230

名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金	額備	1 m3 考
土木一般世話役	2.5	人				RTPC00009	·
普通作業員	3.8	人				RTPC00002	
機-01_バックホウ運転 123_標準型 クレーン 排2 山積0.8m3(平積0.6m3)	4.5	時間				SM0102020	単第0-0105 表
タンパ締固め	100	m3				SPK24040021	単第0-0106 表
諸雑費	1	一式				#92	
1m3当り(計/100m3)						+00	
* * * 単位当たり * * *	1	m3					
A=3 山積0.8m3 C=6 材料別途			B=2	土留める	を伴う掘削の場	<b>清</b> 合	

#### 施工単価表

機-01\_バックホウ運転

単第0 -0105 表

茂‐U   _ / \ ソ ノ / ハ・ノ )   三    ム   400	SMU10202 <u>山積0.8m3(平積0.6</u> n		· —	— III	4 '	平第0 -0105 衣	1 時間	当じ
1 <u>23 標準型 クレーン 排2</u> <u>名 称 ・ 規 格 な ど</u>	<u> </u>	is) 単 位	単		金額		 考	<u>='</u>
1	双 里	<u> </u>	<del></del>	ІЩ	亚 領	RTPC00006	<del></del>	
	0.17	人				K11 000000		
	0.17							
軽油						TTPC00013		
小型ローリー(パトロール給油)	15.00	L				111 000010		
		_						
バックホウ(クローラ型)						MTPC00108		
標準型・クレーン機能付き・排2	1.00	時間						
山積0.8/平積0.6m3,吊能力2.9t								
諸雑費						#91		
	1	一式						
* * * 単位当たり * * *	1	時間						
17 M 71 4 4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1								
A=7 123_標準型 クレーン 排2			B=7	山積0.8	3m3(平積0.6m3)			
C=0.17 運転労務数量(人/時間)			D=15	燃料消	量 (L/時間) É			
E=0 機械損料数量								

タンパ締固め

SPK24040021 施 工 単 価 表

単第0 -0106 表

m3 当り

頁0-0232

機械構成比: 1.24% 労務構成比:	97.05% 材料	斗構成比: 1.7	71% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	
代 表 機 労 材 規 格 :賃>タンパ(ランマ)	構成比	単価(積算地区)	代 表 機 労 材 規 格(東京地区) タンパ及びランマ	単価(東京地区)	備 考 KTPC00020
員>タンハ(ソンマ) 質量60~80kg	1.24%		ランバ及びフンマ 質量60 ~ 80kg		KTPT00020 KTPT00020
寺殊作業員	51.22%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
<b>普通作業員</b>	45.83%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
ガソリン レギュラー スタンド	1.71%		ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
責算単価			積算単価 		EP001
A=1 - (全ての費用)					

#### 施工単価表

鋼矢板圧入(Nmax 50)

単第0 -0107 表

5 <nmax 50="" <u="">陸上施工 3型 圧入</nmax>	<u> 長(m)_9以下(6</u>	迢)	_				10 杉	<u> 当!</u>
名称・規格など	数量	単位	単 価	金	額	備	考	
土木一般世話役	0.526	人				RTPC00009		9
特殊作業員	0.526	人				RTPC00001		9
とびエ	1.053	人				RTPC00004		9
機-24_油圧式杭圧入引抜機運転 圧入力800kN 排出ガス対策型2014規制	0.526	日				S9128	単第0-0090 10/19	表 9
機-24_杭打用ウォータジェット運転 エンジン式14.7MPa (150kg/cm2)	0.526	日				S9151	単第0-0091 10/19	表 9
機-18_ラフテレーンクレーン運転 25t吊 排出ガス対策型3次基準	0.526	日				\$9000053	単第0-0092 10/19	表 9
諸維費	8	%				#09		·
*** 合計 ***	10	枚						
*** 単位当たり ***	1	枚						
A=1 陸上施工 C=2 3型				Nmax 50 \長(m)_9以下	(6超)			
土木一般世話役 = 10 / N * 1 = 10 / 19.0 特殊作業員 = 10 / N * 1 = 10 / 19.0 とび工 = 10 / N * 2 = 10 / 19.0	* 1 = 0.526(人)	小数第4位	四捨五入小数第3位	立止め				

#### 施工単価表

鋼矢板引抜き 5045

鋼矢板引抜き	S0454	IJĿ	3 <del>_</del> +	4 12		単第0 -0108 表		
陸上施工 3型	<u> 引抜長(m)_6以下</u>						10 木	枚 当り
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単価	金	額	備	考	<del>.</del>
土木一般世話役						RTPC00009		
	0.172	人						
								9
│特殊作業員						RTPC00001		
	0.172	人						
								9
とびエ						RTPC00004		
	0.345	人						
								9
機-24_油圧式杭圧入引抜機運転						S9128	単第0-0090	)表
圧入力800kN	0.172	日					10/58	
排出ガス対策型2014規制								9
機-18_ラフテレーンクレーン運転						S9000053	単第0-0092	<u>'</u> 表
25t吊	0.172	日					10/58	
排出ガス対策型3次基準								9
諸雑費						#09		
	0.2	%						
*** 合計 ***	10	枚						
		14-						
* * * 単位当たり * * *	1	枚						
7+ 1 +/- T			D O OTII					
A=1 陸上施工			B=2 3型					
C=1 引抜長(m)_6以下								
上十 的 <b>出</b> 产7/0 40 / N * 4 40 / 5	-0 * 4 0 470(1)	1. *h	 					
土木一般世話役 = 10 / N * 1 = 10 / 5	0.1/2(人) 4	小数弗4位匹	はカスクの数据3位にめ					
特殊作業員 = 10 / N * 1 = 10 / 5	0.1/2(人) 4	小数弗4位匹	はカスクの数据3位にめ					
とび工 = 10 / N * 2 = 10 / 5	$\frac{58 - 2}{100} = 0.345(\Lambda)$	小剱寿4位四	括五八小釵弟3世正の					

#### 施工単価表

鋼矢板引抜き

単第0 -0109 表 S0454 引抜長(m)\_9以下(6超) 数 量 単

<u>上施工 3型 引掠</u> 名 称 ・ 規 格 な ど	₹長(m)_9以下(6 数 量	迢)   単 位	 単	価	金			10 <u>枚</u> 考	
<u>石 柳 ・ 規 恰 な こ</u> 土木一般世話役	0.208	人		1Щ	<u></u>	<u> </u>	RTPC00009	与	
持殊作業員	0.208	人					RTPC00001		9
とび工	0.417	人					RTPC00004		9
幾-24_油圧式杭圧入引抜機運転 圧入力800kN	0.208	日					S9128	単第0-0090 10/48	
_ 排出ガス対策型2014規制 機-18_ラフテレーンクレーン運転 _ 25t吊 _ ##UHボス対策型2次基準	0.208	日					S9000053	単第0-0092 10/48	9 表 9
<u>排出ガス対策型3次基準</u> 者雑費	0.2	%					#09		9
*** 合計 ***	10	枚							
*** 単位当たり ***	1	枚							
A=1 陸上施工 C=2 引抜長(m)_9以下(6超)		В	=2	3型					
土木一般世話役 = 10 / N * 1 = 10 / 48 * 特殊作業員 = 10 / N * 1 = 10 / 48 * とび工 = 10 / N * 2 = 10 / 48 * :	1 = 0.208(人) 4	\数第4位四i	含五入小数	対第3位止め					

#### 施工単価表

油圧式杭圧入引抜機据付・解体

S0458

単第0-0110 表

<u>抜き III</u> 名称・規格など	<u>型</u> 数 量	単位	単価	金額	備	1 <u></u>
<u> </u>	0.190	人	<del>*</del>	<u> </u>	RTPC00009	
持殊作業員	0.190	人			RTPC00001	
とび工	0.390	人			RTPC00004	
幾-24_油圧式杭圧入引抜機運転 圧入力800kN 排出ガス対策型2014規制	0.130	日			S9128	単第0-0090 表
機-18_ラフテレーンクレーン運転 25t吊 排出ガス対策型3次基準	0.190	日			S9000053	単第0-0092 表
诸雑費 	1	一式			#91	
* * * 単位当たり * * *	1	回				
A=4 引抜き C=1 陸上施工			B=2 III型			

鋼矢板切断工

#### SG1D0144001 施 工 単 価 表

単第0 -0111 表

頁0-0237

大伙り的  上  -   公種類 3刑	36100142	1001	, <u> </u>	4 1	早年(1-0111 衣	1 m 当
<u>-留種類 3型</u> <u>名称・規格など</u>	数量	単位	単 価	金額	備	<del></del>
土木一般世話役					RTPC00009	-
	0.047	人				
溶接工					RTPC00019	9
/ 台技工	0.346	人			KIFOOOIS	
	01010					9
普通作業員					RTPC00002	
	0.129	人				0
諸雑費					#09	9
<b>阳师</b> 莫	11	%			#05	
1 1 1 24/ <del>2</del> 1/1 13 1 1 1 1	4					
* * * 単位当たり * * *	1	m				
A=2 土留種類 3型						

切梁・腹起し撤去工

SG1F0033002

#### 施工単価表

単第0 -0112 表

名称・規格など 数量 単位 単 金 額 考 土木一般世話役 RTPC00009 人 1.0 とびエ RTPC00004 1.9 人 9 溶接工 RTPC00019 1.0 人 9 普通作業員 RTPC00002 1.0 人 9 <賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) KTPC00014 25t吊 オペレータ付 1.0 日 長期割引適用外 諸雑費 #09 7 1t当り(計/10t) +00 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 1 t A=1

07-\*\*\*\*\*-00020-10

境港市

頁0-0238

施工単価表

鋼製山留材賃料 (副部材A)

S0856

単第0 -0113 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金客	Ĭ	備		考	
副部材 (A) 賃料						E000				
( ) 2 2 1 1	0.220	t						1*0.22		
者雑費						#91				_
	1	一式				"01				
	<b>'</b>	10								
										_
* * * 単位当たり * * *	1	4								
・・・ 単位当たり ・・・	1	t								
			D 00	/# <del></del>	#h-					_
A=3 副部材 (A) のみ			B=29	供用日数	<b>议</b>	45.1.3				
C=1 使用回数			D=2	火打ノ	コックを使用し	ない				
										_
《副部材(A)賃料》										
供用賃料 =										
修理費及び損耗費 =										
(仮設材賃料計) =										
,										
										_
										_
										_

施工単価表

鋼製山留材賃料 (副部材B)

S0856

単第0 -0114 表

可使用	供用日数29日 供用日数29日	,,,		· '-		<b>平</b> 第0 -0114	1 t <u>≌</u>
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金額	備	考
副部材 (B) 賃料	0.040	t				E0003	1*0.04
諸雑費	1	一式				#91	
* * * 単位当たり * * *	1	t					
A=4 副部材 (B) のみ C=1 使用回数			B=29 D=2	供用日数 火打ブロ	女 コックを使用しない		
《副部材 (B) 賃料》 修理費及び損耗費 =							

SG1D0038001 施工単価表

単第0 -0115 表

進立坑 覆工板設置面積50m2以下						<b>1</b>	***	1 m2	2
名称・規格など	数量	単位	単	価	金	額	備	考	
土木一般世話役							RTPC00009		
	3.45	人							
1-71°T							DTD000004		9
とび工	6.00	ı					RTPC00004		
	6.90	人							9
							RTPC00019		9
/台技工	3.45	人					K1F000019		
	3.43								9
普通作業員							RTPC00002		<u> </u>
日起作来只	3.45	人					1111 000002		
	0.10								9
BH(クローラ型クレーン機能付)運転							SM2800007	単第0-0100	
山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t	3.45	日						1 2/100 0100	
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音									
諸雑費							#09		
	9	%							
1m2当り(計/100m2)							+00		
* * * 単位当たり * * *	1	m2							
14000 51 2 1000			<u> </u>	±n					
A=3 山積0.8m3 クレーン付2.9t吊			B=1	設置					
			+						

ѕсіроозвооі 施工単価表

単第0 -0116 表

進立坑 覆工板設置面積50m2以下								1 m2	2 当
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金	額	備	考	
土木一般世話役	2.10	人					RTPC00009		9
とびエ	4.20	人					RTPC00004		
溶接工	2.10	人					RTPC00019		9
普通作業員	2.10	人					RTPC00002		9
BH(クローラ型クレーン機能付)運転 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	2.10	日					SM2800007	単第0-0100	
诸雑費	11	%					#09		
1m2当り(計/100m2)							+00		
* * * 単位当たり * * *	1	m2							
A=3 山積0.8m3 クレーン付2.9t吊			B=2	撤去					

覆工板・覆工板受桁設置撤去工

SG1D0038002 施工単価表

覆工板開閉工

単第0 -0117 表

進立坑 覆工板設置面積50m2以下			-		1 m2・1回 当 備 考
名称・規格など	数量	単位	単 価	金 額	
土木一般世話役	0.44	人			RTPC00009
普通作業員	0.44	人			RTPC00002
トラック(クレーン装置付)運転 積載質量4t(2.9t吊)	0.44	日			SM2800017 単第0-0118 表
諸雑費	1	一式			#92
1m2・1回当り(計/100m2・1回当り)					+00
* * * 単位当たり * * *	1	m2·1回			
A=1 本体施工が推進作業					

施工単価表

トラック(クレーン装置付)運転 積載質量4+(2 0+足)

単第0 -0118 表

<u> </u>							1	日	当じ
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金額	備		考	
特殊運転手	1.00	人				RTPC00006			
軽油 小型ローリー(パトロール給油)	35.00	L				TTPC00013			
<賃>トラック(クレーン装置付) 4t車 2.9t吊	1.23	供用日				KTPC00039			
諸雑費	1	一式				#91			
*** 単位当たり ***	1	日							
A=1 積載質量4t (2.9t吊) C=35 燃料消費量(L/日)			B=1 D=1.23	運転労療 機械賃料	务数量(人/日) 科数量(供用日/日)				

施工単価表

構造物とりこわし工(無筋構造物) 機械施工

SDT00031

単第0 -0119 表

機械施工								1	m3	<u>当り</u>
│ 名称・規格など	数量	単位	単	価	金	額	備		考	
昼間_無筋構造物【手間のみ】   機械施工   時間的制約なし	1.000	m3					TDT001561			
諸雑費	1	一式					#91			
   * * * 単位当たり * * *	1	m3								
A=1 昼間施工 C=2 低騒音・低振動対策			B=1 D=1	機械施品時間的制	別約なし					

## SPK24040151 施工単価表 DID区間有り 運搬距離14.4km以下(10.9km超)

殻運搬 Co(無筋)構造物とりこわし

単第0-0120 表

汉里颁			IM 'V\	平第0 -012	∪ रर	
io(無筋)構造物とりこわし		搬距離14.4km以下(1			1	m3
械構成比: 41.69%		料構成比: 14.4	3% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	
代 表 機 労 材 規 格	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規	格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]			ダンプトラック[オンロード	・ディーゼル]		MTPC00018T1
10t積級	41.69%		10t積級			MTPT00018T1
(タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)			(タイヤ損耗費及び補修費	(良好)を含む)		
,			,	( , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,		
一般運転手			運転手(一般)			RTPC00007
	43.88%					RTPT00007
			軽油パトロール給油			TTPC00013
 - 小型ローリー(パトロール給油)	14.43%		ナエノ田ノベト ロー ノレ州ロノ田			TTPT00013
	17.75/0					111 100013
			<b>積算単価</b>			EP001
只 <del>开</del> ↑ Ⅲ			1只开一一叫			L1 00 1
A=1 Co(無筋)構造物とりこわし						
C=2 DID区間有り				.4km以下(10.9km超)		
C-2 BID区間 月 ワ E=1 -(全ての費用)				.4KIIIVX   ( 10.3KIII)		
-(主との負用)						
	1	I				

# SPK24040306 施 工 単 価 表 アスファルト舗装版厚15cm以下

舗装版切断 アスファルト舗装版 単第0 -0121 表

<b>해衣似切倒</b>				年第0 -012	। <b>र</b> र	
アスファルト舗装版		装版厚15cm以下			1	m i
幾械構成比: 15.42% 労務構成比:	57.13% 材	料構成比: 27.45	% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	,,,
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規	格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
コンクリートカッタ			コンクリートカッタ			MTPC00164
バキューム式(超低騒音型)・湿式	10.49%		バキューム式(超低騒音型)			MTPT00164
切削深20cm級ブレード径 56cm			切削深20cm級ブレード径 🤫	56cm		
その他(機械)			その他(機械)			EK009
特殊作業員			特殊作業員			RTPC00001
	19.60%					RTPT00001
			40.01.42.00			
土木一般世話役			土木一般世話役			RTPC00009
	10.55%					RTPT00009
並`Mac **			並洛佐光昌			DTDCCCCC
普通作業員	0.70%		普通作業員			RTPC00002
	8.73%					RTPT00002
その他(労務)			その他(労務)			ER009
			C 05 IE (514M)			LINOUS
コンクリートカッタブレード			コンクリートカッタブレード			TTPC00394
自走式切断機用	23.29%		径18インチ			TTPT00394
径45cm(18インチ)			<del>_</del>			
(						
ガソリン			ガソリンレギュラースタンド			TTPC00014
レギュラー スタンド	2.83%					TTPT00014
その他(材料)			その他(材料)			EZ009
	1					

### SPK24040306 施工単価表 #第0 -0121 表

舗装版切断 アスファルト舗装版 機械構成比・ 15 42% 学務構成比

<b>해衣似切断</b>		24040306 <b>/J</b> -	<del>_</del> _	1 m 1 L \	早第0 -012	ी रह		
アスファルト舗装版	アスファルト舗	i装版厚15cm以下				1	m	当り
機械構成比: 15.42% 労務構成比:	57.13% 权	<b> 料構成比: 27.4</b>	15% 市均	易単価構成比:	0.00%	標準単価:		
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代表	機労材規	格(東京地区)	単価(東京地区)	備	考
<b>積算単価</b>	1131.1720	1 12 (127) 22/	積算単価		TH (************************************	1 114 (VI 115 V D = )	EP001	
1 <del>27</del>			1277 T IM					
→ → → H I A+ H+			D 4	777-1				
A=1 アスファルト舗装版			B=1	アスファル	ト舗装版厚15cm以下			
E=1 -(全ての費用)								

舗装版破砕積込(小規模土工)

SPK24040018 施工単価表 #\$0 -0122 表

当り

頁0-0249

標準単価: 代表機労材規格 備考 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 小型バックホウ(クローラ型) 小型バックホウ(クローラ型) MTPC00077 標準型・排2 MTPT00077 20.80% 標準型・排2 山積0.13/平積0.10m3 山積0.13/平積0.10m3 特殊運転手 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 71.28% 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 小型ローリー (パトロール給油) 7.92% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 A=1 -(全ての費用)

当り

#### SPK24040151 施工単価表 #第0 -0123 表

DID区間有り 運搬距離11.0km以下(8.0km超) 72.35% 材料構成比: 9.08% 市場単価構成比: 神神 半浦・ 兴 教 構 ポ レ・

械構成比:  18.57%	72.35% 材	<b>†料構成比:  9.0</b>		標準単価:	
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
`ンプトラック[オンロード・ディーゼル]			ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]		MTPC00016T1
2t積級	18.57%		2t積級		MTPT00016T1
(タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)			(タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		
-般運転手			運転手(一般)		RTPC00007
	72.35%		<u> </u>		RTPT00007
	72.00%				1111100007
7.1			+7\\\_10°1 = 11 /A\\\		TTD000010
	0.000/		軽油パトロール給油		TTPC00013
小型ローリー(パトロール給油)	9.08%				TTPT00013
<b>算単価</b>			積算単価		EP001
A=3 舗装版破砕			B=4 機械積込(小規模土工)		
C=2 DID区間有り E=1 -(全ての費用)			D=45 運搬距離11.0km以下(8.0km超)		
E=1 -(全ての費用)					

#### SPK24040233 施 工 単 価 表

単第0 -0124 表

頁0-0251 当り

下層路盤(歩道部)

全仕上り厚100mm 1層施工 機械構成比: 5.62% RC-30 押進出価・ 兴 教 構 ポ レ・ 72 000/ おおお辞代と 古担畄価様式と・ 0 00%

		¥構成比:  21.50%   市場単価構成比:   0.00%	標準単価:	
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
〈賃>小型バックホウ(クローラ型)		小型バックホウ		KTPC00001
山積0.11m3(平積0.08m3)	2.91%	[クローラ型] 山積0.11m3(平積0.08m3)		KTPT00001
<賃>振動ローラ(搭乗式コンバインド型) 質量3~4t	2.55%	振動ローラ(舗装用) [搭乗式コンバインド型] 質量3~4t		KTPC00009 KTPT00009
その他(機械)		その他(機械)		EK009
普通作業員	30.50%	普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
寺殊運転手	26.32%	運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
寺殊作業員	13.94%	特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)		その他(労務)		ER009
再生クラッシャーラン RC-30	19.41%	再生クラッシャーラン RC-40 [標準数量]全仕上り厚100mm		TTPCD0018 TTPT00352
軽油 ・小型ローリー(パトロール給油)	2.03%	軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

下層路盤(歩道部) 全仕上り厚100mm 1層施工	RC-30		工単価表		1	頁0 <sup>.</sup> m2	-0252 当り
機械構成比: 5.62% 労務構成比 代表機 労 材 規 格	: /2.88% M 構成比	<u>科備成に: 21.5</u> 単価(積算地区)	0% 市場単価構成比: 代表機労材規	0.00% 核(東方地区)	標準単価:単価(東京地区)	備:	<u>*</u>
その他(材料)	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	半1叫(恨异地区)		<u>情(宋示地区)</u>	半個(米尔地区)	EZ009	'5
積算単価			積算単価			E9999	
A=100 全仕上り厚(mm) D=1 -(全ての費用)			B=3 RC-30				

#### SPK24040235 施 工 単 価 表 単第0 -0125 表

頁0-0253

TTPT00013

上層路盤(歩道部)

当り 全仕上り厚120mm 1層施工 M-30 材料構成比: 27.37% 市場単価構成比: 標準単価: 67.43% 0.00% 代表機労材規格 備考 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) <賃>小型バックホウ(クローラ型) 小型バックホウ KTPC00001 山積0.11m3(平積0.08m3) 2.69% [クローラ型] KTPT00001 山積0.11m3(平積0.08m3) <賃>振動ローラ(搭乗式コンバインド型) 振動ローラ(舗装用) KTPC00009 [搭乗式コンバインド型] KTPT00009 質量3~4t 2.36% 質量3~4t その他(機械) その他(機械) EK009 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 28.22% RTPT00002 特殊運転手 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 24.35% 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 12.90% RTPT00001 その他(労務) その他(労務) ER009 粒度調整砕石 再生粒度調整砕石 TTPCD0021 M - 3 0 25.44% RM-30 TTPT00360 [標準数量]全仕上り厚100mm 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 小型ローリー (パトロール給油)

1.88%

# 

当り

頁0-0254

上層路盤(歩道部) 全仕上り厚120mm 1層施工 機械構成比: 5 20% M-30

機械構成比: 5.20%	7.43% 材	料構成比: 27.3	7% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	
代表機労材規格	7.43% 材 構成比	単価(積算地区)	代 表 機 労 材 規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
機械構成比: 5.20% 労務構成比: 6  代表機労材規格 その他(材料)			7% 市場単価構成比: 0.00% 代表機労材規格(東京地区) その他(材料)		EZ009
<b>積算単価</b>			積算単価		E9999
A=120 全仕上り厚(mm) D=1 -(全ての費用)			B=2 M-30		

# 施工単価表 戦第0 -0126 表

当り

頁0-0255

表層(車道・路肩部)

機械構成比: 0.42%

SPK24040241

平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 1層当り平均仕上厚30mm

労務構成比: 41.93% 材料構成比: 57.65% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価:

成が、作り以し 0.42% 力が伸以し .		<b>悔况记.</b> 37.03% 时场半围情况记. 0.00%	
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区) 備 考
振動ローラ(舗装用)		振動ローラ(舗装用)	MTPC00047
ハンドガイド式	0.26%	ハンドガイド式	MTPT00047
運転質量0.5~0.6t		運転質量0.5~0.6t	
振動コンパクタ		振動コンパクタ	MTPC00049
前進型	0.14%	前進型	MTPT00049
運転質量40~60kg		運転質量40~60kg	
•		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	
その他(機械)		その他(機械)	EK009
,		(,	
特殊作業員		特殊作業員	RTPC00001
	20.47%		RTPT00001
普通作業員		普通作業員	RTPC00002
	14.66%		RTPT00002
土木一般世話役		土木一般世話役	RTPC00009
	4.43%		RTPT00009
その他(労務)		その他(労務)	ER009
再生粗粒度アスコン		密粒度As混合物(20)	TTPC00023
(20)	57.42%	[標準数量]平均仕上り厚50mm	TTPT00284
ガソリン		ガソリンレギュラースタンド	TTPC00014
レギュラー スタンド	0.18%		TTPT00014
<del></del>			

当り

# 施工単価表

表層(車道・路肩部) 平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下)

SPK24040241 1層当り平均仕上厚30mm

単第0 -0126 表

<u>₩構成比:</u> ※ 表	0.42%	41.93% 材料 構成比	構成比: 57.65 単価(積算地区)	5% 市場単価構成比 代表機 労 林	: 0.00% 打 規 格(東京地区)	標準単価: 単価(東京地区)	備考
<u></u> 油	18¢ 71 10 8vt 10	1円/3.00	十1四(19,7720位)	軽油パトロール給油		十四(未办26区)	TTPC00013
	- (パトロール給油)	0.04%		+ <b>1</b> /H/ (			TTPT00013
<u></u>	( / I II / / / / / / / / / / / / / / / /	0.01/0					111 100010
の他(材料)				その他(材料)			EZ009
, ,				, ,			
算単価				積算単価			E9999
A=1	平均幅員1.4m未満(1層平均	150mm以下)		B=30 1層当	リ平均仕上り厚(mm)		
C=8	再生粗粒度アスファルト混	(20)			が1961年の1年(11111) 1料無し		
G=1	-	л (20)		H=1 -	11 1.m. O		
I=1	- (全ての費用)						

# 

頁0-0257

補足材料平均厚さ29mm以上34mm未満49.70% 材料構成け: 33.63 当り **兴级**摆式比, 古担労価様式と・

幾械構成比: 16.68% 労務構成比:	49.70% 材料構成比		標準単価:	
代表機労材規格	構成比 単価(	積算地区) 代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
Eータグレーダ 	2.449	モータグレーダ		MTPC00134
土工用・排2	8.14%	土工用・排2 ブレード幅3.1m		MTPT00134
ブレード幅3.1m		プレート幅3.1m		
コードローラ		ロードローラ		MTPC00135
ー ・	6.45%	マカダム・排2		MTPT00135
運転質量10t締固め幅2.1m		運転質量10t締固め幅2.1m		
·賃>タイヤローラ		タイヤローラ		KTPC00007
質量8~20t	2.09%			KTPT00007
		質量8~20t		
		運転手(特殊)		RTPC00006
	31.83%			RTPT00006
· 寺殊作業員		特殊作業員		RTPC00001
	9.28%			RTPT00001
普通作業員		普通作業員		RTPC00002
	6.92%			RTPT00002
上木一般世話役		土木一般世話役		RTPC00009
	1.67%			RTPT00009
位度調整砕石		   再生クラッシャーラン		TTPCD0021
M - 3 0	27.83%	RC-40		TTPT00008
軽油		軽油パトロール給油		TTPC00013
・ 小型ローリー (パトロール給油)	5.79%	THE PARTY OF THE P		TTPT00013
OT ++++++ 00000 /0		1+ 1+ 1-		

07-\*\*\*\*-00020-10

境港市

SPK24040231 施工単価表 #第0 -0127 表

不陸整正

m2 当り

補足材料有り M-30 補足材料平均厚さ29mm以上34mm未満 備考 積算単価 積算単価 EP001 補足材料平均厚さ29mm以上34mm未満 補足材料有り A=2 B=9 E=1 C=6-(全ての費用) M - 30

## 施工単価表

単第0 -0128 表

当り

頁0-0259

表層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超 機械構成比:

1層当り平均仕上厚50mm 9.47% 材料構成比: 89 18% 市場単価構成化・ 0 00% 煙淮畄価・

	眉ヨリナルル_		<u></u>			2 <b> </b>   <b>3</b>
機械構成比: 1.35%	9.47% 材	料構成比: 89.18	% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	
代 表 機 労 材 規 格	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規	格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>アスファルトフィニッシャ(ホイール型)			アスファルトフィニッシャ			KTPC00060
舗装幅2.3~6m	0.87%		[ホイール型]			KTPT00060
			舗装幅2.3~6.0m			
<賃>タイヤローラ			タイヤローラ			KTPC00007
質量8~20t	0.13%					KTPT00007
720 200	01.07		質量8~20t			
			<u>吳</u> 皇() 2()(			
<賃>ロードローラ(マカダム)			ロードローラ			KTPC00047
「質量10~12t	0.13%		「マカダム]質量10t~12t			KTPT00047
英重1♥ 12€	0.10%		[(カノム]真星10に 12に			KII 100047
その他(機械)			その他(機械)			EK009
C 05 12 (1% 1%)						LINOUS
			普通作業員			RTPC00002
	3.39%		自進作未見			RTPT00002
	3.55%					N11 100002
   特殊運転手			運転手(特殊)			RTPC00006
	1.94%		连+Δ J (10/小)			RTPT00006
	1.34/0					K11 100000
   特殊作業員			特殊作業員			RTPC00001
13 <i>/</i> 小IF未只 	1.89%		19/小17本只			RTPT00001
	1.03/0					N11 100001
  土木一般世話役			土木一般世話役			RTPC00009
	0.67%		上小 双巴拉汉			RTPT00009
	0.07%					N1F100009
   その他(労務)			その他(労務)			ER009
での他(カ粉)			ての他(力物)			ENUUS

# 

当り

頁0-0260

表層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超

SPK24040241

1層当り平均仕上厚50mm

標準単価: 9.47% 材料構成比: 89.18% 市場単価構成比: 0.00% 代表機労材規格 備考 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 再生アスファルト混合物 密粒度As混合物(20) TTPCD0038 密粒度(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm TTPT00284 81.56% TTPC00026 アスファルト乳剤 アスファルト乳剤(JISK2208) PK-3 プライムコート用 アスファルト乳剤(浸透用) TTPT00026 7.06% PK-3プライムコート用 軽油 TTPC00013 軽油パトロール給油 小型ローリー (パトロール給油) 0.47% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上り厚(mm) A=4 B=50 C=6再生密粒度アスファルト混合物(20) E=2 PK-3 G=1H=1 -(全ての費用) I=1

施工単価表

区画線設置(溶融式)	SDT00001	施	瓦工	単価	i表		単第0 -0129 表	頁0-026
三日	02100001	,,,					1,000	m <u></u>
<u>名称・規格など</u>	数量	単位	単	価	<del></del> 金	額	備	
昼間_溶融式(手動)【手間のみ】_豪雪						HA	TDT000025	
実線_15cm 時間的制約なし	1,000.000	m						
トラフィックペイント(JISK5665_3種1号) 溶融型(紛体状)ガラスビーズ含有量15~18% 白	598.500	kg					T1080019	
ガラスビーズ(JISR3301_1号)							T1080035	
粒度0.106~0.850mm	26.250	kg						
プライマー							T1080029	
トラフィックペイント接着用	26.250	kg						
軽油							TTPC00013	
小型ローリー(パトロール給油)	42.000	L						
諸雑費							#91	
	1	一式						
* * * 合計 * * *	1,000	m						
*** 単位当たり ***	1	m						
A=1 昼間施工			B=1	白色				
C=1 実線_15cm			D=1 D=1	並布厚t	=1 5mm			
E=1 アスファルトに設置の場合			F=1	時間的制				
G=1 -			H=1	-	JWJ-04 O			
I=2 豪雪地域の場合			J=1	-(全ての	)費用)			

施工単価表 区画線設置(溶融式) SDT00001

単第0 -0129 表

頁0-0262

実線 15cm | 名称・規格など 1,000 数 量 単位 金 額

施工単価表

仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬 S1000007 単第0-0130 表 発進立坑+到達立坑(鋼矢板型等) 運搬距離 145km 製品長 12m超~15m以内 名称・規格など 数量 単位 単 金 考 基本運賃 単第0-0131 表 S1000009 運搬距離 145km 1.000 一式 製品長 12m超~15m以内 運搬質量 155t 積込み,取卸しに要する費用 単第0-0132 表 S1000009 走一 1.000 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 走一 1 12m超~15m以内 A=145 運搬距離(km) B=2 C=1 D=1 E=155 運搬質量(t) F=1 H=1 J=1 L=2 基地積込み,現場取卸し

基本運賃

S1000009

# 施工単価表

単第0 -0131 表

<u>運搬距離 145km 製品</u>	引長 12m超~15ml	以内 運搬質	量 155t				+330 0101 K	1	式	<u>当り</u>
名称・規格など	数量	単 位	単	価	金	額	備		考	
基本運賃	1.000	一式					JU001			
t当り基本運賃	155.000	t					E0001			
* * * 単位当たり * * *	1	一式								
A=1 基本運賃 C=2 12m超~15m以内			B=145 D=155	運搬距 運搬質量	推(km) 量(t)					

# 施工単価表

積込み,取卸しに要する費用

\$1000009

上 **単 位** 表 単第0 -0132 表

									<u>当り</u>
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金	額	備	<u>1</u> 式 考	
仮設材積込み費(基地)							KR00E006		
	155.000	t							
	1001000								
仮設材取卸し費(現場)							KR00E009		
	155 000						KKOOLOOS		
	155.000	t							
* * * 単位当たり * * *	1	一式							
A=5 積込み,取卸しに要する費用			D=155	運搬質量	量(t)				
K=2 基地積込み,現場取卸し									

# 施工単価表

仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬 S1000007 運搬距離 20km 製品長 12ml以内

- јш	4 12		単第0 -0133	3 表
到達立	坑(鋼矢	扳 型、釒	剛製支保工等	)

運搬距離 20km	以品長 12m以内			到達立均	<u>亢(鋼矢板 型、</u>	鋼製支保工等)	1 式	当り
名称・規格など	数量	単位	単	価	金額	備	考	
基本運賃 運搬距離 20km 製品長 12m以内 運搬質量 24.7t	1.000	一式				\$1000009	単第0-0134	表
積込み,取卸しに要する費用	1.000	一式				\$1000009	単第0-0135	表
*** 単位当たり ***	1	一式						
A=20 運搬距離(km) C=1 - E=24.7 運搬質量(t)			B=1 D=1 F=1	12m以内 - -				
H=1 - 現場積込み,基地取卸し			J=1	-				

新 工 単 価 表

単第0 -0134 表

運搬距離 20km	<u> </u>	般質量 24.7	7t						1	<u>式</u> 考	当り
名称・規格など	数量	単位	単	価	金	額		備		考	
基本運賃	1.000	一式					JU001				
t当り基本運賃	24.700	t					E0001				
* * * 単位当たり * * *	1	一式									
A=1 基本運賃 C=1 12m以内			B=20 D=24.7	運搬距离 運搬質量	隹(km) 量(t)						

積込み,取卸しに要する費用

施工単価表

単第0 -0135 表

								1	式	<u>当り</u>
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金	額	備		考	
仮設材積込み費(現場)	24.700	t					KR00E008			
仮設材取卸し費(基地)	24.700	t					KR00E007			
*** 単位当たり ***	1	一式								
A=5 積込み,取卸しに要する費用 K=3 現場積込み,基地取卸し			D=24.7	運搬質量	<b>₫</b> (t)					

重建設機械分解組立輸送 バックホウ系

施工単価表 戦第0 -0136 表

<u>バックホウ系 山稲</u>	₫1.0m3以上山積1	.4m3以下		クラム	シェル		1	□	当り
名称・規格など	数量	単位	単	価	金額	備		考	
特殊作業員						RTPC00001			
	2.700	人					2.7*1		
									6
<賃>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型)						KTPC00014			
25t吊 オペレータ付	1.400	日					1.4*1		
						長期割引適用外			6
運搬費等						#06			
	250	%							
諸雑費		_15				#91			
	1	一式							
* * * 単位当たり * * *	1	回							
	ļ ·								
A=2 バックホウ系			B=3		m3以上山積1.4m3以	+			
C=1 -			E=1	分解・約					
			'	ノン 四十 ・ ル	4.72				

# SPK24040092 **施 工 単 価 表** 単第0 -0137 表 合成樹脂排水材 呼び径500mm

暗渠排水管 

m 当り

機械構成比: 0.00%	4.21% 材	料構成比: 95.7	79% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)		単価(東京地区)	備考
普通作業員	3.00%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	1.21%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
暗渠排水管(波状管) 呼び径500mm 高密度ポリエチレン管(シングル構造)	95.79%		暗渠排水管 波状管 呼び径500mm 高密度ポリエチレン管(シングル構造)		TTPC00192 TTPT00192
積算単価			積算単価		E9999
A=1 据付 C=3 450~600mm F=2 継手材料費不要 I=1 -(全ての費用)			B=2 波状管及び網状管 D=39 シングル 合成樹脂排水材 呼び G=5 期間6ヶ月~1年未満(損料率0.6		

施工単価表

防護柵設置工(Gr) 防護柵撤去

SS000127

単第0 -0138 表

	A,B,C(支柱間隔2m)							1	m	<u>当り</u>
│ 名称・規格など	数量	単位	単	価	金	額	備		考	
ガードレール撤去工 Gr - A・B・C - 2 B C o 建込用	1.000	m					TS185			
<b>諸雑費</b>	1	一式					#91			
* * * 単位当たり * * *	1	m								
A=2 コンクリート建込 C=1 -			B=6 D=1	A,B,C(3 -	支柱間隔2m)					

施工単価表

標識柱・基礎撤去(路側式)[単柱式・複柱式]

単第0 -0139 表

単柱式(基礎含む) [規]	2基以下 数 量				1 3/30 0:00 50	1 基 当
名称・規格など	数量	単 位	単 価	金額	備	考
道路標識撤去工 標識柱基礎含 路側式 単柱式 径60.5~径101.6	1.000	基			TS616	
諸雑費	1	一式			#91	
* * * 単位当たり * * *	1	基				
A=1 単柱式(基礎含む) D=1 -			B=3 [規]2	基以下		
			14 14 1			

施工単価表

標識柱・基礎設置(路側式)[単柱式・複柱式]

単第0 -0140 表

惊ゃ说:************************************	55000067 60.5 [規]2基		<i>,</i> —	— III	4 6		平第0 -0140 · 农	1	基	当り
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金	額	備	=	 考	
単柱式 静電粉体塗装(白色)     柱径       名 称 ・ 規 格 な ど       道路標識設置工 標識柱・基礎 路側式       単柱式 静電粉体塗装 径60.5	1.000	基					TS579			
諸雑費	1	一式					#91			
* * * 単位当たり * * *	1	基								
A=1 単柱式 C=1 柱径 60.5 F=1 -			B=3 D=3 G=1	静電粉位 [規]2基 -	本塗装(白色) 以下					

施工単価表

[木切倒し・枝払い切揃え・集積	V0020	7世	! 上 果	1Щ	衣		単第0 -0141 表	·	
斜補正1.00	密度補正0.60				<u>伐木工步掛</u>			100 本	当
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単	価	金	額	備	考	
土木一般世話役							RTPC00009		
	0.66	人					4 4 4 00 0 00		0
							1.1 × 1.00 × 0.60 RTPC00001		9
付外下来貝	1.38	人					RIPCUUUUI		
	1.30						2.3×1.00×0.60		9
普通作業員							RTPC00002		
	2.22	人					1111 000002		
							$3.7 \times 1.00 \times 0.60$		9
幾-3_バックホウ運転							\$9000013	単第0-0142	
クローラ[標]山0.45m3(平0.35m3)	3.36	時間							
排出ガス対策型1次基準							$5.6 \times 1.00 \times 0.60$		
<b>渚</b> 雑費							#09		
	3	%							
							×(労務費)		
	400								
* * * 合計 * * *	100	本							
* * * 単位当たり * * *	1	本							
<b>中位コル</b> り	'	7							

施工単価表 頁0-0275 機-3 バックホウ運転 S9000013 単第0 -0142 表 クローラ[標]山0.45m3(平0.35m3) 排出ガス対策型1次基準  $5.6 \times 1.00 \times 0.60$ 時間 当り 名称・規格など 数量 単位 単 額 備 老 特殊運転手 RTPC00006 0.17 人 軽油 TTPC00013 小型ローリー (パトロール給油) 8.60 L バックホウ(クローラ型) MTPC00010 標準型・排1 時間 1 山積0.45/平積0.35m3 バックホウ用アタッチメント MTPC00078 掴み装置(巨石採取工用) 時間 1 開口幅2100~2500mm爪幅450~1000mm 諸雑費 #91 走一 1 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 時間 1 クローラ[標]山0.45m3(平0.35m3) B=2 排出ガス対策型1次基準 A=2 C=1 開口幅2100~2500mm爪幅450~1000mm D=1 岩石工損料割増 無し 労務単価の夜間等割増率 F=0 E=0 運転労務数量 (人/日) 標準=省略 G=0 燃料消費量 (L/日) 標準=省略 運転日当運転時間 T = 700 ( 欄) / 120 ( 欄) = 5.8 運転労務歩掛 1 / T = 1 / 5.8 = 0.17 燃料消費量(時間当り)= 60.000 (kW) × 0.144 (燃料消費率) │= 8.600 (L/時間) | 掴み装置 損料表 欄 = 770

当り

## 施工単価表

単第0 -0143 表

据付・撤去 波状管及び網状管 450~600㎜ 機械構成比・ 0.00% 光発達は比・ シングル 合成樹脂排水材 呼び径500mm 6 19% 材料構成比: 93 81% 古担畄価基式と・ 0 00% 神神 出価・

械構成比: 0.00%	6.19% 权	<sup>*</sup> 料構成比: 93.81%	% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	
代表機労材規格	構成比	単価(積算地区)	代表機労材	規 格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<b>音通作業員</b>			普通作業員			RTPC00002
	4.41%					RTPT00002
- AD-111 AT / D						DEDOGGGG
上木一般世話役		-	土木一般世話役			RTPC00009
	1.78%					RTPT00009
音渠排水管(波状管)						TTPC00192
■朱狩小島(汲小島) 呼び径500mm	93.81%		唱条排水昌 波状管 呼び径500mm			TTPT00192
高密度ポリエチレン管(シングル構造)	93.01%		版が目 けいだりの 高密度ポリエチレン管	/ ミ, ヽ, /ず川,   樺;牛 \		117100192
同名反がリエテレン目(ソフソル構造)			同名及がリエテレノ自	(ンノソル(甲垣)		
		3				E9999
<del>[</del> <del>并</del> 十		'				L0000
A=3 据付・撤去			B=2 波状管及	とび網状管		
C=3 450 ~ 600mm				レ合成樹脂排水材 呼び	行至500mm	
F=2 継手材料費不要				3ヶ月未満(損料率0.45)		
I=1 -(全ての費用)				,		
	1	1				

# 【数量計算書】

数量計算書( 基幹)

- TI	<b>在</b> 即	/m Du			=n.=1	1± //-	基幹 <del>事業</del>
工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	摘 要
管きょ工(中)	 大口径推進 φ1650mm )		区間延長	m	360.42	360.4	
			管体延長	m	357.92	357.9	
			推進延長	m	351.22	351.2	
	  泥水推進工						
		推進用鉄筋コンクリート管(泥水)	φ 1650mm	m	351.22	351	A土質
		 (推進用鉄筋⊐ンクリ−ト管)	  50N-3種-AW6(A-2) 標準管 JBカラ-付	本	60	60	
			  50N-3種-AW6(A-2) 半管 JBカラ-付	本	1	1	
		(推進用鉄筋コンクリート管)	  50N-2種-AW4(A-2) 標準管 JAカラ-付	本	84	84	
		(推進用鉄筋コンクリート管)	  50N-2種-AW4(A-2) 半管 JAカラ-付	本	1	1	
		(緩衝材)	(発砲ポリスチレン)	組	244	244	
		(切羽坑内作業工)		m	351.2	351	
			滑材一次注入量	リットル	43551	43551	
			滑材二次注入量	リットル	26237	26237	
		(坑外作業工)		m	351.22	351	
		発生土処理	泥水処分 運搬距離 13.3km	m3	20.2	20	
			残土処分 運搬距離 31.0km	m3	1052.0	1050	
		裏込め注入工		m	351.22	351	
			裏込量	キロリットル	1394	1394	
		目地モルタルエ		箇所	145	145	
	立坑内管布設工						
		<b>管布設工</b>	呼び径1650mm	m	1.85	2	
		空伏基礎工	360°コンクリート基礎	m	1.70	2	

数里芯行							基幹事業
工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	摘 要
	仮設備工(泥水式)						
		支圧壁工		<b></b>	1	1	
		(有筋コンクリート)	18-8-40BB	m3	17.2	17	
		(型枠工)		m2	18.6	19	
		(鉄筋工)	D13 @200	t	0.171	0.17	
		(コンクリート取壊し工)		m3	17.2	17	
		クレーン設備組立撤去工	呼び径1650mm	<u></u> 箇所	1	1	
		立坑基礎工			別途計上		
		坑口工(呼び径1650mm)		式	1	1	(2箇所)
		(発進坑口工)		<u></u> 箇所	1	1	
			坑口止め輪(ゴムリング枠共)	組	1.0	1	
			無筋コンクリート 18-8-25BB	m3	2.8	2.8	
			型枠工	m2	8.6	8.6	
			鋼材溶接工	m	7.7	7.7	
		(到達坑口工)		箇所_	1	1	
			坑口止め輪(ゴムリング枠共)	組	1	1	
			鋼材溶接工	m	8.0	8.0	
		鏡切り工	発進部 ф1650mm	<u> </u>	1	1	
			到達部 ф1650mm	<u> </u>	1	1	
		推進用機器据付撤去工		<u></u> 箇所	1	1	

数里芯竹							基幹事業
工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	摘 要
		掘進機引上用受台工		箇所	1	1	
			受台設置撤去 H-300×300	t	1.5	1.5	
		掘進機据付工	砂質土 35t吊ラフテレーンクレーン	台	1	1	
		掘進機搬出工	砂質土 35t吊ラフテレーンクレーン	台	1	1	
		殼搬出		m3	17.2	17	
		殼運搬処理	有筋コンクリート 運搬距離 13.3km	m3	17.2	17	43.0t
	通信·換気設備工						
		通信配線設備工	電話機	個	3	3	
			通信用ビニル電線	m	756.6	757	
		換気設備工	送風管 スパイラル鋼管φ150mm	m	368.3	368	
			換気ファン 径φ150 風量16.0m3/分 静圧25.5kPa 9.0kw	台	1	1	
	送·排泥設備工						
		送排泥設備工		式	1	1	
		(送排泥管設置撤去工)	地上·立坑用	m	37.1	37	
			坑内用	m	346.2	346	
		(送泥ポンプ据付撤去工)	150型37kw6P直	台	1	1	
		(排泥ポンプ据付撤去工)	150型37kw6P直	台	1	1	
		(中継ポンプ据付撤去工)	150型22kw6P直	台	1	1	
		(計測機器類設置撤去工)		台	1	1	

双里心门							基幹事業
工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	
	泥水処理設備工						
		泥水処理設備工(泥水式推進)		式	1	1	
		(泥水処理装置据付撤去工)		式	1	1	
		(ユニット式一次処理機)	4m3/min	台	1	1	
		(攪拌式水槽[調整槽])	25m3	台	2	2	
		(沈殿槽)	10m3	台	1	1	
		(CMC槽)	3m3	台	1	1	
		(処理設備付帯作業工)		式	1	1	
		(作泥材)	粘土	t	14.5	14.5	
			ベントナイト	kg	2418.0	2418	
			СМС	kg	48.4	48.4	
			水	t	43.5	43.5	
		泥水運搬処理工	運搬距離13.3km	m3	48.4	48	比重1.15
	注入設備工						
		注入設備工	(アルティミット工法)	箇所	1	1	
	推進水替工						
		推進用水替	工事用水中ポンプ ф150mm 7.5kw	箇所	1	1	

						基幹事業
管きょ工(中大口径推進)						
補助地盤改良工						
1111/91/01/11/04/11	薬液注入(注入量毎)	平均削孔長8.2m (平均土被り長3.7m) 二重管ストレーナ(複相式) 注入長4.5m	本	30	30	M2 坑口
	薬液注入(注入量毎)	エ重管ストレーナ(複相式) 注入長4.5m 平均削孔長13.5m (平均土被り長8.3m) 二重管ストレーナ(複相式) 注入長5.2m 平均削孔長5.9m (平均土被り長1.4m)	本	48		M2 底盤
	薬液注入(注入量毎)	平均削孔長5.9m(平均土被り長1.4m) 二重管ストレーナ(複相式) 注入長4.5m 平均削孔長8.8m(平均土被り長5.8m)	本	20	20	M4 坑口
	薬液注入(注入量毎)	平均削孔長8.8m(平均土被り長5.8m) 二重管ストレーナ(複相式) 注入長3.0m	本	27	27	M4 底盤
	注入設備据付·解体	車上	現場	1	1	
					_	

<u> </u>							
工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	摘 要
立坑工(M2)	]						
	管路土工						
		機械掘削工	一次掘削	m3	70.0	70	
		発生土運搬	バックホウ 距離0.3km以下	m3	70.0	70	
		立坑掘削工	0.6m3バックホウ掘削 GL-6.0mまで	m3	232.9	230	
		発生土運搬	バックホウ 距離0.3km以下	m3	232.9	230	
		立坑掘削工	0.4m3クラムシェル掘削 GL-6.0m以深	m3	108.5	110	
		発生土運搬	クラムシェル 距離0.5km以下	m3	108.5	110	
		埋戻土運搬	積込(ルーズ) ダンプトラック10t 距離0.5km以下	m3			
		<b>管路埋戻</b>	発生土	m3			
		発生土処理	運搬距離31.0km ダンプトラック10t	m3	411.3	410	
		立坑基礎工	コンクリート	m3	14.1	14	1 675 = 5
			基礎砕石	m2	47.0	47	1箇所
	鋼矢板立坑工						
		鋼矢板圧入工	圧入長 Ⅲ型 L=12.650m	枚	70	70	
			矢板長 Ⅲ型 L=13.50m	t	56.700	56.7	
		油圧式杭圧入引抜機据付・解体	圧入 (Nmax≦50) Ⅲ型	回	1	1	
		スクラップ		t	0.495	0.5	
		(残置重量)	Ⅲ型	t	56.205	56.2	
		主部材	腹起·切梁	t	18.230	18.2	
		副部材	(A)	t	4.011	4.0	
		副部材	(B)	t	0.729	0.7	

外主心[1公 							基幹事業 
工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	摘 要
		支保工設置重量		t	22.970	23.0	
		支保工運搬重量		t	22.241	22.2	
	路面覆工	又休工足顺重里			22.271	22.2	
					7.0	7.0	
		覆工板	2000×1000×200、3000×1000×200	m2	70	70	
		受桁·桁受	H形鋼 T	t	8.6	8.6	10.2 t
		桁受材・ずれ止め材	溝形鋼	t	1.555	1.6	] 10.2 (
		アスファルト合材		t	0.658	0.7	
		析受コンクリート	18-8-25	m3	0.5	0.5	
		  同上型枠	無筋構造物	m2	4.1	4	
		基礎砕石	RC-40 t=10cm	m2	5.0	5	
_							

工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	基幹事業 摘 要
立坑工(M4)	)						
	管路土工						
		機械掘削工	一次掘削	m3	39.9	40	
		  発生土運搬	バックホウ 距離0.3km以下	m3	39.9	40	
		  立坑掘削工	0.6m3バックホウ掘削 GL-6.0mまで	m3	129.0	130	
			   0.4m3クラムシェル掘削 GL-6.0m以深	m3			
		  発生土運搬	バックホウ 距離0.3km以下	m3	129.0	130	
		埋戻土運搬	積込(ルーズ) ダンプトラック10t 距離0.3km以下	m3	94.7	90	
		管路埋戻	発生土	m3	90.0	90	
		発生土処理	運搬距離31.0km ダンプトラック10t	m3	74.2	70	
		立坑基礎工	コンクリート	m3	8.1	8	1
			基礎砕石	m2	26.9	27	1箇所
	  鋼矢板立坑工						
		  鋼矢板圧入工	圧入長 Ⅲ型 L=8.200m	枚	52	52	
			矢板長 Ⅲ型 L=9.00m	t	28.080	28.1	
		油圧式杭圧入引抜機据付·解体	圧入 (Nmax≦50) Ⅲ型	□	1	1	圧入
		鋼矢板引抜工	引抜長 Ⅲ型 L=1.625m	枚	8	8	矢板長 L=2.425m
			引抜長 Ⅲ型 L=8.200m	枚	44	44	矢板長 L=9.00m
		全損	矢板長 Ⅲ型 L=9.00m	t	4.3	4.3	
		油圧式杭圧入引抜機据付・解体	圧入 (Nmax≦50) Ⅲ型	回	1	1	引抜
		撤去重量	Ⅲ型	t	1.164	1.2	

							基幹事業
工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規格	単位	設計 数量	積算 数量	摘 要
		スクラップ	Ⅲ型	t	1.659	1.7	
		(残置重量)	<b>皿型</b>	t	2.661	2.7	
		<b>大板切断工</b>	Ⅲ型	m	3.2	3.2	8枚
		主部材	腹起	t	9.160	9.2	
		副部材	(A)	t	2.015	2.0	
		副部材	(B)	t	0.366	0.4	
		支保工設置重量		t	11.541	11.5	
		支保工運搬重量		t	11.175	11.2	
	路面覆工						
		覆工板	2000×1000×200, 3000×1000×200	m2	42	42	
		受桁·桁受	H形鋼	t	4.720	4.7	
		析受材・ずれ止め材	溝形鋼	t	0.938	0.9	5.6 t
		アスファルト合材		t	0.506	0.5	
		桁受コンクリート	18-8-25	m3	0.35	0.4	
		同上型枠	無筋構造物	m2	2.9	3	
		基礎砕石	RC-40 t=10cm	m2	3.5	4	
		コンクリート取壊し	無筋	m3	0.35	0.4	
		<b>設運搬</b>	Co(無筋)構造物とりこわし 運搬L13.3km	m3	0.35	0.4	V=0.4 × 2.35=0.9t

工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	基幹事業 摘 要
マンホール	 <u> </u>						
	組立式角形人孔工						
		組立式角形人孔工	平均マンホール深 4.7m 2500×2500	箇所	1	1	
		鉄蓋(受枠込)	ф600mm 車道用(T-14)	組			
			φ600mm 車道用(T-25)(雨水用)	組	1	1	
		調整金具	25mm	組	1	1	
			45mm	組			
		調整リング	H=5cm	個	1	1	
			H=10cm	個			
			H=15cm	個			
		頂版ブロック	H=300	個	1	1	
		中間ブロック	H=600	個			
			H=900	個			
			H=1500	個	1	1	
		基礎ブロック	H=600	個			
			H=900	個			
			H=1800	個	1	1	
		基礎ブロック(B)	H=1500 HP	個	1	1	
		削孔	φ 1650mm	<b>1</b>	1	1	
			VU φ500mm VU	<b></b>	1	1	
			VU   φ 400mm	<b>箇所</b>	1	1	

<b>奴皇心行</b> 众						基幹事業	
工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	摘 要
		組立式角形マンホールル設置工	マンホール深 4.730m	箇所	1	1	
		底部工	基礎 敷モルタル(1:3)	箇所	1	1	
		インハ゛ートコンクリート	無筋 18-8-25	m3	0.63	0.6	
		耐摩耗板	t=20mm	箇所	1	1	6.2m2
	l	ļ	ļ				

### 数量総括表

<u> </u>									
工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規格	単位	設計 数量	積算 数量	基幹事業 摘 要		
付帯工(M2)	)								
	舗装撤去工								
		舗装版切断	厚さ15㎝以下	m	30.4	30			
		舗装版破砕	厚さ15㎝以下	m2					
			As殼 運搬距離 8.6km	m3					
		舗装版破砕(小規模)	厚さ5cm以下	m2	70.6	71			
		殼運搬処分(小規模)	As殼 運搬距離 8.6km	m3	3.5	4	8.2 t		
	既設側溝撤去工								
		コンクリート取壊し	無筋 無筋	m3	1.3	1			
			Co殼 運搬距離 13.3km	m3	1.3	1	3.1 t		

## 数量総括表

工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	基幹事業 摘 要
付帯工(M4)							
	舗装撤去工						
		舗装版切断	厚さ15㎝以下	m	55.6	56	
		舗装版破砕	厚さ15㎝以下	m2			
			As殼 運搬距離 8.6km	m3			
		舗装版破砕(小規模)	厚さ5㎝以下	m2	96.6	97	
		殼運搬処分(小規模)	As殼 運搬距離 8.6km	m3	4.0	4	9.4 t
	仮舗装復旧工(車道5-	10-10)					
		下層路盤	再生クラッシャ-ランRC-30 t=10cm	m2	44.1	44	
		上層路盤	粒度調整砕石M-30 t=12(10)cm	m2	44.1	44	
		表層	再生粗粒度アスコン(20) t=3cm	m2	44.1	44	
	舗装復旧工(車道5-10	)–10)					
		不陸整正	粒度調整砕石M-30 補足材3cm	m2	52.5	53	
		表層	再生密粒度アスコン(20) t=5cm 1.4m未満	m2			
		表層	再生密粒度アスコン(20) t=5cm 3.0m超	m2	52.5	53	
	区画線工						
		溶融式区画線	実線 白色 幅15cm	m	8.3	8	
	既設側溝撤去工						
		コンクリート取壊し	無筋	m3	2.7	3	
			無筋 Co殼 運搬距離 13.3km	m3	2.7	3	6.3 t

### 数量総括表

<u> </u>									
工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	基幹事業 摘 要		
間接工事費	安全費								
		交通誘導警備員A	交代要員あり	人					
		交通誘導警備員B	交代要員あり	人	680	680			
	<b>役務費</b>								
		基本電力料金	臨時 低圧電力 7kw	月					
	運搬費								
_		仮設材運搬(搬入·搬出)	鋼矢板Ⅲ型、支保工、覆工板 運搬距離145km	t	154.95	155.0			
		仮設材運搬( <del>搬入</del> ·搬出)	鋼矢板Ⅲ型、支保工、覆工板 運搬距離20km以内	t	24.69	24.7			
		重建設機械分解組立輸送	バックホウ系 山積0.1m3以上1.4m3以下	回	1	1	クラムシェル0.40m3		
				1					
	1						l .		

## 総括表(その1)

工	佰		小い1日3人(こ・)				
種	項 目	名 称	仕	様	単位	数 量	摘要
		路線延長			m	360.42	
		管渠延長			"	357.92	
	•	推進延長			"	351.22	
				土質		土質(砂質土)	A土質
	-	推進用鉄筋コンクリート管	50N-3種-AW6(A-2)	標準管 JBカラー付	本	60	
	泥	72.27.407.407		半管 JBカラー付	,,	1	
			50N-2種-AW4(A-2)	標準管 JAカラー付	,,,	84	
	水		301.1 B/E 11.1 (11 B)	半管 JAカラー付	,,,	1	
		緩衝材	(発砲ポリスチレン)	1 H 32 3/1/ 14	組	244	
	推	切羽坑内作業工	()EFEN ()> () + • )	延長	m	351.22	
	淮	3/1/1/11 11	滑材一次注入量	<u> </u>	リットル	43,551	
	進		滑材二次注入量		"	26,237	
管	エ	坑外作業工	<b>捐权 → 队任八里</b>	延長		351.22	
B			泥水処分		m 2		
き		発生土処理			m3	20.2	
C		宙コルみュー	残土処分	だ 目	"	1052.0	
L.		裏込め注入工	<b>告</b> 77 目	延長	m Ill.a.	351.22	
ょ			裏込量		リットル	1,393,641	
<b>-</b> -		目地モルタルエ	WT 413/T 4 2 = 2		箇所	145	
エ	管布設工 立坑内	管布設工	呼び径1650mm		m	1.85	
	他 一 一 一	空伏基礎工	360° コンクリート基礎		JJ	1.70	
φ 1650mm	工内						
泥		支圧壁工			箇所	1	
			有筋コンクリート	18-8- <b>40</b> BB	m3	17.2	
水			型枠工		m2	18.6	
			鉄筋工	D13@200	t	0.171	
_	-		コンクリート取壊し工		m3	17.2	
式		クレーン設備組立撤去工	呼び径1650mm		箇所	1	
		立坑基礎工				別途計上	
推		坑口工			箇所	2	
		呼び径1650mm	発進坑口工		箇所	1	
進	仮		坑口止め輪	(ゴムリング枠共)	組	1	
			無筋コンクリート	18-8-25BB	m3	2.8	
エ			型枠工		m2	8.6	
	設		鋼材溶接工		m	7.7	
			到達坑口工		箇所	1	
	,		坑口止め輪	(ゴムリング枠共)	組	1	
	備		鋼材溶接工		m	8.0	
		鏡切り工	発進部		箇所	1	
	_		切断延長	鋼矢板Ⅲ型	m	18.0	
	エ		到達部		箇所	1	
			切断延長	鋼矢板Ⅲ型	m	18.0	
		推進用機器据付撤去工		•	箇所	1	
		掘進機引上用受台工			"	1	
			受台設置撤去	H-300×300	t	1.49	
		掘進機据付工	砂質土 35t吊ラフテレー		台	1	
		掘進機搬出工	砂質土 35t吊ラフテレー		"	1	
			, <u>, , , , , , , , , , , , , , , , , , </u>		m3	17.2	
		殼運搬処理	有筋コンクリート		"	17.2	
		//人工//人//工	11 11/11/2-4 / / 1		ť	43.0	
						TU.V	
			l				i

# 総括表(その2)

	T _ T		1 1D 37 ( C 42		<del></del>		
工 種 	項目	名 称	仕	様	単位	数 量	摘要
	通	通信配線設備工	電話機		個	3	
	設信備・		通信用ビニル電線		m	756.61	
	工換	換気設備工		スパイラル鋼管 φ 150mm	m	368.31	
Ī	気		換気ファン	径 φ 150 風量16.0m3/分 静圧25.5kPa 9.0kw	台	1	
Ī		送排泥設備工	送排泥管設置撤去工	地上·立坑用	m	37.1	
Ī	送地			坑内用	"	346.2	
Ī	泥		送泥ポンプ据付撤去工	150型37kw6P直	台	1	
1	送排泥設備		排泥ポンプ据付撤去工	150型37kw6P直	"	1	
Ī	備工		中継ポンプ据付撤去工	150型22kw6P直	"	1	
Ī			計測機器類設置撤去工		箇所	1	
1		泥水処理設備工	泥水処理装置据付撤去〕	Ľ	式	1	
Ī			ユニット式一次処理機	4m3/min	台	1	
1			攪拌式水槽[調整槽]	25m3	"	2	
管			沈殿槽	10m3	"	1	
			清水槽		"		
き	泥		粘土槽		"		
1	水		CMC槽	3m3	"	1	
ょ	処		処理設備付帯作業工		式	1	
Ī	理設		作泥材	粘土	t	14.5	
エ	備			ベントナイト	kg	2418.0	
1	エ			CMC	11	48.4	
φ 1650mm				PAC	"		
			<u></u>	水	m3	43.5	
泥	<b> </b>	泥水運搬処理工	泥水運搬処理工		式	1	
			泥水運搬		m3	48.36	
水			泥水処分		"	48.36	
1	注	注入設備工	(アルティミット工法)	箇所	1		
Ī	丨入丨	-97. 919		'			
式	設備						
	Ï						
推	推	推進用水替	工事用水中ポンプ φ1	50mm 7.5kw	箇所	1	
進	推進水替工						
	I I						
エ			_		1		
Ī			_		1		
Ī					1		
1					1		
Ī					1		
					1	1	
					1	1	<u> </u>
					1	1	<u> </u>
					1		
					1	1	
					1	1	
					1	1	
					1	1	<u> </u>
					! <u> </u>		
					1	1	<u> </u>
1						1	ļ
					1		

1		管きょエ φ 1650mm 泥水式推進工法 数量計算書		
名 称		計算式	単 位	数量
管きょエ				
設計条件		<ul> <li>・工法 泥水式推進工法 M2 → M4</li> <li>・管種管径 推進工法用鉄筋コンクリート管 φ1650mm</li> <li>・土質 A土質 (アルティミット工法より)</li> <li>路線延長 = 360.42 m</li> <li>管きょ延長= 357.92 m</li> </ul>		
泥水推進工				
1.推進用鉄筋コンクリ 1).推進用鉄筋コンクリ-		推進管管割図参照 (1) 標準管(50N-3種-AW6(A-2)、L=2.43m、JBカラー付) (2) 標準管(50N-2種-AW4(A-2)、L=2.43m、JAカラー付) (3) 半管(50N-3種-AW6(A-2)、L=1.20m、JBカラー付) (4) 半管(50N-2種-AW4(A-2)、L=1.20m、JAカラー付)	本本本本	60 84 1 1
		(別途施工) 標準管(50N-2種-AW4(A-2)、L=2.43m、JAカラー無し) 1本 半管(50N-3種-AW6(A-2)、L=1.20m、JBカラー付) 1本		
2).緩衝材		発砲ポリスチレン 156 + 87.5	組	244
3).切羽坑内作業工		推進延長L= 351.22 m  (アルティミット工法 P23より)  ・滑材一次注入量 A土質 q1= 124 l/m l Q1= 124 l/m × 351.22 = 43,551  ・滑材二次注入量 A土質	m	351.22
		Q2= $0.002 \times q1 \times L \times (L-50)$ Q2= $0.002 \times 124 \times 351.22$ $\times (351.22 - 50)$ = 26,237		251.00
4).坑外作業工 2.発生土処理		推進延長L= 351.22 m 別紙 「構造計算書」より	m	351.22
	1)泥水処分	m3/本     本       (一次処理分離)     0.140     ×     144.5     =     20.230       推進延長m     m/本     本       管本数     351.220     ÷     2.43     =     144.5	m3	20.2
	2)残土処分		m3	1,052.0
3.裏込め	•裹込注入工	(裏込め材注入量) 白本A-6-11 土質(砂質土) 124 リットル/m×32.0m/日×351.22 = 1,393,641.0	m l	351.22 1,393,641
4.管目地	・目地モルタルエ	呼び径1650mm 60 + 1 + 84 + 1 - 1	箇所	145
立坑内管布設工	1)管布設工 <i>ф</i> 1650	M2 M4 = 1.850 = 1.850	m	1.85
	2)空伏基礎工	360° 固定基礎 + 1.700 = 1.700 (1.95-0.25)	m	1.70

2	管きょ工 φ 1650mm 泥水式推進工法 数量計算書											
名 称		計算式	単位	数量								
仮設備工												
1.支圧壁工			箇所	1								
	•有筋コンクリート 18-8-40BB	$5.600 \times 0.925 \times 3.320 = 17.198$	m3	17.2								
	•型枠工	5.600 × 3.320 = 18.592 本 kg/m kg		18.6								
	•鉄筋工	D13@200 (5.35 — 0.20) × 17 × 0.995 = 87.112 (3.32 — 0.20) × 27 × 0.995 = 83.819 計 170.931		0.171								
	・コンクリート取壊し			17.2								
2.クレーン設備組立 撤去工		呼び径1650mm	箇所	1								
3.立坑基礎工		立坑工に計上	箇所	_								
4.坑口工			箇所	2								
1).発進坑口工			箇所	1								
	・坑口止め輪	呼び径1650mm (ゴムリング枠共)	組	1								
	・無筋コンクリート 18-8-25BB	$(3.090 \times 2.990 - 2.090^2 \times \pi/4) \times 0.475 = 2.759$	m3	2.8								
	•型枠工	$(0.475 \times 2 + 3.090) \times 2.990$ $- 2.090^2 \times \pi/4 = 8.649$	m2	8.6								
	•鋼材溶接工	鋼矢板Ⅲ型 白本A-6-32 = 7.7	m	7.7								
2).到達坑口工			箇所	1								
	・坑口止め輪	呼び径1650mm (ゴムリング枠共)	組	1								
	•鋼材溶接工	鋼矢板Ⅲ型 白本A-6-33 = 8.0	m	8.0								
5.鏡切り工			箇所	2								
1).発進部			箇所	1								
a) T4)+ d-	•切断延長	鋼矢板Ⅲ型 白本A-6-35 = 18.0		18.0								
2).到達部	ᆉᆔᄣᇊᅸᆕ	何ケ七·Ⅲ田	箇所	1								
6.推進用機器	•切断延長	鋼矢板Ⅲ型 白本A-6-35 = 18.0 呼び径1650mm	箇所	18.0 1								
6.推進用機 <del>态</del> 据付撤去工		*T (*) 注 1030(	直灯									

3	管きょエ φ 1650mm 泥水式推進工法 数量計算書		
名 称	計算式	単位	数量
7.掘進機引上用		箇所	1
受台工	·受台工設置撤去 H-300×300 = 1.49	t	1.49
8.掘進機据付工	砂質土 35 t吊りラフテレーンクレーン 白本A-6-44	台	1
9.掘進機搬出工	砂質土 35 t吊りラフテレーンクレーン 白本A-6-44	台	1
10.殼搬出	支圧壁 17.198 = 17.198	m3	17.2
11.殼運搬処理	有筋コンクリート = 17.198 17.198 × 2.50 t/m3 = 42.995		17.2 43.0

4	管き $_{ extsf{L}}$ $\phi$ 1650mm 泥水式推進工法 数量計算書		
名称	計算式	単 位	数量
通信•換気設備工			
1.通信配線設備工		式	1
1)電話機	白本A-6-49	個	3
2)通信用ビニル電線	L= (L1+H+推進延長)×2回線		
	= ( 20.00 m+ 7.086 m+ 351.22 m)× 2 = 756.61	m	756.61
	ここで、泥水処理設備より立坑上までの延長 L1= 20 m (標準) 立坑上から推進管管底までの深さ H= 7.086 m 坑内配管延長(推進延長) 351.22 m		
2.換気設備工		式	1
1)送風管	スパイラル鋼管 φ 150mm		
	L= L1+L2	m	368.31
	L1= $Lk+H+100m$ = $10 + 7.086 + 100.00 = 117.09 m$		
	L2= 推進延長-100m = 351.22 - 100.00 = 251.22 m		
	ここで、吸気箇所から立坑上までの延長 Lk= 10 m (標準) 立坑上から推進管管底までの深さ H= 7.086 m 坑内配管延長(推進延長) 351.22 m		
2)換気ファン	径 φ 150 風量16. 0m3/分 静圧25. 5kPa 9. 0kw	台	1

5		管きょエ ⊄	)1650mm 泥	水式推進	工法数量計算	<b>当</b>				
名 称			計	算三	ţ			単 位	数量	
送∙排泥設備工										
1.送排泥設備工	1)送排泥管 設置撤去工									
		L <sub>l</sub>	非泥= Lp - 30.00 +	- 7.086 设備より立坊	【上までの延長 30m(標準)	=	37.086	m	37.1	
		5 3	mは最終スパン mは最終スパン	- (5.00 ンのフレキシ ンのフレキシ			346.22	m	346.2	
	2)送泥ポンプ 据付撤去エ	白本 B-28-3	送泥用P1		150mm 可変速 150型37kw6P直 20m			台	1	
	3)排泥ポンプ 据付撤去エ	白本 B-28-3	排泥用P2		150mm 可変速 150型37kw6P直 20m			台	1	
	4)中継ポンプ 据付撤去エ	白本 B-28-3	中継用P3		150mm 定速 150型22kw6P直 13m			台	1	
	5)計測機器類設置撤去工							箇所	1	

6		管きょエ φ	1650mm	泥水:	式推進工法	<del>.</del>	数量計算	書			
名 称				計	算 式					単 位	数量
泥水処理設備工		白本B-29-1									
1.泥水処理設備工	1)泥水処理装	   置 排泥流量 Q2	= 3.407	m3/mi	'n					式	1
	据付撤去工	(物質収支計									
			ユニットゴ 攪拌式水				4 m3/min 25 m3			台 "	1 2
			沈殿槽	16 [ []	TE 18 1		10 m3			"	1
			清水槽				m3			"	
			粘土槽				m3			"	
			CMC槽				3 m3			"	1
	2)処理設備 付帯作業工									式	1
		,	四期 作记士	+	補充作泥材						
	3)作泥材	1   粘土	刃期作泥木 14.50		開元TFルM 0.0			=	14.50	t	14.50
	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	ベントナイト		•	5.5			=	2418.0		2418.0
		СМС	48.4		0.0			=	48.4		48.4
		PAC	0.0		0.0			=	0.0		0.0
		水	43.5	+	0.0			=	43.5	m3	43.5
		初期作泥材			派水量の1. 収支計算より			V <sub>0</sub> =	48.36	m3	
		粘土	48.36	×	0.3 t/m			=	14.5t		
		ベントナイト			50.0 kg/			=	2418.0kg		
		CMC 水	48.36 48.36		1.0 kg/ 0.9 m3/			=	48.4kg 43.5m3		
		補充作泥材	/11 EE 1	L = 1 64c							
		粘土	(物質収3 "	<b>支計算</b>	より)			= =			
		CMC PAC	"					=			
		水	"					=			
0. 記水 寒椒如 田 工										<b>-</b>	4
2.泥水運搬処理工										式	1
	1)泥水運搬	初期作泥材分						V <sub>0</sub> =	48.36	m3	48.36
	2)泥水処分							V <sub>0</sub> =	48.36	m3	48.36
注入設備工					アルティミット	工法よ	:4)			箇所	1
推進水替工	1)推進用水替	・工事用水中	ポンプ	φ150	白本B−30 mm 7.5kw	0–1				箇所	1

#### 空伏管基礎工 数量計算書 単 位 称 計 算 式 数 量 360° コンクリート基礎工 10m当り数量 $(2.560 \times 2.560 - 1.95^2 \times \pi/4)$ コンクリート 18-8-25(BB) × 10.0 = 35.671 35.67 m3型枠 $2.560 \times$ 2 10.0 $\times$ 51.200 m251.20調整コンクリート $2.560 \times 0.115 \times$ 10.0 2.944 2.94 m3同上型枠 $0.115 \times$ $2 \times$ 10.0 2.300 m22.30 鉄 筋 図面より SD345 D16: 81.120 kg/m $\times$ 10.0 = 811.200 0.811 t D13: 52.835 kg/m $\times$ 10.0 = 528.350 0.528 合計 = 1339.550 1.340 基礎工構造図 断面図 側面図 70 10 11@200=2200 110 70 コンクリート 18-8-25 1395 立坑基礎 <u>調整コンクリート</u> 18-8-25 R1 D16 <u> E形推進管</u> JASWAS A 2 φ1650 平面図 R2 D13 材料表 材料表 (10m当り) 型 枠 調整コンクリート 調整型枠 コンクリート 管本数 (m²) (m) 1650 35. 671 51. 200 2. 944 2. 300 鉄 筋 総質量 縦方向鉄筋 R1 材料表 (1m当り) 横方向鉄筋 R2 材料表 (1m当 U) 単位質量 管 径 質 量 質 量 1本当り長さ 単位質量 本 数 本 数 鉄筋径 鉄筋径 (kg/m) (kg) (kg/m) (kg) (kg) 52. 835 D16 81. 120 D13 5, 310 133. 955 1650 52 1. 560 10 0.995

### 物資収支計算

#### $M2 \rightarrow M4$

#### 物質収支計算

#### 計画条件

1)	呼び径:		1650	
2)	掘進機外径:	Bs	1.970	(m)
3)	推進管長:	Lp	2.430	(m/本)
4)	掘進速度:	S	60.000	(mm/min)
5)	送泥流量:	$\mathrm{Q}_1$	3. 224	$(m^3/min)$
6)	送泥水比重:	$ ho$ $_1$	1. 150	
7)	土粒子の真比重:	Gs	2.640	
8)	地山の含水比:	W	30. 30	(%)
9)	地山の粒度構成			
	礫:	$S_1$	0.90	(%)
	砂:	$S_2$	91.60	(%)
	シルト、粘土:	$S_3$	7.50	(%)
10)	比重濃度:	$C_9$	50.00	(Wt%)
11)	日進量:	Ld	5. 40	(m/日)
12)	1日当り施丁未数・	n	2 22	(木/日)

#### [送排泥流量の計算]

掘削断面積 :  $A = \frac{\pi}{4} \times Bs^2 = \frac{\pi}{4} \times 1.970^2$ 

= 3. 048 (m<sup>2</sup>)

掘削土量(真体積):  $q = A \times \frac{S}{1000} = 3.048 \times \frac{60.000}{1000}$ 

0.183 (m³/min)

排泥管管径

= 0.1552 (m)

排泥管内断面積 :  $a_2 = \frac{\pi}{4} \times d_2^2 = \frac{\pi}{4} \times 0.1552^2$ 

0. 0189 (m<sup>2</sup>)

重力加速度

9.8  $(m/s^2)$ 

管内限界沈殿流速: 
$$V_L = F_L \times \sqrt{2gd_2\frac{Gs - \rho_0}{\rho_0}}$$
 (Durand の公式)
$$= 1.345 \times \sqrt{2 \times 9.8 \times 0.1552 \times \frac{2.640 - 1.00}{1.00}}$$

$$= 3.004 \text{ (m/sec)}$$

ここに、ρ<sub>0</sub> : 清水比重 = 1.00

:  $Q_2 = a_2 \times V_L \times 60 = 0.0189 \times 3.004 \times 60$ 

= 3.407 (m<sup>3</sup>/min) :  $Q_1 = Q_2 - q = 3.407 - 0.183$ 

送泥流量

= 3. 224 (m<sup>3</sup>/min)

### [掘進開始前]

推進するための必要貯留泥水量は10分間に流れる泥水量の1.5倍とする。

貯留泥水容積: V₀ = 10 × 送泥流量(Q₁) × 1.5 = 10 × 3.224 × 1.5

48. 36 (m<sup>3</sup>)

55.61 (t)

貯留泥水重量濃度:  $C_0 = \frac{G_S \times (\rho_1 - \rho_0)}{\rho_1 \times (G_S - \rho_0)} \times 100$ 

$$= \frac{2.640 \times (1.150 - 1.000)}{1.150 \times (2.640 - 1.000)} \times 100$$

21.00 (Wt%)

ここに、ρ<sub>0</sub> : 清水比重 = 1.00

土粒子重量 :  $Wa_0 = W_0 \times \frac{C_0}{100} = 55.61 \times \frac{21.00}{100}$ 

= 11.68 (t)

水分重量 :  $Ww_0 = W_0 \times \frac{(100 - C_0)}{100} = 55.61 \times \frac{(100 - 21.00)}{100}$ 

43.93 (t)

重 量: W<sub>0</sub> = Wa<sub>0</sub> + Ww<sub>0</sub> = 11.68 + 43.93

55.61 (t)

土粒子容積 :  $Va_0 = \frac{Wa_0}{Gs} = \frac{11.68}{2.640}$ 

4. 42 (m<sup>3</sup>)

水分容積 :  $Vw_0 = \frac{Ww_0}{\rho_0} = \frac{43.93}{1.000}$ 

43. 93 (m<sup>3</sup>)

容 積:  $V_0 = Va_0 + Vw_0 = 4.42 + 43.93$ 

48.35 (m<sup>3</sup>)

#### 2. 送泥水

送泥流量 : V<sub>1</sub> = Q<sub>1</sub> × T = 3.224 × 40.50

130.57 (m³/本)

掘進時間 :  $T = \frac{Lp}{S} \times 1000 = \frac{2.430}{60.000} \times 1000$ 

= 40.50 (min/本) 送泥重量 : W<sub>1</sub> = V<sub>1</sub> × ρ<sub>1</sub> = 130.57 × 1.150

= 150.16 (t/本)

送泥重量濃度 :  $C_1 = \frac{Gs \times (\rho_1 - \rho_0)}{\rho_1 \times (Gs - \rho_0)} \times 100$ 

 $= \frac{2.640 \times (1.150 - 1.000)}{1.150 \times (2.640 - 1.000)} \times 100$ 

= 21.00 (Wt%)

ここに、 $\rho_0$ : 清水比重 = 1.00

土粒子重量 :  $Wa_1 = W_1 \times \frac{C_1}{100} = 150.16 \times \frac{21.00}{100}$ 

= 31.53 (t/本)

水分重量 :  $Ww_1 = W_1 \times \frac{(100 - C_1)}{100} = 150.16 \times \frac{(100 - 21.00)}{100}$ 

118.63 (t/本)

重 量:  $W_1 = Wa_1 + Ww_1 = 31.53 + 118.63$ 

150.16 (t/本)

土粒子容積 :  $Va_1 = \frac{Wa_1}{Gs} = \frac{31.53}{2.640}$ 

=  $11.94 (m^3/本)$ 

水分容積 :  $Vw_1 = \frac{Ww_1}{\rho_0} = \frac{118.63}{1.000}$ 

= 118.63 ( $m^3/4$ )

容 積: V<sub>1</sub> = Va<sub>1</sub> + Vw<sub>1</sub> = 11.94 + 118.63

130.57 (m³/本)

#### 3. 掘削地山

掘削容量 :  $V_2 = \frac{\pi}{4} \times Bs^2 \times Lp = \frac{\pi}{4} \times 1.970^2 \times 2.43$ 

= 7.41 (m<sup>3</sup>/本)

見掛比重 : 
$$\gamma t = \frac{w + 100}{w + 100 \checkmark 6s} = \frac{30.30 + 100}{30.30 + 100 \checkmark 2.640}$$
掘削重量 :  $W_2 = V_2 \times \gamma t = 7.41 \times 1.911$  = 14.16 ×  $\frac{100}{(100 + 30.30)}$  = 10.87 (t/本)

土粒子重量 :  $W_{32} = W_2 \times \frac{100}{(100 + w)} = 14.16 \times \frac{30.30}{(100 + 30.30)}$  = 10.87 (t/本)

水分重量 :  $W_{W_2} = W_2 \times \frac{w}{(100 + w)} = 14.16 \times \frac{30.30}{(100 + 30.30)}$  = 3.29 (t/本)

重 量 :  $W_2 = W_{32} + W_{32} = 10.87 + 3.29$  = 14.16 (t/本)

土粒子容符 :  $V_{32} = \frac{W_{32}}{G_S} = \frac{10.87}{2.640}$  = 4.12 (m²/本)

容 積 :  $V_{22} = V_{32} + V_{32} = 4.12 + 3.29$  = 7.41 (m²/本)

② 地山粒皮構成)

※ 重 量 :  $W_{72} = W_{32} \times \frac{S_1}{100} = 10.87 \times \frac{0.90}{100}$  = 9.96 (t/本)

② シルト、粘土重量 :  $W_{62} = W_{32} \times \frac{S_2}{100} = 10.87 \times \frac{91.60}{100}$  = 9.96 (t/本)

重 量 :  $W_{32} = W_{32} \times \frac{S_2}{100} = 10.87 \times \frac{7.50}{100}$  = 0.82 (t/本)

※ 容 積 :  $V_{72} = \frac{W_{72}}{G_S} = \frac{0.10}{0.640}$  = 0.04 (m²/本)

※ お 積 :  $V_{72} = \frac{W_{72}}{G_S} = \frac{0.10}{0.640}$  = 0.37 (m²/本)

※ お 積 :  $V_{72} = \frac{W_{72}}{G_S} = \frac{0.82}{0.640}$  = 0.31 (m²/本)

※ か分容積 :  $V_{72} = \frac{W_{72}}{G_S} = \frac{0.82}{0.640}$  = 0.31 (m²/本)

※ お た  $V_{72} = \frac{W_{72}}{G_S} = \frac{0.82}{0.640}$  = 0.31 (m²/本)

※ 積 :  $V_{72} = \frac{W_{72}}{G_S} = \frac{0.82}{0.640}$  = 0.31 (m²/本)

※ 持 括 :  $V_{72} = V_{72} + V_{72} + V_{72} + V_{72} = 0.04 + 3.77 + 0.31 + 3.29 = 7.41 (m²/本)$ 

#### 4. 排泥水

砂・礫重量: Wb<sub>3</sub> = Wr<sub>2</sub> + Ws<sub>2</sub> = 0.10 + 9.96 10.06 (t/本) シルト、粘土重量: Wc<sub>3</sub> = Wa<sub>1</sub> + Wc<sub>2</sub> = 31.53 + 0.82 32.35 (t/本) 砂・礫容積: Vb<sub>3</sub> = Vr<sub>2</sub> + Vs<sub>2</sub> = 0.04 + 3.77 3.81 (m<sup>3</sup>/本) シルト、粘土容積: Vc<sub>3</sub> = Va<sub>1</sub> + Vc<sub>2</sub> = 11.94 + 0.31

= 12.25 
$$(m^3/本)$$

土粒子重量:  $Wa_3 = Wb_3 + Wc_3 = 10.06 + 32.35$ 

= 42.41 (t/本) 水分重量 : Ww<sub>3</sub> = Ww<sub>1</sub> + Ww<sub>2</sub> = 118.63 + 3.29

水分里量 :  $ww_3 = ww_1 + ww_2 = 118.03 + 3.29$  = 121.92 (t/本)

重 量:  $W_3 = Wa_3 + Ww_3 = 42.41 + 121.92$ 

= 164.33 (t/本) 土粒子容積: Va<sub>3</sub> = Vb<sub>3</sub> + Vc<sub>3</sub> = 3.81 + 12.25

= 16.06 (m<sup>3</sup>/ $\star$ )

水分容積 :  $Vw_3 = Vw_1 + Vw_2 = 118.63 + 3.29$  = 121.92 ( $m^3/$ 本)

容 積:  $V_3 = Va_3 + Vw_3 = 16.06 + 121.92$  = 137.98 ( $m^3/4$ )

液 比 重:  $\rho_3 = \frac{W_3}{V_3} = \frac{164.33}{137.98}$ 

= 1. 191

重量濃度 :  $C_3 = \frac{Wa_3}{W_3} \times 100 = \frac{42.41}{164.33} \times 100$ 

= 25.81 (Wt%)

#### 5. 一次分離

礫、砂の回収率は100%とし、シルトおよび粘土の回収量は一次処理される礫については10(Wt%)、砂については40(Wt%)の泥水(排泥水中の礫及び砂を除いた付着泥水)を含むものとする。

礫 重 量:  $Wr_4 = Wr_2 = 0.10$ 

= 0.10 (t/本)

砂 重 量:  $Ws_4 = Ws_2 = 9.96$  = 9.96 (t/本)

シルト、粘土質量:  $Wc_4 = (Wr_4 \times 0.1 + Ws_4 \times 0.4) \times \frac{Wa_3 - (Wr_4 + Ws_4)}{Ww_3 + \{Wa_3 - (Wr_4 + Ws_4)\}}$   $= (0.10 \times 0.1 + 9.96 \times 0.4) \times \frac{42.41 - (0.10 + 9.96)}{121.92 + \{42.41 - (0.10 + 9.96)\}}$ 

礫 容 積:  $Vr_4 = \frac{Wr_4}{Gs} = \frac{0.10}{2.640}$ 

砂 容 積:  $Vs_4 = \frac{Ws_4}{Gs} = \frac{9.96}{2.640}$ 

= 3.77 (m<sup>3</sup>/ $\pm$ )

シルト、粘土容積 :  $Vc_4 = \frac{Wc_4}{Gs} = \frac{0.84}{2.640}$  =  $0.32 \text{ (m}^3/\text{本})$ 

土粒子重量: Wa4 = Wr4 + Ws4 + Wc4 = 0.10 + 9.96 + 0.84

= 10.90 (t/本)

水分重量 :  $Ww_4 = (Wr_4 \times 0.1 + Ws_4 \times 0.4) - Wc_4 = (0.10 \times 0.1 + 9.96 \times 0.4) - 0.84$  = 3.15 (t/本)

重 量:  $W_4 = Wa_4 + Ww_4 = 10.90 + 3.15$ 

= 14.05 (t/本)

土粒子容積:  $Va_4 = Vr_4 + Vs_4 + Vc_4 = 0.04 + 3.77 + 0.32$  = 4.13 ( $m^3/$ 本)

水分容積 :  $Vw_4 = \frac{Ww_4}{\rho_0} = \frac{3.15}{1.000}$ 

 $\beta = 3.15 \text{ (m}^3/\text{Å})$ 

字 積: V<sub>4</sub> = Va<sub>4</sub> + Vw<sub>4</sub> = 4.13 + 3.15 = 7.28 (m³/本)

含 水 比:  $\rho_4 = \frac{Ww_4}{Wa_4} \times 100 = \frac{3.15}{10.90} \times 100$ 

#### 6. サイクロンオーバー泥水

重 量: 
$$W_5 = Wa_5 + Ww_5 = 31.51 + 118.77$$

土粒子容積: 
$$Va_5 = \frac{Wa_5}{Gs} = \frac{31.51}{2.640}$$

水分容積 : 
$$Vw_5 = \frac{Ww_5}{\rho_0} = \frac{118.77}{1.00}$$

液 比 重: 
$$\rho_5 = \frac{W_5}{V_5} = \frac{150.28}{130.71}$$

重量濃度 : 
$$C_5 = \frac{Wa_5}{W_5} \times 100 = \frac{31.51}{150.28} \times 100$$

#### 7. 調整槽内比重

調整槽容量は、必要貯留泥水量( $V_0 = 10$  分 × 送泥流量 × 1.5)を貯留できる容量とする。 比重調整後の調整槽内の土粒子及び水分の重量は、

土粒子重量 :  $Wac_1 = V_0 \times \rho_1 \times C_1 / 100 = 48.35 \times 1.15 \times 21.00 / 100$ 

11.68 (t)

水分重量 : 
$$Wwc_1 = V_0 \times \rho_1 \times (100 - C_1) / 100$$

$$= 48.35 \times 1.15 \times (100 - 21.00) \times 100$$

= 43.93 (t)

となる。

ここで、調整槽内比重を上記の比重調整後の調整槽内泥水にオーバー泥水と送泥水の差 [(「サイクロンオーバー泥水」-「送泥水」) /  $\alpha$ ]を加えたものの比重とし、それに対して比重調整を行うこととする。

 $\alpha$  = 送泥流量( $V_1$ ) / 貯留泥水量( $V_0$ ) = 130.57 / 48.35

土粒子重量 : 
$$Wac_2 = Wac_1 + \frac{(Wa_5 - Wa_1)}{\alpha} = 11.68 + \frac{(31.51 - 31.53)}{2.701}$$

水分重量 : 
$$Wwc_2 = Wwc_1 + \frac{(Ww_5 - Ww_1)}{\alpha} = 43.93 + \frac{(118.77 - 118.63)}{2.701}$$

重 量: 
$$Wc = Wac_2 + Wwc_2 = 11.67 + 43.98$$

土粒子容積 : 
$$Vac_2 = \frac{Wac_2}{Gs} = \frac{11.67}{2.640}$$

水分容積 : 
$$Vwc_2 = \frac{Wwc_2}{\rho_0} = \frac{43.98}{1.000}$$

$$=$$
 43.98 (m<sup>3</sup>)

容 積: Vc = Vac<sub>2</sub> + Vwc<sub>2</sub> = 4.42 + 43.98

$$=$$
 48.40 (m<sup>3</sup>)

液 比 重 :  $\rho c = \frac{Wc}{Vc} = \frac{55.65}{48.40}$ 

= 1. 150

重量濃度 :  $Cc = \frac{Wac_2}{Wc} \times 100 = \frac{11.67}{55.65} \times 100$ 

= 20.97 (Wt%)

比重調整を行うに際しては、下記の条件を用いる。

- (a) 比重調整後の容量は、貯留泥水容量(V<sub>0</sub>)とする。
- (b) 比重調整後の比重は、送泥水比重(ρ1)とする。
- (c) 比重調整泥水は、比重濃度(C<sub>9</sub>) = 50(Wt%)とする。

したがって、比重調整泥水の比重( $\rho_9$ )は、

$$\rho_9 = \frac{(2 \times Gs)}{(Gs + 1)} = \frac{(2 \times 2.640)}{(2.640 + 1)}$$

= 1.451

0.00 (m<sup>3</sup>/本)

となる

以下に示す各ケースに分類して、比重調整を行うこととする。

	$V_1 < V_5$	$V_1 = V_5$	$V_1 > V_5$
$\rho_1 < \rho_C$	Case1	Case4	Case7
$\rho_1 = \rho c$	Case2	Case5	Case8
$\rho_1 > \rho_C$	Case3	Case6	Case9

ここで、

 $V_1$ : 送泥流量 130.57  $(m^3/本)$   $V_5$ : オーバー泥水 130.71  $(m^3/本)$ 

以上、 $V_1 < V_5$ 、 $\rho_1 = \rho c$ より Case 2 を採用

Case 2

調整槽内比重( $\rho$ c)と送泥水比重( $\rho$ 1)が等しいため比重調整は行わない。

引抜泥水 : a' = 0.00 (m³) 余剰泥水 : b' = V<sub>5</sub> - V<sub>1</sub> = 0.14 (m³) 比重調整泥水 : c' = 0.00 (m³) 調整槽内比重 : d' = 0.00 (m³)

ここで、各水量を1本当りに水量に換算する。

引抜泥水 : a = a' × α = 0.00 × 2.701

余剰泥水 : b = b' = 0.14 = 0.14 (m<sup>3</sup>/本)

比重調整泥水:  $c = c' \times \alpha = 0.00 \times 2.701$ 

= 0.00 ( $m^3/4$ ) 比重調整清水:  $d=d'\times \alpha=0.00\times 2.701$ 

 $= 0.00 \, (m^3/4)$ 

8. 引抜泥水

土粒子重量:  $Wa_7 = Va_7 \times Gs = 0.00 \times 2.640$ 

本分重量 :  $Ww_7 = Vw_7 = 0.00$  = 0.00 (t/本)

= 0.00 (t/本)

重 量:  $W_7 = Wa_7 + Ww_7 = 0.00 + 0.00$  = 0.00 (t/本)

	土粒子容積:	$Va_7 = a \times \rho c \times Cc / Gs / 100$		
		= 0.00 × 1.150 × 20.97 / 2.640 / 100	=	0.00 (m³/本)
	水分容積 :	$Vw_7 = a - Va_7 = 0.00 - 0.00$	=	0.00 (m³/本)
	容 積:	$V_7 = Va_7 + Vw_7 = 0.00 + 0.00$	=	0.00 (m³/本)
9.	余剰泥水			.,,,,
	土粒子重量:	$Wa_8 = Va_8 \times Gs = 0.01 \times 2.640$		
	水分重量 :	$Ww_8 = Vw_8 = 0.13$	=	0.03 (t/本)
	<b></b> 9	W - Wa + Ww - 0.02 + 0.12	=	0.13 (t/本)
		$W_8 = Wa_8 + Ww_8 = 0.03 + 0.13$	=	0.16 (t/本)
	土粒子容積:	$Va_8 = b \times \rho c \times Cc / Gs / 100$ = 0.14 × 1.150 × 20.97 / 2.640 / 100	=	0.01 (m³/本)
	水分容積 :	$Vw_8 = b - Va_8 = 0.14 - 0.01$		
			=	0.13 (m³/本)
	容  積:	$V_8 = Va_8 + Vw_8 = 0.01 + 0.13$	=	0.14 (m³/本)
10.	比重調整泥水	<b>&lt;</b>		
	土粒子重量:	$Wa_9 = Va_9 \times Gs = 0.00 \times 2.640$	=	0.00 (t/本)
	水分重量 :	$Ww_9 = Vw_9 = 0.00$	=	0.00 (t/本)
	重 量:	$W_9 = Wa_9 + Ww_9 = 0.00 + 0.00$		
	土粒子容積:	$Va_9 = c \times \rho_9 \times C_9 \times G_8 \times 100$	=	0.00 (t/本)
		= 0.00 × 1.451 × 50.00 / 2.640 / 100	=	$0.00~(m^3/本)$
	水分容積 :	$Vw_9 = c - Va_9 = 0.00 - 0.00$	=	0.00 (m³/本)
	容  積:	$V_9 = Va_9 + Vw_9 = 0.00 + 0.00$	=	0.00 (m³/本)
11.	比重調整清水	<		
		$W_{10} = V_{10} = 0.00$		
	容 積:	$V_{10} = d = 0.00$	=	0.00 (t/本)
			=	0.00 (m³/本)
12.	処理泥水			
	土粒子重量:	$Wa_{11} = Wa_7 + Wa_8 = 0.00 + 0.03$	=	0.03 (t/本)
	水分重量 :	$Ww_{11} = Ww_7 + Ww_8 = 0.00 + 0.13$	=	0.13 (t/本)
	重 量:	$W_{11} = Wa_{11} + Ww_{11} = 0.03 + 0.13$		0.40 (1/1)
	土粒子容積:	$Va_{11} = Va_7 + Va_8 = 0.00 + 0.01$	=	0.16 (t/本)
			=	0.01 (m³/本)

水分容積 : Vw<sub>11</sub> = Vw<sub>7</sub> + Vw<sub>8</sub> = 0.00 + 0.13

e 0.13 (m³/本)

容 積:  $V_{11} = Va_{11} + Vw_{11} = 0.01 + 0.13$ 

0.14 (m³/本)

液 比 重:  $\rho_{11} = \frac{W_{11}}{V_{11}} = \frac{0.16}{0.14}$ 

= 1.143

重量濃度 :  $C_{11} = \frac{Wa_{11}}{W_{11}} \times 100 = \frac{0.03}{0.16} \times 100$ 

= 18.75 (Wt%)

#### 13. 水過不足

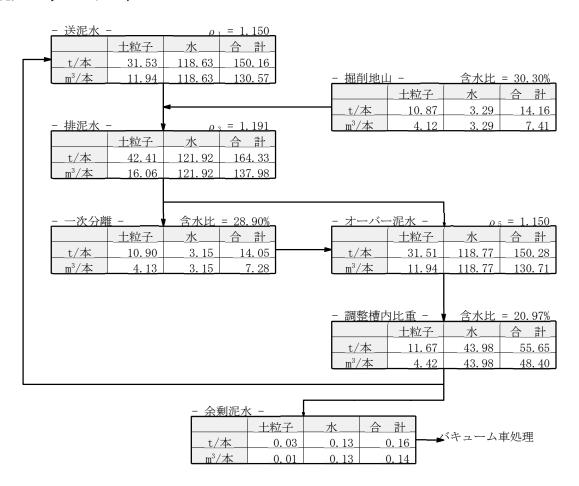
重 量: 
$$W_{14} = -(Ww_9 + W_{10}) = -(0.00 + 0.00)$$

-0.00 (t/本)

容 積: V<sub>14</sub> = W<sub>14</sub> = -0.00

= -0.00 (m<sup>3</sup>/ $\pm$ )

#### 14. バランスシート



#### 15. 一次処理機

一次処理機の規格は排泥流量 $[V_3]$ と一次分離砂礫量(処理乾砂量) $[Wa_4]$ とにより決定する。排泥流量に対し、

$$V_3 \times \frac{S}{Lp} = 137.98 \times \frac{0.060}{2.430}$$

= 3.41 (m<sup>3</sup>/min)

一次分離砂礫量に対し、

$$Wa_4 \times \frac{S \times 60}{Lp} = 10.90 \times \frac{0.060 \times 60}{2.430}$$

= 16.15 (t/hr)

処理水量(m³/min)	出力(kW)	質量(t)	処理乾砂量(t/h)
2. 0	33.0	8. 7	30
4. 0	69.0	11.6	40

処理水量 =  $4.0 \text{ (m}^3/\text{min)}$ , 処理乾砂量 = 40 (t/h) とする。

#### 16. 調整槽

調整槽容量は、10分間に流れる送泥量の1.5倍 $[V_0]$ を満足するものとし、

$$V_0 = 48.35 \text{ (m}^3\text{)}$$

容	量 (m³)	出	力(kW)	質	量(t)
	10		2. 2		2. 0
	15		3. 7		2. 5
	20		3. 7		3. 4
	25		5. 5		3. 6

容量 = 25 (m³), 出力 = 5.5 (kW) を 2 台とする。

#### 17. 沈 殿 槽

沈殿槽容量は、掘進 1 日当りに発生する処理泥水量[ $V_{11}$ ]  $\times$  n を満足するものを N 台で使用するものとする。

1回当り処理泥水量 =  $V_{11}$  × n = 0.14 × 2.22 = 0.31 (m³)

$$n:1$$
 日当り施工本数 = 2.22 (本/日)   
  $n=\frac{\text{日進量(m/H)}}{\text{推進管長(m/本)}}=\frac{5.40}{2.430}=2.22$  (本/日)

容	量 (m³)	質	量(t)
	10		2. 3
	15		2. 5
	20		3. 0
	25		3. 3

容量 = 10 (m³)とする。

### 18. 清水槽

清水槽容量は、比重調整用清水投入量[V10]を満足するものとする。

$$V_{10} = 0.00 \, (m^3/4)$$

容	量 (m³)	質	量(t)
	10		2. 3
	15		2. 5
	20		3. 0
	25		3. 3

 $V_{10} = 0.00 \, (m^3/本)$ のため不要。

## 19. 粘 土 槽

粘土槽容量は、比重調整用泥水投入量[V<sub>9</sub>]を満足するものとする。

$$V_9 = 0.00 \, (m^3/4)$$

容	量 (m³)	出	力(kW)	質 量(t)		
	3		4. 0		1. 05	
	5		8.0		1. 45	

 $V_9 = 0.00 \, (m^3/本) \,$ のため不要。

### 20. CMC 槽

CMC 槽容量は、V = 3m³を標準とする。

容	量 (m³)	出	力(kW)	質	量(t)
	3		2. 0		0. 7

薬液注入工 数量総括表												
					数量			1				
名 称	形状・寸法	単位	M2 坑口	M2 底盤	M 4 坑口	M4 底盤	合 計					
削孔長	粘性土	m										
	砂質土	"	8. 236	13. 506	5. 880	8. 800	36. 422					
	礫質土	"										
	<u>合計</u> 粘性土	11	8. 236	13. 506	5. 880	8.800	36. 422					
注入長	粘性土 N= 0~ 4	m										
	N= 4∼ 8	"										
	N= 8~15 砂質土	11										
	砂質工 N= 0~10	"										
	$N = 10 \sim 30$	"	4. 500	5. 200			9.700					
	N=30以上	"			4. 500	3. 000	7.500					
	礫質土 N= 0∼30	"										
	N=30~50	"										
	N=50以上	"										
	<u>合</u> 計 粘性土	"	4. 500	5. 200	4. 500	3.000	17. 200					
対象土量 (V')	$N = 0 \sim 4$	m3										
( )	N= 4∼ 8	"										
	N= 8~15 砂質十	"						_				
	$N = 0 \sim 10$	"										
	N=10~30	"	135. 000	244. 608			379. 608					
	N=30以上 礫質土	"			90.000	80. 640	170. 640					
	N= 0~30	"										
	N=30~50	"										
	N=50以上	"										
	合 計	"	135. 000	244. 608	90.000	80.640	550. 248					
土被り長		m	3. 736	8. 306	1. 380	5. 800	19. 222					
対象面積		m²	30.000 (2セット)	47. 040 (2セット)	20.000	26.880	123. 920					
<u>注入本数</u> 1 本当り		本	30	48	20	27	125					
注入量 (Qs)	瞬結	Q	520. 70	589. 69	315. 00	209. 07	1634. 46	総注ス				
(42)	緩結	11	1301.80	1474. 21	1102. 50	731. 74	4610. 25	207.49				
1日当り	合 計	"	1822. 50	2063. 90	1417. 50	940. 81	6244. 71	1.56 K 平均				
施工本数		本/日	4. 28	3. 01	5.61	5. 89		4.70 2				

## 薬液注入工 数量計算書

 箇所名
 M 2 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(注入長)
		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	<b>4∼</b> 8	8~15	0~10	10~30	30以上	0~30	30~50	50以上	しない:0	
1	0.420				0.420							
2	3.316					3.316						
3	4.500					4.500					1	4. 500
4												
5												
6												
7												
8												
9												
10						, and the second						
計					0.420	7.816						4. 500
	8. 236						8. 236					

												:	
名	称						計 算 式					数	量
1. 削	71 長												
	粘性土												
	砂質土											8. 236	5 m
	礫質土												
	<i>3113</i> <b>1</b> —										計 =	8. 236	5 m
o ,,,	- E												
2.注		ゆるい	0~4										
	7111111	中位	4~8										
		締った	8 <b>~</b> 15										
	孙哲士	ゆるい	0~10			<i>.</i>							
	117貝上	中位	10~30		4. 500							4. 500	) m
		締った	30以上										
	70% 斤斤 【 .	ゆるい	0~30									<u> </u>	
	傑貝丄	ゆ <u>っい</u> 中 位	30~50										
		締った	50以上										
											計 =	4. 500	) m
3 十2	被り長			8. 236	- 4. 500							3. 736	i m
· 11				0.200	1.000							0.100	
4 4-1	<b>4.</b> → 1±			5.00	× 6.00		00.000.2				&& =:r		
4. 对	象面積			5.00	× 6.00	=	30.000 m <sup>2</sup>	30.000	×	1	箇所	30.000	) m2
5. 削	孔本数		30.000	÷	1.0 m2/本	=	30 本	30	×	1	箇所	3	80 本
6. 対	象土量												
	粘性土		0~4										
		中 位 締った	4∼8 8∼15										
		神りた	0, 010										
	砂質土	ゆるい	0~10										
		中位	10~30		4.500 ×	30	)					135, 000	) m3
		締った	30以上										
	礫質土	ゆるい	0~30										
		中位	30~50										
		締った	50以上								計 =	135. 000	) m3
											н	155.000	

#### 注入位置【 M 2 坑口

]

[1] 薬液注入量 (複相式二重管ストレーナ工法)

 $V = V' \times (\rho \times \alpha) = V' \times \alpha'$ 

ここに、V : 注入量 (kl)

V': 注入対象土量 (m3) ρ : 間隙率 (%) 

 ρ
 : 国际中

 α
 : 薬液填充率 (%)

 α'
 : 注入率 (%)

 M
 : 注入本数 30 (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	1本当り注入量Qs	
		V' (m3)	(m)	$\alpha$ '(%)	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			24.00	1:1					
	8~15									
	0~10			40.50	1:1.5					
砂質土	10~30	135. 000	4.500	40.50	1: 2.5	15.621	39.054	520.70	1301.80	1822.50
	30以上			31. 50	1:3.5					
砂礫土	0~50			36.00	1:0.5					
117 11朱 上	50以上			31. 50	1:1.5					
合 計		135.00	4. 500			15. 621	39.054	520.70	1301.80	1822.50

#### [2] 注入諸元

(1) 1本当り削孔時間 (min/本)

 $T2 = \Sigma (\gamma 1 \times L_0)$ 

土質名	γ1	削孔長	削孔時間
	(min/m)	Lo (m)	T2 (min)
粘性土	4.0		
砂質土	5. 0	8. 236	41. 180
砂礫土	8.0		
合 計		8. 236	41. 180

(2) 1本当り注入時間 (min/本)

T3 = Qs/qs = 1822.50 / 16.0 = 113.906 (min/4)

Qs : 1本当りの注入量 (リットル)

qs: 単位時間当り注入量 (16.0 リットル/min)

(3) 土被り引抜時間 (min/本)

 $T4 = ( 削孔長 - 注入高 ) \times \gamma 2$ 

= (8.236 - 4.500)  $\times$  2.0 = 7.472 (min/ $\pm$ )

γ2 : 土被り引抜の単位作業時間 ( 2.0 min/m)

(4) 1本当り施工時間 (min/本)

Ts = T1 + T2 + T3 + T4

= 14.0 + 41.180 + 113.906 + 7.472 = 176.558  $(\min/\pi)$ 

T1:機械準備時間 ( 14.0 min)

(5) 1日当り施工本数 (本/日) 2セット

 $N = (60 \times H) \times 2 / Ts$ 

=  $(60 \times 6.3) \times 2$  / 176.558 = **4.28** (本/日)

H: 注入設備の1日当り実作業時間 (6.3 時間)

## 薬液注入工 数量計算書

 箇所名
 M 2
 底盤

 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(注入長)
		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	0.420				0.420							
2	7.886					7.886						
3	5. 200					5.200					1	5. 200
4												
5												
6												
7												
8												
9												
10												
計					0.420	13.086						5. 200
	13. 506						13.506					

		15. 500				10.	500					
名 称						計算式					数量	量
1. 削孔長 粘性土												
砂質土											13. 506	m
礫質土										計 =	13. 506	m
2. 注入長 粘性土	ゆるい 中 位 締った	0~4 4~8 8~15										
砂質土	ゆるい 中 位 締った	0~10 10~30 30以上		5. 200							5. 200	m
礫質土	ゆるい 中 位 締った	0~30 30~50 50以上								<b>=</b> 1	5.000	
3. 土被り長			13. 506	<b>-</b> 5. 200						計 =	5. 200 8. 306	
4. 対象面積			8. 40	× 5.60	=	47. 040 m²	47. 040	×	1	箇所	47. 040	m2
5. 削孔本数		47. 040	÷	1.0 m2/本	=	48 本	48	×	1	箇所	48	本
6. 対象土量 粘性土	ゆるい 中 位 締った	0~4 4~8 8~15										
砂質土	ゆるい 中 位 締った	0~10 10~30 30以上		5. 200 ×	47. 04	1					244. 608	m3
礫質土	中 位	0~30 30~50										
	締った	50以上								計 =	244. 608	m3

#### 注入位置【 M 2 底盤

]

[1] 薬液注入量 (複相式二重管ストレーナ工法)

 $V = V' \times (\rho \times \alpha) = V' \times \alpha'$ 

ここに、V : 注入量 (kl)

V': 注入対象土量 (m3) ρ : 間隙率 (%) 

 ρ
 : 国际中

 α
 : 薬液填充率 (%)

 α'
 : 注入率 (%)

 M
 : 注入本数 48 (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	1本当り注入量Qs(	
		V' (m3)	(m)	$\alpha$ '(%)	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			24.00	1:1					
	8~15									
	0~10			40.50	1:1.5					
砂質土	10~30	244. 608	5. 200	40.50	1: 2.5	28. 305	70.762	589.69	1474. 21	2063.90
	30以上			31. 50	1:3.5					
砂礫土	0~50			36.00	1:0.5					
117 11朱 上	50以上			31.50	1:1.5					
合 計		244. 61	5. 200			28. 305	70. 762	589. 69	1474. 21	2063.90

#### [2] 注入諸元

(1) 1本当り削孔時間 (min/本)

 $T2 = \Sigma (\gamma 1 \times L_0) \times \beta$ β: 削孔角度による補正係数

土質名	γ 1	削孔長	削孔	時間
	(min/m)	Lo (m)	T2 (min)	β
粘性土	4.0			
砂質土	5.0	13. 506	67.530	1. 35
砂礫土	8.0			
合 計	_	13. 506	67.530	91. 166

(2) 1本当り注入時間 (min/本)

T3 = Qs/qs = 2063.90 / 16.0 = 128.994 (min/本)

Qs : 1本当りの注入量 (リットル)

qs: 単位時間当り注入量 (16.0 リットル/min)

(3) 土被り引抜時間 (min/本)

 $T4 = ( 削孔長 - 注入高 ) \times \gamma 2$ 

= (13.506 - 5.200)  $\times$  2.0 = 16.612 (min/ $\pm$ )

γ2 : 土被り引抜の単位作業時間 ( 2.0 min/m)

(4) 1本当り施工時間 (min/本)

Ts = T1 + T2 + T3 + T4

= 14.0 + 91.166+ 128.994+ 16.612 = 250.772 (min/ $\Rightarrow$ )

T1:機械準備時間 ( 14.0 min)

(5) 1 日当り施工本数 (本/日) 2セット

 $N = (60 \times H) \times 2 / Ts$ 

=  $(60 \times 6.3) \times 2$  / 250.772 = **3.01** (本/目)

H: 注入設備の1日当り実作業時間 (6.3 時間)

## 薬液注入工 数量計算書

 箇所名
 M 4 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(注入長)		
		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	<b>4∼</b> 8	8~15	0~10	10~30	30以上	0~30	30~50	50以上	しない:0		
1	1. 260				1.260								
2	0.120						0.120						
3	4.500						4.500				1	4. 500	
4													
5													
6													
7													
8													
9													
10													
計					1.260		4.620					4.500	
	5.880						5.880						

	1	•								'		
名 称						計 算 式					数	量
1. 削孔長 粘性土												
砂質土											5. 880	m
礫質土										計 =	5. 880	m
2. 注入長 粘性土	ゆるい 中 位 締った	0~4 4~8 8~15										
砂質土	ゆるい 中 位 締った	0~10 10~30 30以上		4. 500							4. 500	m
礫質土	ゆるい 中 位 締った	0~30 30~50 50以上								-1		
3. 土被り長			5.880	- 4. 500						計 =	4. 500 1. 380	
4. 対象面積			5. 00	× 4.00	=	20.000 m²	20. 000	×	1	箇所	20. 000	m2
5. 削孔本数		20.000	÷	1.0 m2/本	=	20 本	20	×	1	箇所	2	0 本
6. 対象土量 粘性土	ゆるい 中 位 締った	$0\sim4$ $4\sim8$ $8\sim15$										
砂質土	ゆるい 中 <u>位</u> 締った	0~10 10~30 30以上		4. 500 ×	20	)					90, 000	m3
礫質土	ゆるい 中 位 締った	0~30 30~50 50以上										
										計 =	90. 000	m3

#### 注入位置【 M 4 坑口

]

[1] 薬液注入量 (複相式二重管ストレーナ工法)

 $V = V' \times (\rho \times \alpha) = V' \times \alpha'$ 

ここに、V : 注入量 (kl)

V': 注入対象土量 (m3) ρ : 間隙率 (%) 

 ρ
 : 国际中

 α
 : 薬液填充率 (%)

 α'
 : 注入率 (%)

 M
 : 注入本数 20 (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)	$\alpha$ '(%)	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			24.00	1:1					
	8~15									
	0~10			40.50	1:1.5					
砂質土	10~30			40.50	1: 2.5					
	30以上	90.000	4.500	31.50	1:3.5	6.300	22.050	315.00	1102.50	1417.50
砂礫土	0~50			36.00	1:0.5					
117 11宋 上	50以上			31.50	1:1.5					
合 計		90.00	4. 500			6.300	22.050	315.00	1102.50	1417. 50

#### [2] 注入諸元

(1) 1本当り削孔時間 (min/本)

 $T2 = \Sigma (\gamma 1 \times L_0)$ 

土質名	γ1	削孔長	削孔時間
	(min/m)	Lo (m)	T2 (min)
粘性土	4.0		
砂質土	5. 0	5.880	29.400
砂礫土	8.0		
合 計		5. 880	29.400

(2) 1本当り注入時間 (min/本)

T3 = Qs/qs = 1417.50 / 16.0 =88.594 (min/本)

Qs : 1本当りの注入量 (リットル)

qs: 単位時間当り注入量 ( 16.0 リットル/min)

(3) 土被り引抜時間 (min/本)

 $T4 = ( 削孔長 - 注入高 ) \times \gamma 2$ 

= (5.880 - 4.500)  $\times$  2.0 = 2.760 (min/ $\pm$ )

γ2 : 土被り引抜の単位作業時間 ( 2.0 min/m)

(4) 1本当り施工時間 (min/本)

Ts = T1 + T2 + T3 + T4

= 14.0 + 29.400+ 88.594+ 2.760 = 134.754  $(\min/\pi)$ 

T1:機械準備時間 ( 14.0 min)

(5) 1日当り施工本数 (本/日) 2セット

 $N = (60 \times H) \times 2 / Ts$ 

=  $(60 \times 6.3) \times 2$  / 134.754 = **5.61** (本/日)

H: 注入設備の1日当り実作業時間 (6.3 時間)

## 薬液注入工 数量計算書

 箇所名
 M 4
 底盤

 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(注入長)
		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	<b>4∼</b> 8	8~15	0~10	10~30	30以上	0~30	30~50	50以上	しない:0	
1	1. 260				1.260							
2	4.540						4.540					
3	3.000						3.000				1	3.000
4												
5												
6												
7												
8												
9												
10												
計			•		1.260	•	7.540					3.000
	8.800						8.800					

				-						•		
名 称						計 算 式					数	量
1. 削孔長 粘性土												
砂質土											8. 800	m
礫質土										計 =	8. 800	m
2. 注入長 粘性土	ゆるい 中 位 締った	0~4 4~8 8~15										
砂質土	ゆるい 中 位 締った	0~10 10~30 30以上		3.000							3. 000	m
礫質土	ゆるい 中 位 締った	0~30 30~50 50以上								-1		
3. 土被り長			8.800	- 3.000						計 =	3. 000 5. 800	
4. 対象面積			5.60	× 4.80	=	26.880 m²	26. 880	×	1	箇所	26. 880	m2
5. 削孔本数		26. 880	÷	1.0 m2/本	=	27 本	27	×	1	箇所	2	7 本
6. 対象土量 粘性土	ゆるい 中 位 締った	$0\sim4$ $4\sim8$ $8\sim15$										
砂質土	ゆるい 中 位 締った	0~10 10~30 30以上		3.000 ×	26, 88	3					80. 640	m3
礫質土	ゆるい 中 位 締った	0~30 30~50 50以上										
										計 =	80. 640	m3

#### 注入位置【 M 4 底盤

]

[1] 薬液注入量 (複相式二重管ストレーナ工法)

 $V = V' \times (\rho \times \alpha) = V' \times \alpha'$ 

ここに、V : 注入量 (kl)

V': 注入対象土量 (m3) ρ : 間隙率 (%) 

 ρ
 : 国际中

 α
 : 薬液填充率 (%)

 α'
 : 注入率 (%)

 M
 : 注入本数 27 (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		s (リットル)
		V' (m3)	(m)	$\alpha$ '(%)	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			24.00	1:1					
	8~15									
	0~10			40.50	1:1.5					
砂質土	10~30			40.50	1: 2.5					
	30以上	80. 640	3.000	31. 50	1:3.5	5. 645	19. 757	209. 07	731.74	940.81
砂礫土	0~50			36.00	1:0.5					
117 11未 上	50以上			31.50	1:1.5					
合 計		80.64	3.000			5. 645	19. 757	209.07	731. 74	940.81

#### [2] 注入諸元

(1) 1本当り削孔時間 (min/本)

 $T2 = \Sigma (\gamma 1 \times L_0)$ 

土質名	γ1	削孔長	削孔時間
	(min/m)	Lo (m)	T2 (min)
粘性土	4.0		
砂質土	5. 0	8.800	44.000
砂礫土	8.0		
合 計		8.800	44.000

(2) 1本当り注入時間 (min/本)

T3 = Qs/qs = 940.81 / 16.0 =58.801 (min/本)

Qs : 1本当りの注入量 (リットル)

qs: 単位時間当り注入量 ( 16.0 リットル/min)

(3) 土被り引抜時間 (min/本)

 $T4 = ( 削孔長 - 注入高 ) \times \gamma 2$ 

= (8.800 - 3.000)  $\times$  2.0 = 11.600 (min/ $\pm$ )

γ2 : 土被り引抜の単位作業時間 ( 2.0 min/m)

(4) 1本当り施工時間 (min/本)

Ts = T1 + T2 + T3 + T4

= 14.0 + 44.000+ 58.801+ 11.600 = 128.401 (min/ $\pm$ )

T1:機械準備時間 ( 14.0 min)

(5) 1日当り施工本数 (本/日) 2セット

 $N = (60 \times H) \times 2 / Ts$ 

=  $(60 \times 6.3) \times 2$  / 128.401 = **5.89** (本/日)

H: 注入設備の1日当り実作業時間 (6.3 時間)

			立坑工	M 2	数	数量総括表							
種	別	細	別	種目・形状寸法	き 単位	数	量	摘	要				
立坑工 M2													
管路土工		機械掘	削工	一次掘削	m3		70.00						
			削工	0.6m3バックホウ掘削 GL-6.0mまで 0.4m3クラムシェル掘削	]]		232.85						
				0.4m3ケノムシェル掘f GL-6.0m以深	<i>II</i>		108.47	70.00					
		発生土運	<b>運搬工</b>	土砂	"		411.32	232. 85 108. 47					
		発生土/	処理	土砂	11		411.32						
		立坑基础	<b>迷</b> 工	コンクリート	11		14. 1						
				基礎砕石	m2		47. 0						
鋼矢板立	鋼矢板立坑工		入工	圧入長 Ⅲ型 L=12.650	m 枚		70						
				矢板長 Ⅲ型 13.50m	t		56. 700						
		スクラッフ゜ <u>1</u>	重量	Ⅲ型	11		0. 495						
		残置重	量	Ⅲ型	"		56. 205						
		主部	材	腹起、切梁	t		18. 230						
		副部	材	(A)	"		4. 011						
				(B)	11		0. 729						
		支保工設†			]]		22. 970						
		支保工運		2000×1000×200	]]		22. 241						
路面覆	[工	覆工物		$3000 \times 1000 \times 200$	m2		70.00						
		受桁・材		H形鋼	t		8.600	0. 7					
		析受材・ず		溝形鋼	11		1. 555						
		アスファル					0.658						
		桁受コンク		18-8-25	m3		0. 50						
		同上型		無筋構造物	m2		4. 10						
		基礎群		RC-40 t=10cm	<i>II</i>		5. 00		<del> -</del> -				
		コンクリー	ト取壊し	無筋 無筋	m3		0. 50	(別途工事	<b>}</b> -)				

		M2 ± I	,		数	量計算	草	<b>書</b>		
名称		<b>≅</b> +	算 式						単位	数量
鋼矢板式土留工		鋼矢板Ⅲ型	8.400 ×	5. 600						
		立坑深 H1= 掘削深 H2=		. 05=12. 65	)					
		圧入長 H3= 矢板長 H4=		(布掘り深	度H=	1.05	)			
		立坑面積 A=	8.400 ×	5.600	=	47. 040	m2			
立坑土工 機械掘削工	一次掘削	バックホウ掘削 舗装面積 =	(覆工範囲)					でで		
		=	10.000 ×	7. 000	=	70. 000	m2			
			10.000 × -70.000 ×				=			
						計		70.000	m3	70.00
立坑掘削工	立坑掘削①	バックホウ掘削	(平積0.60m3)		GL-	6. 00	m∄	で		
		V =	47. 040 × (	6. 000	_	1.050)	=	232. 848	m3	232. 85
	立坑掘削②	クラムシェル掘削	リ(平積0.40m3)		GL-	6.00	mL	<b>人深</b>		
		V =	47.040 × (	8. 306	_	6.000)	=	108. 474	m3	108. 47
	掘削土量計	70.000 +	232. 848 +	108. 474			=	411. 322	m3	411. 32
残土処分工		掘削土量計					=	411. 322	m3	411. 32
残土整地		押土土量					=	411. 322	m3	411. 32
立坑基礎工	コンクリート	18-8-40 t= 300		47. 040	×	0.30	=	14. 112	m3	14. 1
	基礎砕石	RC-40 t= 200		47. 040			=	47. 040	m2	47.0

	Γ	M 2	土留工	<u>.</u>			数	量計算	章 書	<u> </u>	ı	
名称			計	算	式						単位	数量
鋼矢板圧入工 圧入長	L=12.650m	普通鋼矢 13.500		III型 0.200	L= _	13. 500 1. 050		12.650				
		{ (8.40	+	5. 60	) ×	2	} ÷	0.40	=	70	枚	70
重量		13. 500	×	枚 70		t/m 0.060			=	56. 700	t	56. 700
スクラップ重量	Ⅲ型	鏡切り 鏡切り 撤去分 撤去分	上流 下流 上流	$\pi / 4$ $\pi / 4$ 4. 616 4. 776	$\times$		×	0.150t/m2 0.150t/m2 0.0600t/m 0.0600t/m		0. 495 0. 000 0. 000 0. 000 0. 495		0. 495
残置重量	Ⅲ型 L=13.500m (控除)	13. 500 8. 884 8. 724 鏡切り部	×	枚 70 0 0 0. 495	×	t/m 0.0600 0.0600 0.0600 0.000		き施工	= = = =	56. 700 0. 000 0. 000 -0. 495		
								計		56. 205	t	56. 205

主部材(腹起)		計	算	式						単 位	数量
1段目H-350	(8.150	+	4.650)	×	2	$\times$	0.150 t/m	=	3.840		
2段目H-300	(8.150	+	4. 750)	×	2	×	0.100 t/m		2.580		
				×							
4段目H-400	( 8. 150	+	4. 550)	×	2	×			5. 080		
(切梁)											
		_		$\times$		$\times$					
2段目H-300	(4.75	_	0.50)	$\times$	1段	$\times$	0.100 t/m	=	0.425		
3段目H-300	(4.55	_	0.50)	$\times$	1段	$\times$	0.100 t/m	=	0.405		
				×		×					
							計			t	18. 23
副部材											
		×						=		t	4.01
(B)	18. 230	×	0.040					=	0. 729	t	0.72
									00.070	,	00.07
					0. 729			=	22.970	τ	22. 97
			t 4. 011					=	22. 241	t	22. 24
	(切梁) 1段目H-300 2段目H-300 3段目H-300 4段目H-300	(切梁) 1段目H-300 (以字) 1段目H-300 (4.65 2段目H-300 (4.75 3段目H-300 (4.55 4段目H-300 (4.55 4及目H-300 (4.55 4及目H-300 (4.55 4.55	(切梁) 1段目H-300 2段目H-300 3段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 (4.65 — (4.75 — 4段目H-300 (4.55 — (4.55 — 18.230 × (B) 18.230 ×	(切梁) 1段目H-300 2段目H-300 3段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 4 4. 55 - 0. 50 ) 4段目H-300 4 55 - 0. 50 )  副部材 (A) 18. 230 × 0. 220 18. 230 × 0. 040  t t 18. 230 + 4. 011	(切梁) 1段目H-300 2段目H-300 3段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 (4.65 — 0.50) × 3段目H-300 4段目H-300 (4.55 — 0.50) × 4段目H-300 (4.55 — 0.50) ×  IIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIIII	(切梁) 1段目H-300 (4.65 — 0.50) × 1段 2段目H-300 3段目H-300 (4.75 — 0.50) × 1段 3段目H-300 4段目H-300 (4.55 — 0.50) × 1段 4段目H-300 (4.55 — 0.50) × 1段  副部材 (A) 18.230 × 0.220 (B) 18.230 × 0.040  t t t t t  18.230 + 4.011 + 0.729	(切梁) 1段目H-300 2段目H-300 3段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 4 4. 55 - 0. 50 ) × 1段 ×	(切梁) 1段目H-300 2段目H-300 3段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 (4.65 — 0.50 ) × 1段 × 0.100 t/m 3段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 4段目H-300	(切梁) 1段目H-300 2段目H-300 3段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 (4.65 — 0.50) × 1段 × 0.100 t/m = 1段目H-300 3段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 4	(切梁) 1段目H-300 2段目H-300 3段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 1 (4.65 - 0.50 ) × 1段 × 0.100 t/m = 0.415 2段目H-300 3段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 4段目H-300 4 (4.55 - 0.50 ) × 1段 × 0.100 t/m = 0.405 3段目H-300 4 (4.55 - 0.50 ) × 1段 × 0.100 t/m = 0.405 計 18.230	4段目H-400

		M2 5	路 面	覆工			数	量計算	<b>1</b>	書			
名称			計	算	式						単位	数	量
覆工板		$3000 \times 100$ $2000 \times 100$				14 14	枚						
	面積	m2 3. 00	×	14				14	=	70.00 kg		7	70.00
	重量	m2 70. 00	×	(滑り止め) 187					=	13090. 0		13	3. 090
桁材	受桁	H-400×40 7.00				0. 200	t/m		=	7. 000	t	7	7. 000
	桁受	H-250×25 10.00		<14 (リー) 2		0. 080	t/m		=	1. 600	t	]	1. 600
										合計	t	8	3. 600
その他の鋼材	桁受材	[-300×90 7.40		<16 2	×	0. 0486	t/m		=	0. 719			
	ずれ止め材	$[-200 \times 80]$	$\times 7.5$					t/m	=	0. 836			
		( 10.00	^ 2	1.00		2 )	^	0.0240	計	1. 555	t	1	1. 555
桁材設置工	桁材等			8. 600	+	1. 555			=	10. 155	t	10	). 155
アスファルト合材		( 10.16 日本下水道	380	7.16) ) kg/20m 設計積算!	×	34.640		34.640 m	=	658.2 kg	t	(	). 658
桁受コンクリート	t=10cm	10.00	×	0. 25	×	0.10	×	2	=	0. 500	m3		0.50
同上型枠		( 10.00 ( 10.00	++	0. 25 0. 25	) × ) ×	2 2	×	0. 10 0. 10	=	2. 050 2. 050			
									•	計	m2		4. 10
基礎砕石	t=10cm	10.00	×	0. 25	×	2			=	5. 000	m2		5.00
コンクリート取壊し	無筋	(別途工事	<b></b> ≢)						=	0. 500	m3		0.50
ガラ処分工	Соガラ	(別途工事	<b>≨</b> )						=	0. 500	m3		0.50

Ī

			立坑工		M 4	数	量総括	舌表		
種	別	細	別	種目	・形状寸法	単位	数	量	摘	要
立坑工 M4										
管路土工	-	機械掘		0.6m3パ GL-	- 次掘削 バックホウ掘削 -6.0mまで ラムシェル掘削	m3		39. 90 129. 02		
		発生土道	重搬工		-6. 0m以深 土砂	<i>II</i>		168. 92	39. 9 129. 02	
		埋戻し	ノエ		発生土	"		89. 99		
		埋戻土	運搬		発生土	11		94. 73		
		発生土	処理		土砂	11		74. 20		
		立坑基	礎工	コン	/クリート	11		8. 1		
				差	<b>基礎砕石</b>	m2		26. 9		
鋼矢板立坑	工	鋼矢板圧	E入工		Ⅲ型 L=8.200m	枚		52		
					₩型 9.00m	t		28. 080		
		鋼矢板引	抜工		友長 Ⅲ型	枚				
					Ⅲ型 L=1.625m	枚		8		L=2.425m
				引抜長	Ⅲ型 L=8.200m	IJ		44	矢板長	L=9.00m
		撤去重			Ⅲ型	t		1. 164		
		スクラップ゜			Ⅲ型	IJ		1. 659		
		残置重			Ⅲ型	11		2. 661		
		<u></u> 矢板切	断工		Ⅲ型	m		3. 20		
						枚		8		
		主部		腹	起、切梁	t		9. 160		
		副部	材		(A)	]]		2. 015		
					(B)	11		0. 366		
		支保工設置	撤去重量			11		11. 541		
		支保工運	搬重量	2000	×1000×200	IJ		11. 175		
路面覆工	•	覆工	板		×1000×200	m2		42.00		
		受桁・	桁受		H形鋼	t		4. 720	0. 3	
		桁受材・ず	れ止め材		溝形鋼	<i>II</i>		0. 938	0.6	
		アスファル	/ト合材			11		0. 506		
		桁受コンク	ソリート		18-8-25	m3		0.35		
		同上型	<u>型枠</u>	無	筋構造物	m2		2. 90		
		基礎科	译石	RC-4	40 t=10cm	11		3. 50		
		コンクリー	ト取壊し		無筋	m3		0. 35		

		M4 ±	I			数	量計	算 =	書			
名称		計	算	式						単位	数	量
鋼矢板式土留工		鋼矢板Ⅲ型	5. 600	×	4. 800							
		立坑深 H1= 掘削深 H2=	5. 300 5. 800 (9. 00+0. 2	m	. 00)							
		· ·	= 8. 20 = 9. 00		(布掘り深	度H=	1.00	)				
		立坑面積 A=	= 5.600	×	4.800	=	26. 88	0 m2				
立坑土工 機械掘削工	一次掘削	バックホウ掘削 舗装面積 =	= (覆工範	囲)		GL-			まで			
			7.000						40,000			
			= 7.000 余 -42.000			×	1.00 計	= =	42. 000 -2. 100 39. 900		39.	. 90
立坑掘削工	立坑掘削①	バックホウ掘削	(平積0.60	m3)		GL-	6.00	m s	まで			
		V =	= 26.880	× (	5.800	_	1. 000)	=	129. 024	m3	129.	02
	立坑掘削②	クラムシェル掘	削(平積0.	40m3	3)	GL-	6.00	тĻ	以深			
			= 26.880			_		=	0			. 00
発生土運搬	掘削土量計	39. 900 ∃	129. 024	+	0			=	168. 924 168. 924		168. 168.	
	一次掘削部	7.000 ×	6.000	×	1.000			=	40.000		100.	32
(発生土)	掘削部	26. 880 ×	(5. 300	_	1.000 )			=	115. 584	m3		
		(控除) 舗装 角型マンホール 管基礎(上流) 管基礎(下流) 坑口(上流)	42. 000 3. 000 2. 560	$\times$	0. 250 3. 000 2. 675	×	5. 050 1. 700	= = = = = = = = = = = = = = = = = = = =	-10. 500 -45. 450 0. 000 -11. 642 0. 000			
埋戻土運搬		発生土埋戻計/0	). 95	^			計	=	89. 992 94. 728	m3 m3		. <b>99</b> . 73
残土処分工		掘削土量計-発	生土埋戻計					=	74. 196	m3	74.	. 20
残土整地		押土土量						=	74. 196	m3	74.	. 20
立坑基礎工	コンクリート	18-8-40 t= 300			26. 880	×	0.30	=	8.064	m3	8	8. 1
	基礎砕石	RC-40 t= 200			26. 880			=	26. 880	m2	20	6.9

	M 4	土留工	<u>.</u>			数	量計	第書			
	Τ	計	算	式						単位	数量
L=8.200m		板 +	Ⅲ型 0.200	L= _	9. 000 1. 000	m =	8. 200				
	{ (5.60	+	4. 80	) ×	2	} ÷	0.40	=	52	枚	53
	9. 000	×	枚 52	×	t/m 0.060			=	28. 080	t	28. 08
L=1.625m L=8.200m	普通鋼矢 L= L= 2.425 L= 9.000	板				_	8	= = = =			
Ⅲ型 L=2.425m		× ×	枚 0 8	×	t/m 0.0600 0.0600			= =	1. 164		1. 16
Ⅲ型	鏡切り 鏡切り 撤去分 撤去分	上流 下流 上流	$\pi / 4$ $\pi / 4$ 0.000 2.425	× × ×	2. 050 <sup>2</sup> 0 8	×	0.150t/m2 0.0600t/m	= = = =	0. 495 0. 000 1. 164		1. 65
Ⅲ型 L=6.575m (控除)	6. 575	× × △	枚 0 8 0.000	× × +	t/m 0.0600 0.0600 0.495		<del></del>	= = =	3. 156 -0. 495		2. 66
Ⅲ型					枚 8	×	0.40	=	3. 20	m 枚	3. 20
	L=1. 625m L=8. 200m Ⅲ型 L=2. 425m Ⅲ型 L=6. 575m (控除)	世界の と	計	計 算   当	計 算 式	計算     算式       L=8.200m     普通鋼矢板	計 算 式	計 算 式	出型       第 3         は       単通鋼矢板       III型       L= 9.000 m       B.200         (5.60 + 4.80 )× 2 }÷ 0.40 =       0.40 =       0.40 =         大大       t/m       9.000 × 52 × 0.060       =         U= 1.625m       L= 2.425       管基礎天端(下流) =       =         L=8.200m       L= 9.000       52 - 0 - 8 =       =         III型       0.000 × 0 × 0.0600 =       =         L=2.425m       2.425 × 8 × 0.0600 =       =         L=2.425m       2.425 × 8 × 0.0600 =       =         III型       鏡切り 上流 π/4 × 2.050°2 × 0.150t/m2 =       +         競切り 下流 π/4 × 2.050°2 × 0.150t/m2 =       +         撤去分 下流 2.425 × 8 × 0.0600 =       0.0600t/m =         撤去分 下流 2.425 × 8 × 0.0600 =       =         III型       枚 t/m         9.000 × 0 × 0.0600 =       0.0600t/m =         市計       +         III型       枚 t/m         9.000 × 0 × 0.0600 =       =         6.575 × 8 × 0.0600 =       =         (控除)       +       0.000 + 0.495 =	# 算 式    計 算 式	計 算 式

H ≪1.			<b>⇒</b> 1	hab-	<u> -1&gt;</u>						74 T	₩. 🖻
名 称			計	算 :	式						単位	数量
鋼製支保工	主部材 (腹起)											
	1段目H-350	(5.350	+	3.850)	×	2	×	0.150 t/m	=	2.760		
	2段目H-350	(5.350	+	3.850)	$\times$	2	×	0.150 t/m	=	2.760		
	3段目H-400	(5.350	+	3.750)	×	2	×	0.200 t/m	=	3.640		
			+		×		×		=	0.000		
	(切梁)											
		( 3.85	_		X		×		=	0.000		
		( 3.85 ( 3.75	_		×		×		=	0.000 0.000		
		( 0.00	_		×		×		_	0.000		
		(						計		9. 160	t	9. 16
	副部材	t										
	(A)	9. 160	×	0. 220					=	2.015	t	2. 01
	(B)	9. 160	×	0.040					=	0.366	t	0. 36
		t		t		t						
設置撤去重量		9. 160	+	2. 015	+	0. 366			=	11. 541	t	11. 54
搬入搬出重量		9. 160	+	t 2. 015					=	11. 175	t	11. 17

		M4 5	路 面	覆工			数	量計算	<b>1</b>	書			
名称			計	算	式						単位	数	量
覆工板		$3000 \times 100$ $2000 \times 100$				12							
	面積	m2 3. 00		6				12	=	42.00		4	42.00
	重量	m2 42. 00		(滑り止め)! 187					=	kg 7854. 0		,	7. 854
桁材	受桁	H−350×35 6.00		×19 (リー 4		0. 150	t/m		=	3. 600	t	;	3. 600
	桁受	H-250×25 7.00		<14 (リー 2		0.080	t/m		=	1. 120	t		1. 120
										合計	t	4	4. 720
その他の鋼材	桁受材	[-300×90 3.40		< 15. 5 2	×	0. 0438	t/m		=	0. 298			
	ずれ止め材	$[-200 \times 80]$	$\times 7.5$					t/m	=	0. 640			
		( 11 0 0	_	, 0, 00		- /		V. V. 10	計	0. 938	t	(	0. 938
桁材設置撤去工	桁材等			4. 720	+	0. 938			=	5. 658	t	į	5. 658
アスファルト合材		( 7.16 日本下水道	380	6.16) kg/20m 設計積算	×	26.640		26. 640 m	=	506.2 kg	t	(	0. 506
桁受コンクリート	t=10cm	7.00	×	0. 25	×	0.10	×	2	=	0. 350	m3		0.35
同上型枠		(7.00	+	0. 25	) ×	2	×	0.10	=	1. 450			
		( 7.00	+	0. 25	) ×	2	×	0. 10	= .	1. 450 計	m2		2. 90
基礎砕石	t=10cm	7. 00	×	0. 25	×	2			=	3. 500	m2		3. 50
コンクリート取壊し	無筋								=	0. 350	m3		0.35
ガラ処分工	Соガラ								=	0. 350	m3		0.35

Ī

# 組立式角形人孔工 数量総括表

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘	要
	組立式角形人孔工						
	<u> </u>	鉄蓋	φ 600 T-14 受枠共	組			
		5V.E.	φ 600 T-25 受枠共	組	1		
		調整金具	25mmまで	個	1		
		MATE TO	45mmまで	個			
		調整リング	600 × 50	個	1		
マ		Water	600 × 100	個			
			600 × 150	個			
		斜壁ブロック(1号)	600 × 900 × 300 (I種)	個			
			600 × 900 × 450 (I種)	個			
			600 × 900 × 600 (I種)	個			
		直壁ブロック(1号)	900 × 300 (I種)	個			
ン			900 × 600 (I種)	個			
			900 × 900 (I種)	個			
		頂版ブロック	H = 300	個	1		
		中間ブロック	H= 600	個			
			H= 900	個			
			H=1500	個	1		
ホ		基礎ブロック	H = 600	個			
			H= 900	個			
			H=1800	個	1		
		基礎ブロック (B)	H = 1500	個	1		
		削孔	1650 用	箇所	1	НР	
			500 用	箇所	1	VU	
ì			400 用	箇所	1	VU	
		インハ゛ートコンクリート	無筋 18-8-25	m³	0.63		
		インバートコンクリート型枠	無筋構造物	m²	_		
		モルタル上塗り工	配合 1:2 敷厚 2cm	m²	_		
		組立式角形マンホールル設置工	マンホール深 4.730m	箇所	1		
		底部工	基礎 敷モルタル (1:3)	箇所	1		
		耐摩耗板	t=20mm	m²	6. 21		
ル							
エ							

人孔:番号				·	流		流	F	N a	fL	基	遊ブ	ロッ	ク	中間	ブロ	ック	頂	1	号 直	壁	1	号 斜	壁	調整	差 リン	ノグ	調整高	調整	金具	鉄	蓋	インバート コンクリート	型枠	モルタル 上塗工	基礎工	耐摩耗板
		(A)	(A+h)		管底高	管径	管底高	1650		VU 400	(B)							版		600	900	300	450	600	50	100	150		25	45			18-8-25			敷モルタル	
	m	m	m	mm	m	mm	m	用 簡所	用 箇所	用簡所	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	m	個	個	T-14 組	T-25 組	m3	m2	t=2cm m2	t=2cm 箇所	t=20mm m2
	***		111		***	400	1		E4/21	1	III	I	Щ	II	II	Ιμπ	I	Щ	П	I	Ī	Щ	Щ	Ī	Щ	II	Ц	111	Ц	I	7122	7,122	1110	****	1110	<u> </u>	1112
M4			h=0.55			500	0.690		1	1																											
	2. 320	4. 730	5. 280	1650	-2.410	1650	-0.438	1			1			1			1	1							1			0.020	1			1	0.63			1	6.21
							-																														
合 計																																	0.63				6. 21

	底部工	数量計算	書									
名 称	仕 様				1	十 算	式				数量	単位
底部工 インバートコンクリート	18-8-25	2. 50	×	2.50	×	0.10			=	0.625	0.63	m3
底部基礎工 敷モルタル	1:3	3.00	×	3.00	×	0.02			=	0. 18	0.18	m3
耐摩耗板	t =20mm	2.50	×	2.50	_	0. 15	×	0.15	×	$1/2 \times 4$		
									=	6. 205	6. 21	m2
l												

種 別	細別	種目・形状寸法	単位	数量	備考
海 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		1211 777 712		<i>7</i> . <u> </u>	VIII 9
	舗装版切断工	As t=15cm以下	m	30. 4	
	舗装版破砕積込(小規模土工		m2	70. 6	
	<b>敖運搬</b>	As塊	m3	3. 53	
	建設副産物受入れ料金		m3	3. 53	
E設側溝撤去工	是以副是初文/何仍正	N37E	mo	0.00	
上以 医肝中肌 厶 丄	コンクリート取壊し		m2	1. 32	
			m3		
	Coガラ処分工		m3	1.32	

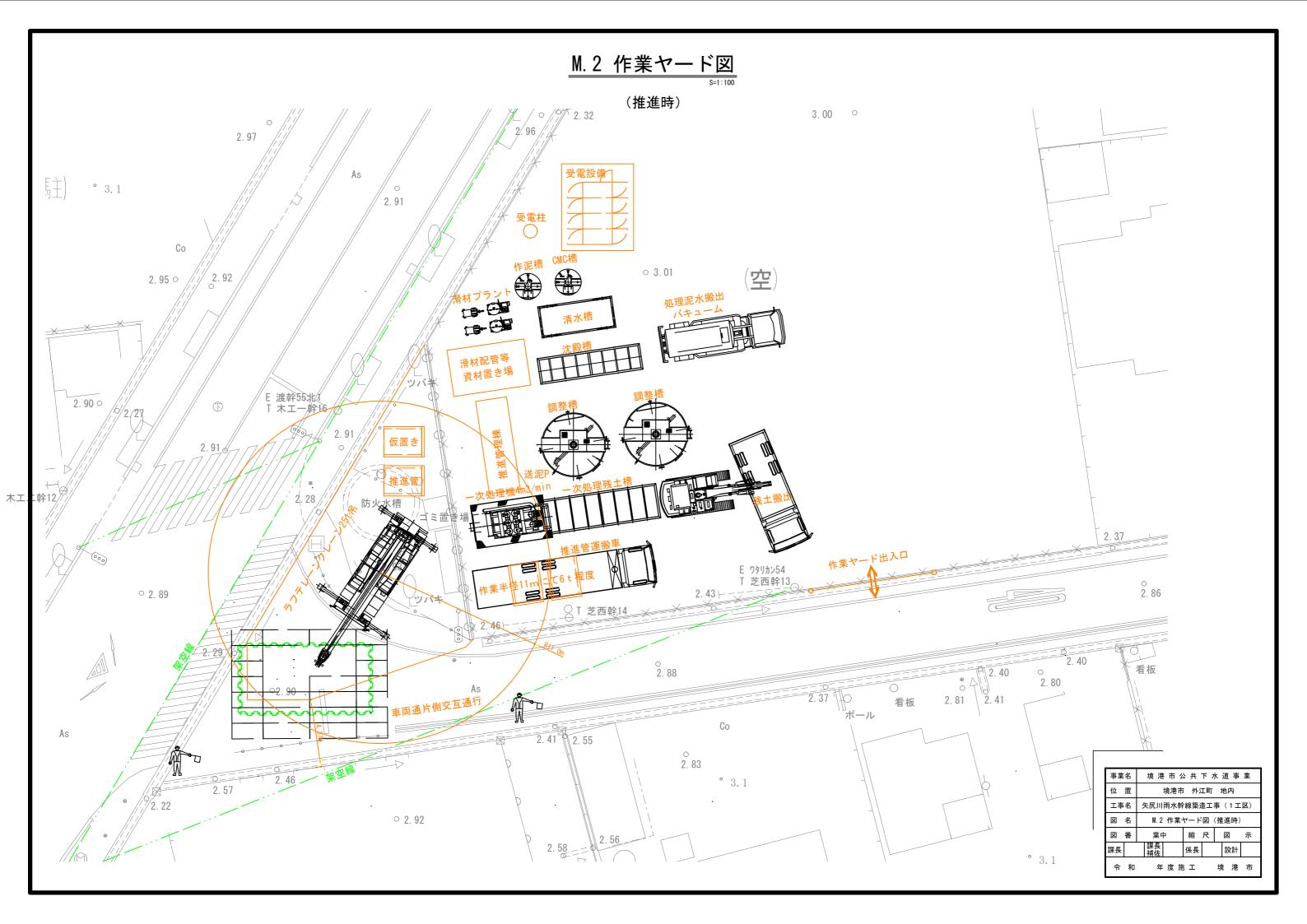
	付帯工	M 2	数  量	<u>.</u>	計算	į	書(1)					
名 称		計	算	式						単 位	数	量
舗装撤去工舗装版切断工	As t=15cm以下	【立坑施工時】 4.60 +	10. 16	+	7. 16	+	8. 50	=	30. 42			
	As t=15cm以下	【本復旧時】						=				
舗装版破砕積込	As t=5cm	【立坑施工時】 立坑部 10.16 ×	7. 16		16-8. 50) 1. 66	×	(7. 16–4. 2. 56		30. 42 70. 621			30. 4
	As t=3cm	【本復旧時】 仮復旧部						=	0.000			
	As t=5cm	影響部 ×		_	0.000			=	0.000			
								計	70. 621	m2		70.6
殼処分工	As塊	【立坑施工時】 面積 70.621 × 【本復旧時】						=	3. 53			
		面積 0.000 ×	舗装厚	+	面積 0.000	×	舗装厚	=	0.00			
								計	3. 53	m3		3. 53

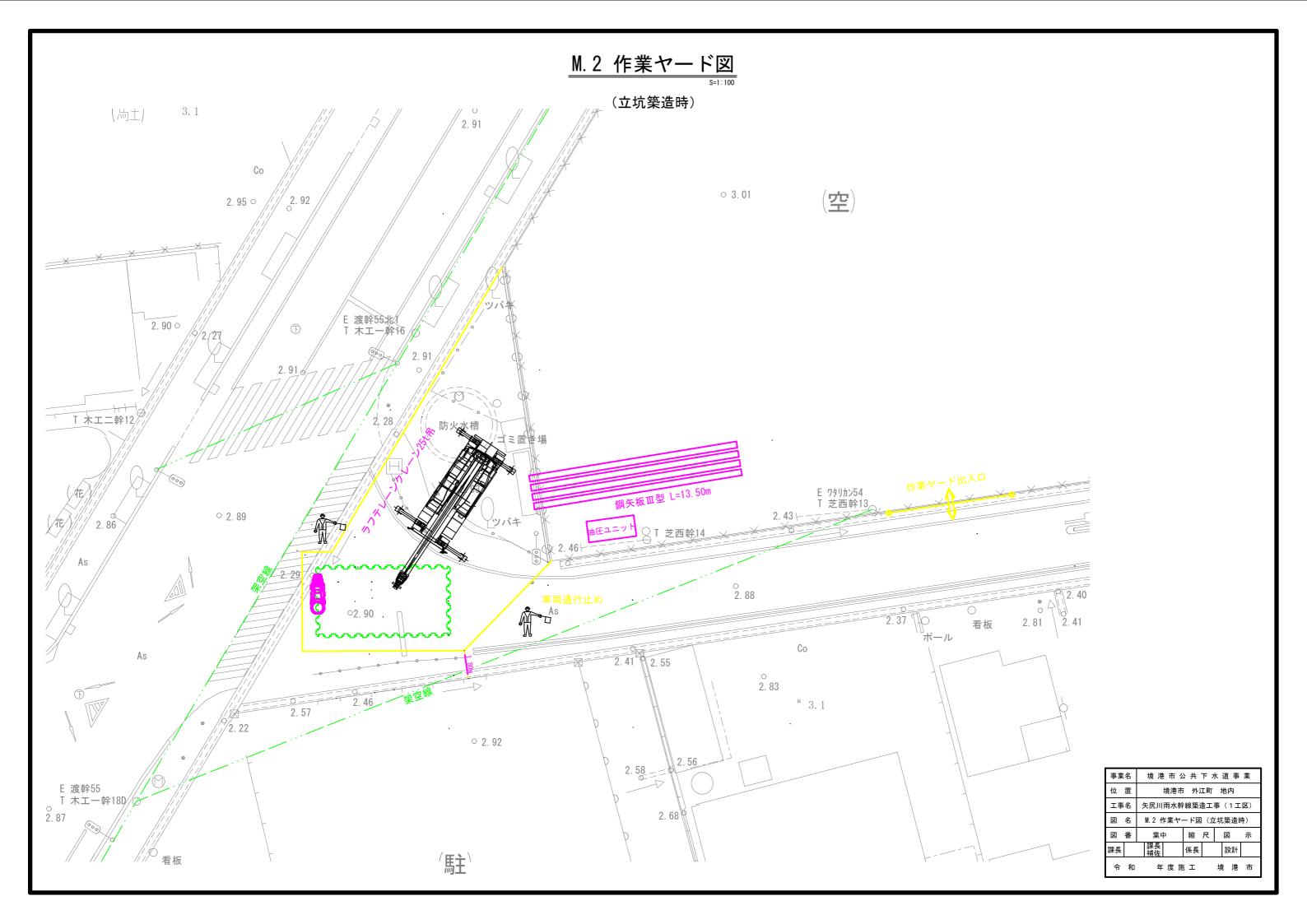
	付帯工	M 2	数  ]	量	計算	Ī	書(2)					
名 称		計	算	式						単 位	数	量
既設側溝撤去工 コンクリート取壊し	300×600	( 0.60 ×	0.85	-	0.3	×	0.60 ) 4.00	=	1. 32	m3		1. 32
Coガラ処分工								=	1. 32	m3		1. 32

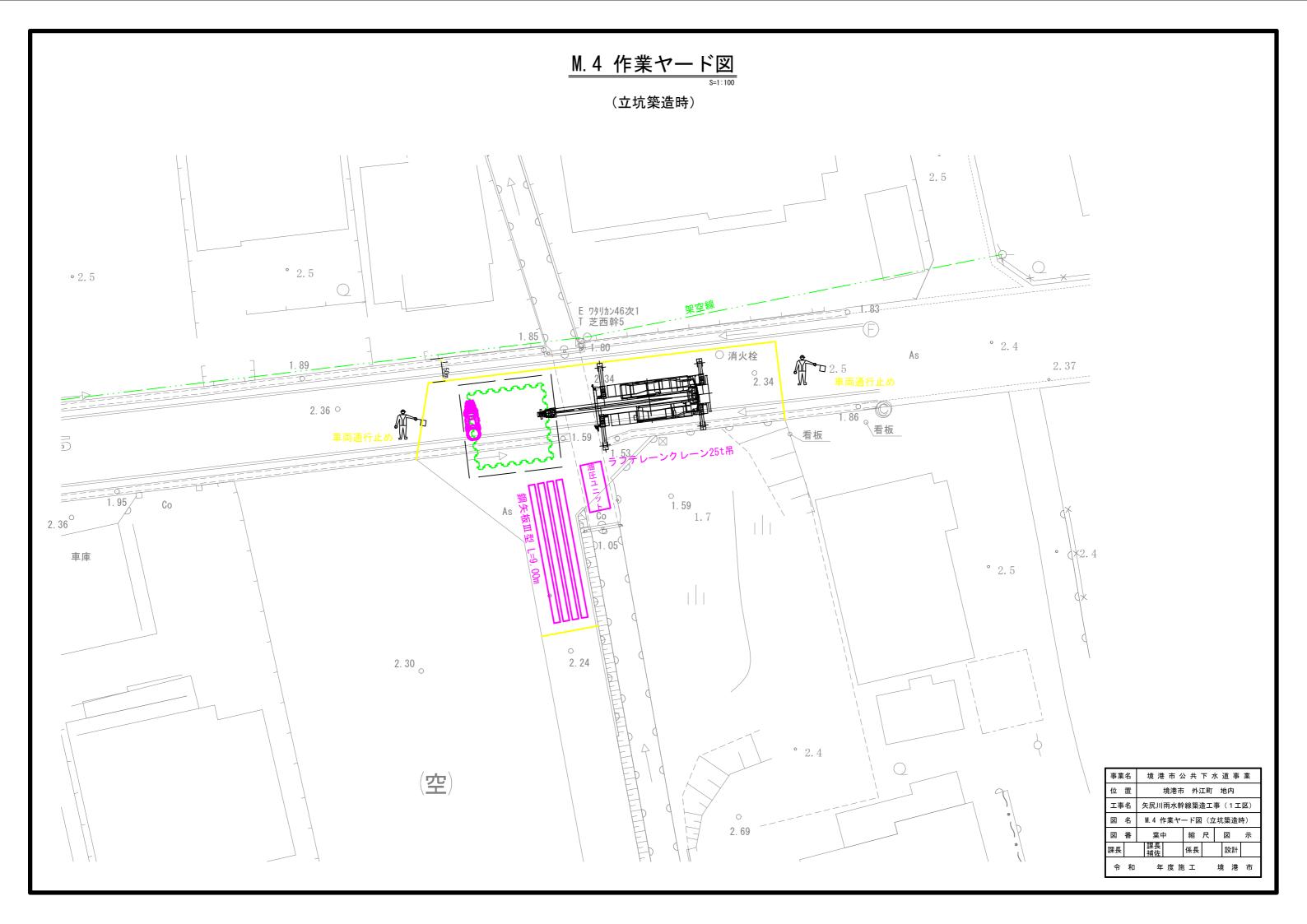
種 別	細別	種目・形状寸法	単位	数量	備考
#装撤去工		777		<i>"</i> . <u> </u>	VII. 3
	舗装版切断工	As t=15cm以下	m	55. 6	
	舗装版破砕積込(小規模土		m2	96. 6	
	殼運搬	As塊	m3	3. 95	
	建設副産物受入れ料金	As塊	m3	3. 95	
	砕石すき取り		m3	0.88	
	土砂運搬		m3	0. 88	
#装仮復旧工	工业定点		m2	0.00	
11.农区区旧土	下層路盤工	RC-30 t=10cm	m2	44. 11	
	上層路盤工				
		M-30 t=12cm 再生粗粒度アスコン(20)	m2	44.11	
4) H-/	表層工	t=3cm	m2	44. 11	
#装復旧工	***	再生密粒度アスコン(20)		50.40	
	表層工	t=5cm	m2	52. 46	
区画線工		溶融式			
	区画線設置工	実線 白 W=15cm	m	8. 30	
无設側溝撤去工 					
	コンクリート取壊し		m3	2. 68	
	Coガラ処分工		m3	2. 68	

	付帯工	M 4	数  量		計算	書	書(1)					
名 称			計算	式						単 位	数	量
舗装撤去工 舗装版切断工	As t=15cm以下	【立坑施工時】 4.60	+ 1.50	+	7. 16	++		=	26. 58			
	As t=15cm以下	【本復旧時】 7.76	影響幅30cm × 2	+	6.76	×	2	=	29. 04			
舗装版破砕積込	As t=5cm	【立坑施工時】 立坑部	-					計	55. 62	m	,	55. 6
	As t=3cm	7.16 【本復旧時】 仮復旧部	× 6.16					=	44. 106			
	As t=5cm	44. 106 影響部						=	44. 106			
	no c com		× 6.76	-	44. 106			=	8. 352			
殼処分工	As塊	【立坑施工時】 面積	<b> </b> 舗装厚					計	96. 564	m2	!	96. 6
		【本復旧時】	× 0.05 舗装厚		面積		舗装厚	=	2. 21			
		44. 106	× 0.03	+	8. 352	×	0.05	=	1.74			
砕石すき取り			部(上層路盤)					計	3. 95			3. 95
		44. 106	× 0.02					=	0. 88			0.00
64 VH / P / P   P   P								計	0.88	m3		0.88
舗装仮復旧工 下層路盤工	RC-30 t=10	【仮復旧時】 m			44. 106			=	44. 11	m2	4	4. 11
上層路盤工	M-30 t=12cr	n			44. 106			=	44. 11	m2	4	4. 11
表層工	再生粗粒度	アスコン(20) †	t=3cm		44. 106			=	44. 11	m2	4	4. 11
舗装復旧工 表層工	再生密粒度	【本復旧時】 アスコン(20) †	t=5cm 7.76	×	6. 76			=	52. 46	m2	5.	2. 46
区画線工												
区画線設置	W=15cm 実線白 溶融式							=	8. 30	m	;	8. 30

	付帯工	M 4		数	量	計	算	書	÷ (2)					
名称			計	算	左	<u>.</u> V						単 位	数	量
既設側溝撤去工 コンクリート取壊し	450×450	( 0.75	×	0.70	_	0.	45	×	0. 45 ) 8. 30	_	2. 68	m3		2.68
Coガラ処分工										=	2. 68	m3		2. 68







数量計算書( 起 債 )

## 数量総括表

<u> </u>							起債事業
工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	摘 要
付帯工(M2)	)						
	仮設管布設工						
		仮設管布設工	ポリエチレン管φ500	m	5.0	5	
	道路付属施設工						
		ガードレール撤去	Gr-C-2B	m	16.0	16	
		道路標識移設		本	1	1	
	樹木撤去工						
		低木撤去		本	2	2	

## 数量総括表

工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	超債事業
付帯工(M4)							
	仮設管布設工						
		仮設管設置撤去	ポリエチレン管φ500	m	5.5	6	

## 数量総括表

<b>奴里心</b> 问							起債事業
工種 レベル2	種別 レベル3	細別 レベル4	規 格	単位	設計 数量	積算 数量	摘要
間接工事費	安全費						
		交通誘導警備員A	交代要員あり	人			
		交通誘導警備員B	交代要員あり	人			
	役務費						
		基本電力料金	臨時 低圧電力 7kw	月			
	運搬費						
		仮設材運搬(搬入· <del>搬出</del> )	鋼矢板Ⅲ型、支保工、覆工板 運搬距離20km以内	t			
		仮設材運搬( <del>搬入</del> ・搬出)	鋼矢板Ⅲ型、支保工、覆工板 運搬距離20km以内	t			
		重建設機械分解組立輸送	ハ・ックホウ系 山積0.1m3以上1.4m3以下	回			
						ļ	

	付帯工 M2	数 量 総 括 表			
種 別	細 別	種目・形状寸法	単位	数量	備考
仮設管布設工					
	仮設管布設工	ポリエチレンφ500	m	5. 0	
道路付属施設工					
	ガードレール撤去	Gr-C-2B	m	16	
	道路標識移設		本	1	
樹木撤去工					
	低木撤去		本	2	

	付帯工	M 2	数	量	計	算	書(1)				
名称			計	算 ュ	t					単位	数 量
仮設管布設工	φ 500							=	5. 00	m	5.0
道路付属施設工 ガードレール撤去	Gr-C-2B	6. 00	+ 10	). 00				=	16.00	m	16. 0
道路標識移設								=	1	本	1
樹木撤去工 低木撤去	低木							=	2	本	2

種 別設管布設工	仮設管設置撤去	種目・形状寸法 ポリエチレン φ 500	単位 m	数 量	65
	仮設管設置撤去	ポリエチレン φ 500	m	5. 1	5

	付帯工	M 4		数	量	計	算	書	(1)					
名 称			計	算	元	). V						単位	数	量
仮設管布設工	φ 500									=	5. 50	m		5.

# 矢尻川雨水幹線築造工事(1工区)

# 積算資料

境港市建設部下水道課

1. 推進工機械器具損料計算書

表1-1 機械器具損料および電力料算定 元押その1

					損 料	額	単 価	機	戒 器	具	損	料額	電	カ	料
内 容	必要台数	運転日数	供用日数	1 日当り運転時間	時間当り	運転日当り	供用日当り	時間当り	運転日当り	供用日当り	1 現場当り修 理 費	小計	時間 当 り 電 力 消 費 量	総電力量	電力料
記 号	a	b	С	d	f	g	h	i	j	k	l	m	n	р	q
算出方法		別計算	別計算					$a \times b \times d \times f$	$a \times b \times g$	$a \times c \times h$		i + j + k + l		$\begin{array}{c} a \times b \\ \times d \times n \end{array}$	p× 電力料(円/kW)
機械名・規格	台	日	目	時間	円	円	円	円	円	円	円	円	kWh	k W	円
掘進機	1	69	97	4. 9	_	_	1,4	_	_	1,4	1,0	1.3	_	_	_
姿 勢 検 出 装 置	1	69	97	_	_	-		_	-		-		-	_	-
電 動 ホ イ ス ト (巻上、横行モ-タ-含む)	1	69	97	2. 6	_	-		_	-		_			_	_
門 型 ク レ ー ン	1	69	97	2. 3	_	_		_	_		_			_	_
多段式ジャッキ※	1	69	97	4. 9	_	_		_	_		_			_	_
グ ラ ウ ト ポ ン プ (滑材)	1	69	97	4. 9	_			_			_		_ _	_ _	_ _
グ ラ ウ ト ミ キ サ (滑材)	1	69	97	5. 1	_			_			_			_	_
グ ラ ウ ト ポ ン プ (裏込)	1	69	97	3. 2	_			_			_			_	_
グ ラ ウ ト ミ キ サ (裏込)	1	69	97	4. 2	_			_			_				_
合 計		I	l	I	l	I	l	I	l	l			W1000	l	_

※ 多段式ジャッキ:油圧ポンプ、分流器、油圧ジャッキ、推力盤、反力盤を含む。

備考 1. 掘進機損料=1現場当りの点検・整備+供用日当り損料×供用日数

供用日数= $\Sigma$  (各スパンの運転日数+段取替え日数)  $\times$   $\alpha$  ( $\alpha$ :供用日の割増率) = (69+0)  $\times$ 1.4=96.6 $\Rightarrow$ 97日

 各スパンの運転日数=掘進機据付け日数+掘進延長/日進量+掘進機撤去日数 =2.0+351.22/5.40+1.0=68.04→69日 掘進機据付け日数=2.0日 掘進機撤去日数=1.0日 下水.白本.P196

表1-2 送排泥ポンプ、計測機器類機械器具損料および電力料算定

(送排泥ポンプ、計測機器類)

						損料額単個	i			機械器具損料	斗額			電力料	
内 容	必要台数	運転日数	供用日数	1日当り運 転時間		運転日当り	供用日当り	時間当り	運転日当り	供用日当り	1現場当り 償 却 費	小計	時間当り 電力消費量	総電力量	電力料
記 号	a	b	С	d	f	g	h	i	j	k	1	m	n	р	q
算出方法		別計算	別計算					$\begin{array}{c} a\times b\times d\\ \times f\end{array}$	$a \times b \times g$	$a \times c \times h$		i + j + k + l		$a \times b \times d \times n$	p×電力料 (円/kW)
機械名・規格	台	目	目	時間	円	円	円	円	円	円	円	円	kWh	k W	円
送 泥 ポ ン プ ( 起 動 器 盤 含 む )	1	66	117	6. 4	_	_		_	_		_		_	_	_
排 泥 ポ ン プ ( 起 動 器 盤 含 む )	1	66	117	6. 4	-	_		-	-		_		_	_	-
中   継   ポ   ン   プ     ( 起 動 器 盤 含 む )	1	66	117	6. 4		_		-	_		_		_	_	_
送     泥     水     流     量       測     定     装     置	1	66	117	-	-			-			_		_	_	-
排     泥     水     流     量       測     定     装     置	1	66	117	_	-			_			_		_	_	_
現 場 制 御 盤	1	66	117	-	1	_		_	_		_		_	_	_
立 坑 バ イ パ ス 装 置	1	66	117	_	_	_		_	_				_	_	_
フレキシブルホース (5 m)	2	66	117	_	-	_		_	_				_	_	_
合 計													W4000		_

備考 1. 各ポンプの1日当り稼働時間は、掘進機の稼働時間×1.3とする。  $=4.9 \times 1.3 = 6.37 \Rightarrow 6.4$ 時間/日

2. 機械の運転日数および供用日数

運転日数= $\Sigma$  (各スパンの推進延長/各スパンの日進量) =  $351.22/5.40=65.04 \Rightarrow 66$ 日

供用日数=各機械の据付開始から最終スパン推進完了までの実日数 $^{ ext{ iny 2}}$   $ext{ iny $\times$}$   $ext{ iny $\alpha$}$   $ext{ iny $=83.2\times1.4=116.5}$   $ext{ iny $=117$}$  日

(α:供用日の割増率)

機械器具損料の供用目が30日未満の場合は、供用目当りの損料の30日分を計上する。

下水.白本.P254

#### 表1-3 泥水処理設備機械器具損料および電力料算定

泥水処理設備 (一次処理の場合)

																	ルルバー	文朋 ( )人人	
									1 日¥り		損料額単価	i		機械器	具損料額			電力料	
		内	容			必要台数	運転日数	供用日数	1日当り 運転時間	時間当り	運転目当り	供用日当り	時間当り	運転日当り	供用目当り	小計	時間当り 電力消費量	総電力量	電力料
				記	号号	a	b	С	d	f	g	h	i	j	k	m	n	р	q
				算出	方法		別計算	別計算					$\begin{array}{c} a \times b \times d \\ \times f \end{array}$	$a \times b \times g$	$a \times c \times h$	i + j + k + l		$\begin{array}{c} a\times b\times d\\ \times n\end{array}$	p×電力料 (円/kW)
		機械名	・規格	}		台	目	目	時間	円	円	円	円	円	円	円	kWh	k W	円
ユ ー	ニ 次	ツ 処		ト 理	式機	1	66	102	6. 4	_	_		_	_			_	_	-
撹 (	拌 調	式 整		水 槽	槽 )	2	66	102	24		_		_	_				1	_
水	槽	(  清	7	水槽	)	_	_	1	1	ı	_	1	_	_	_		1	1	_
水	槽	( 沈		殿 槽	)	1	66	102	-	-	_		_	_			_	_	_
Р	a	ポ		ン	プ	1	66	102	6. 4	Ī			-				_	_	_
Р	е	ポ		ン	プ	1	66	102	6. 4	_			-				_	_	_
		合	計														W4500		_

ポンプ運転時間=掘進機稼働時間×1.3=4.9×1.3=6.37⇒6.4時間

二次処

2.5

2.5

配管・配線の撤去

処理装置の撤去

備考 1. 供用日数=  $\Big[$  機械据付日数/2+付帯日数(1)+推進日数+付帯日数(2)+機械撤去日数/2 $\Big]$ × $\alpha$  ( $\alpha$ :供用日の割増率)  $=[1.5/2+1.5+69+1.0+0.5/2] \times 1.4=101.5 \Rightarrow 102$  日 機械据付日数、付帯日数、機械撤去日数は、表1-4参照 機械器具損料の供用目が30日未満の場合は、供用目当りの損料の30日分を計上する。

一 次 処 理(日)

2.0

1.0

1.5

1.0

0.5

4.0

1.5

1.5

1.0

0.5

- 2. 推進日数= Σ {各スパン(掘進機据付け日数+推進延長/日進量+掘進機撤去日数+段取り替えの日数)}
- 3. 撹拌式水槽(調整槽・作泥槽)は、ユニット式一次処理機に含まれる設備であるが、必要に応じて計上する。

1.0

0.5

1.5

0.5

0.5

表1-4 処理設備の据付・撤去および付帯作業日数

工 種

ユニット式一次処理機

設備容量 (m³/min) 機械据付け日数

付帯日数(1)

付帯日数(2)

機械撤去日数

,	次	処	理	(日)	
	処:	理装	置の	設置	
	配	管•	配線	の設置	

掘進機撤去日数=1.0日 (表1-1 備考欄1より)

下水.白本.P271

 $=2.0+351.22/5.40+1.0+0=68.04\Rightarrow 69 \exists$ 

掘進機据付け日数=2.0日

1	推准機械器	目掲料(1	) - 1

1. 压处 风风 加 八 八 1						
種目	形状寸法	単位	数量	単価(円)	金額(円)	摘要
推進機等損料	φ 1, 650mm	供用日	1			(日推協P.4)
1在 上	φ 1, 03011111	現場当り	1			基礎価格の4%
計						

#### 2. 推進機械器具損料(1)-2

種目	形状寸法	単位	数量	単価(円)	金額(円)	摘要
多段式ジャッキ	200kN×4台	供用日	1			(白本P. 196 )
計						

#### 3. 推進機械器具損料(1)-3

種目	形状寸法	単位	数量	単価(円)	金額(円)	摘要
姿勢検出装置	ジャイロコンパス	供用日	1			(白本P. 204 )
<b>화</b>						

#### 4. 推進機械器具捐料(2)

1. 压色成队而天顶和(2)						
種目	形状寸法	単位	数量	単価(円)	金額(円)	摘要
グラウトポンプ	2筒複動・ピストン式	運転日	1			(白本P. 197 )
	37~1000/min	供用日	1			II
グラウトミキサ	並列2槽式	運転日	1			II
ミキシングプラント	中型	供用日	1			II .
計						

#### 5. 推進機械器具損料(3)-1

0. 1 世 (2) 人 (1) (1) (1)						
種目	形状寸法	単位	数量	単価(円)	金額(円)	摘要
送泥ポンプ	150 揚程20m・37kW	供用日	1			(白本P. 254)
排泥ポンプ	150 揚程20m·37kW	供用日	1			(白本P. 254)
中継ポンプ	150 揚程13m・22kW	供用日	1			(白本P. 254)
送泥水流量測定装置	150mm	運転日	1			(白本P. 254)
达化水机 <b>重</b> 例足表直	13011111	供用日	1			(白本P. 254)
排泥水流量測定装置	150mm	運転日	1			(白本P. 254)
74亿个机里例是农巨	13011111	供用日	1			(白本P. 254 )
現場制御盤	30kW以上	供用日	1			(白本P. 254 )
立坑バイパス装置	4B	現場当り	1			(白本P. 254)
立机八八大大直	<sup>4D</sup>	供用日	1			(白本P. 254)
フレキシブルホース	5m	現場当り	1			(白本P. 254)
7 V 4 V 9 7 V A	3111	供用日	1			(白本P. 254 )
計						

#### 6. 推進機械器具指料(3)-2

0.1世纪/风怀祖关1其行(0) 2						
種目	形状寸法	単位	数量	単価(円)	金額(円)	摘要
ユニット式一次処理機	4.0m³/min	供用日	1			(白本P. 272 )
攪拌式水槽〔調整槽〕	25 m³	供用日	1			(白本P. 272)
水槽〔清水槽〕	10 m <sup>3</sup>	供用日	1			(白本P. 272)
水槽〔沈殿槽〕	10 m <sup>3</sup>	供用日	1			(白本P. 272)
Paポンプ	泥水輸送用 80型 直	運転日	1			(白本P. 272 )
144.29	化水鞘运用 80至 直	供用日	1			(白本P. 272)
Peポンプ	水中ポンプ ø50mm	運転日	1			(白本P. 272)
Tem > 7	<u> </u>	供用日	1			(白本P. 272)
計						

## 【路線】

1 スパン (1) 呼び径 1650 mm (2)総推進延長 351. 220 m (3) N 値  $N \leq 30$ 

(4)管体長

(5)土 質

普通土【A2】 (6)推進標準日進量 (定置プラント補正無し

分割

2.4 m

6.90 m/日

補正後日進量 5.40 m/日 (7) 掘進機搬出

#### 中大口径管推進工法 泥水式

#### 1)アルティミット工法

推進機械器具損料表(1)(推進機等損料)

		規格				## 7# /TF H4	供用1日	当り換算値			
名 称	諸	元	機関出力 (kW)	機械質量 (t)	元押ジャッキ (kN×st×台)	基礎価格 (千円)	損料率 (×10 <sup>-6</sup> )	損 料 (円)	1現場当り修理費	摘    要	
		呼び径1650	40. 7	10. 0			3, 281			普通土	
	標準	呼び径1800	40.7	14. 0			3, 281			普通土	
推進機等		呼び径2000	47.7	18. 0	221×1, 260×2		3, 281			普通土	
正是极牙		呼び径1650	40. 7	11.0	221 / 1, 200 / 2		3, 281			普通土	
	急曲線	呼び径1800	40.7	15. 4			3, 281			普通土	
		呼び径2000	47.7	19.8			3, 281			普通土	

注) 1 現場当り修理費は、基礎価格の4%を計上する。

		規		格		## 7## /## 4#	供用1日当り換算値			
名 称	諸	元	機関出力 (kW)	機械質量 (t)		基礎価格 (千円)	損料率 (×10 <sup>-6</sup> )	損 料 (円)		摘 要
姿勢検出装置	測量機器		0. 12	0.03	ジャイロコンパス		1,841		-	方位角、ピッチ角、ロール角を表示 〔1799-017〕
女为快山农担			·	·						

		規格				++ r\+ /\\ /\	供用1日当り換算値			
名 称	諸	元	機関出力 (kW)	機械質量 (t)	元押ジャッキ (kN×st×台)	基礎価格 (千円)	損料率 (×10 <sup>-6</sup> )	損 料 (円)		摘要
		呼び径1650	22	13. 3	200kN×4台		2, 969		-	油圧ジャッキ、油圧ポンプ、操作盤、油圧ホースを含む
多段ジャッキ (元押用)		呼び径1800	22	13. 9	150kN×6台		2, 969		-	
		呼び径2000	37	17.8	200kN×6台		2, 969		-	

		規格			##* 7## /TIT 1-6	供用1日当り換算値					
名 称	諸	元	機関出力 (kW)	機械質量 (t)		基礎価格 (千円)	損料率 (×10 <sup>-6</sup> )	損 料 (円)		摘	要
電動ホイスト	10t用	揚程12m	13. 0	1.4			2, 027		_	巻上、横行モータ含む [1803-200]	機損392
門型クレーン	定格吊荷重 10t		4. 4	2. 3			1,786		_	走行モータ含む 〔1803-510〕	II

### 推進機械器具損料表(3) (滑材·裹込注入設備、送排泥設備損料)

	名 称	項目	1	_	呼び径	1650	1800	2000	
		仕		様		2筒複動・ヒ	『ストン式 37~	-1000/min 8KW	┪
	グラウトポンプ		礎 価	格	(千円)				— 機損:
			料	率		運転1日当り換算値 2,638 ×10E-6			
骨 才	(0571-28)	損		料	(円/運転日)				
•			料	率		供用1日	当り換算値 1,6	554 ×10E-6	
裏				料	(円/供用日)				
込 主		仕		様		並列2槽式 2000×2 6KW		2 6KW	
入		基	礎 価	格	(千円)				— 機損:
設備	グラウトミキサ	損	料	率		運転1日	当り換算値 2,5	83 ×10E-6	
	(0572-37)	損		料	(円/運転日)				
		損	料	率		供用1日旨	当り換算値 1,5	90 ×10E-6	
		損		料	(円/供用日)				
		仕		様	(口径・出力)	口径	150mm 揚程20m	ı 37kW	
	送泥ポンプ	質		量	(t)		0. 165		
		基	礎 価	格	(千円)				
	(0651-011)	損	料	率		供用1日	当り換算値 2,8	48 ×10E-6	
		損		料	(円/供用日)				
		仕		様	(口径・出力)	口径	150mm 揚程20m	n 37kW	
	排泥ポンプ	質		量	(t)		0. 165		
	(0051 011)	基	礎 価	格	(千円)				
	(0651-011)	損	料	率		供用1日	当り換算値 2,8	448 ×10E-6	
		損		料	(円/供用日)				
		仕		様	(口径)	口径	150mm 揚程13m	n 22kW	
	中継ポンプ	基	礎 価	格	(千円)				
	(0651-011)	損	料	率		供用1日	当り換算値 2,8	48 ×10E-6	
		損		料	(円/供用日)				
送 <b>一</b>		仕		様			150mm (6B)		
	送泥水流量	基	礎 価	格	(千円)				
	測定装置	損	料	率		運転1日	当り換算値 2,6	82 ×10E-6	
非	(1706-017)	損		料	(円/運転日)				
		損	料	率		供用1日	当り換算値 1,9	50 ×10E-6	
		損		料	(円/供用日)				
尼		仕		様			150mm (6B)		
	批准小法具	基	礎 価	格	(千円)				
	排泥水流量 測定装置	損	料	率		運転1日	当り換算値 2,6	82 ×10E-6	
	(1706-017)	損		料	(円/運転日)				
設	(1700-017)	損	料	率		供用1日旨	当り換算値 1,9	50 ×10E-6	
		損		料	(円/供用日)				
		仕		様		į	油圧ポンプ 0.0	05t	
備	現場制御盤	基	礎 価	格	(千円)				
/#3	(1706-017)	損	料	率		供用1日	当り換算値 2,3	59 ×10E-6	
		損		料	(円/供用日)				
		仕		様	(口径)		(4B) 150mm		
		基	礎 価	格	(千円)				— 見積
	支持ドイジュ壮里	損	料	率			1現場当り 19	%	]
	立坑バイパス装置	損		料	(円/現場)				
		損	料	率		供用1日	当り換算値 1,6	667 ×10E-6	
		損		料	(円/供用日)				
		仕		様	(口径)		口径150 5m		
		基	礎 価	格	(千円)				— 見積
		損	料	率			1現場当り 20	%	プロイ貝
	フレキシブルホース	損		料	(円/現場)				7
		損	料	率		供用1日	当り換算値 2.6	667 ×10E-6	
		1,54	4.1			P + / 14 ± 14 =			

## 推進機械器具損料表(3) (泥水処理設備損料)

	名 称	-			呼び径	1650	1800	2000	7
ı		項目				4.00%			4
_	コニット式一次処理機	基	基 礎 価 格 (千円)			4.0m³/min			_
		損	- 磯 - 価 - 料	格 率	(千円)	供用1日当り換算値 1,848 ×10E-6			-
	(0651-031)		41	料	(円/供用日)	[M][[] ] [[] [[] [] [] [] [[] [] [] [] []			-
				様	(13/ 50/13 = 7		25 m³ 5. 5 k W		
	攪拌式水槽 〔調整槽〕	<u>仕</u>	礎 価	格	(千円)				_
	(0651-021)	損	料	率		供用1日	当り換算値 1,7	33 ×10E-6	
		損		料	(円/供用日)				
	水槽 〔清水槽〕	仕		様			10 m³ 1.7 k W		7
		基	礎 価	格	(千円)				機損46
	(2065-018)	損	料	率		供用1日	当り換算値 1,3	75 ×10E-6	
		損		料	(円/供用日)				
	水槽〔沈殿槽〕	仕		様			10 m³ 1.7 k W		
		基	礎 価	格	(千円)				機損46
	(2065-018)	損	料	率		供用1日	当り換算値 1,3	75 ×10E-6	_
	(2000 010)	<b>損</b>		料	(円/供用日)				
				様		泥水輸	送用 80型 直	揚程20m	_
泥	Paポンプ	基損	礎 価	格	(千円)	>	In the late to the second		機損35
水			料	率	/ / <b></b> /	連転1日	当り換算値 2,7	71 ×10E-6	_
処 理	(1321-017)		del	料	(円/運転日)	(#. III - II )	当り換算値 1,99	00.1/10F.6	_
設			料	率	/m/####	快用1日3	ヨり揆昇他 1,9	80 × 10E-6	_
備		<b>損</b>		料	(円/供用日)	- <b>k</b> -th-s	ポンプ φ50mm :	坦420m	_
			礎 価	様 格	(千円)		к > У ф вошш	勿性ZUII	
	Peポンプ	基損	W   W   W   W   W   W   W   W   W   W	卒	(117)	運転1日	当り換算値 2,7	71 × 10F-6	機損35
	(1901 017)	損	11	料	(円/運転日)	是報1日-	1 7 庆升尼 2,1	II XIOL O	_
	(1321-017)		料	率	(1)/ Æ +44 11/	供用1日	当り換算値 1,90	80 ×10E-6	-
				料	(円/供用日)	p () (4 = 1 · =	4 9 DOT III - 17 -		
•		<b>損</b>		様					7
_		基	礎 価	格	(千円)				$\neg$
		損	料	率					
		損		料	(円/運転日)				
		損	料	率					7
		損		料	(円/供用日)				
		仕		様					
		基	礎 価	格	(千円)				_
		損損	料	率					
				料	(円/運転日)				
			料	率					_
		損		料	(円/供用日)				

### 第 5 号計算書

中大口径管推進工法 泥水式 (アルティミット工法)

中大口径管推進工法	泥水式 (アルティミット工法)			
機械名	種別・規格	質量 (kg)	単位	基礎価格(円)
泥水式掘進機	呼び径 1650	10,000	基	
(標準)	呼び径 1800	14, 000	基	
土質:A	呼び径 2000	18,000	基	
泥水式掘進機	呼び径 1650	11,000	基	
(急曲線)	呼び径 1800	15, 400	基	
土質: A	呼び径 2000	19, 800	基	
多段式ジャッキ	(1650用) 2000kN×4	13, 300	台	
(元押用)	(1800用) 1500kN×6	13, 900	台	
	(2000用) 2000kN×6	17, 800	台	
姿勢検出装置	ジャイロコンパス 0.12kW	30	式	
送泥ポンプ	口径150mm可変速 揚程20m 37kW		台	
 排泥ポンプ 	口径150mm可変速 揚程20m 37kW		台	
中継ポンプ	口径150mm可変速 揚程13m 22kW		台	
送泥水流量測定装置	150 (6B)		台	
排泥水流量測定装置	150 (6B)		台	
現場制御盤	ポンプ出力30kW以上		台	
ユニット式一次処理機	処理量 4 m3/min		台	
攪拌式水槽〔調整槽〕	25 m³		台	

2. 仮設鋼材賃料等計算書

## 仮 設 鋼 材 賃 料 計 算 書

【No. 2~No. 4区間】

泥水式	推准部	φ 1650

立坑番号	仮設材種別	使用数量 A	供用日数 T	月当り賃料 P (円)	修理損耗費 C	使用回数 n(回)	使用補正係数 1/2×(n+1)=Z	賃料金額 (円)	備考
鋼矢板									
N 0 48 # 4 F		(t)	100 🖽	(円/t・日)	(円/t)	1.0	1/0///1 0/1		
No.2 発進立坑	鋼矢板Ⅲ型	56.700 (t)	183 日	(円/t・目)	(円/t)	1.0	$1/2 \times (1.0+1) = 1.0$		W5000 別途工事まで継続設
No. 4 到達立坑	鋼矢板Ⅲ型	23. 760	39 日	(11/ 0 H)	(1 1/ 6 /	1.0	$1/2 \times (1.0+1) = 1.0$		W6000 44枚
<b>啊製支保工</b>									
пахонт									
N. O. 76.14 Luide	No dal I Cu Li vi ogo vi 100	(t)	450 0	(円/t・目)	(円/t)		1/0/1 01		
No. 2 発進立坑	鋼製山留材 H-350 ~H-400	18. 230 (t)	173 日	(円/t・目)	(円/t)	1.0	$1/2 \times (1.0+1) = 1.0$		W5100 別途工事まで継続設
No. 4 到達立坑	鋼製山留材 H-350 ~H-400	9. 160	29 日	(11/ 0 H)	(13/ 6/	1.0	$1/2 \times (1.0+1) = 1.0$		W6200
<b>Z</b> \(\)									
		(m²)	179 日	(円/㎡・月)	(円/m²)		, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,		
No.2 発進立坑	鋼製すべり止め加工	70 (m²)	6月 35日	(円/m <sup>2</sup> ・月)	(円/m²)	1.0	$1/2 \times (1.0+1) = 1.0$		W5200 別途工事まで継続設
No. 4 到達立坑	鋼製すべり止め加工	42	2月	(11/111 /1)	(  1/ 111)	1.0	$1/2 \times (1.0+1) = 1.0$		W6300
 受桁・桁受									
X111 - 111 X									
		(t)		(円/t・目)	(円/t)		, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,		
No.2 発進立坑	鋼製山留材 H-250 ~H-300	8.600 (t)	179 日	(円/t・目)	(円/t)	1.0	$1/2 \times (1.0+1) = 1.0$		W5300 別途工事まで継続設
No. 4 到達立坑	鋼製山留材 H-250 ~H-300	4. 720	35 日	(17/1-17)	([]/ []	1.0	$1/2 \times (1.0+1) = 1.0$		W6400
								-	
<b>賃料金額 = Α×(</b> Τ	$C \times P + C \times Z$	1							

3. 仮設鋼材運搬重量集計表

## 仮鋼材搬入・搬出重量集計表

** Bul	種類	鋼矢	扳	種	鋼製	支係	<u> </u>	種類	覆〕	板	種類	受桁	<u>・桁</u>	受種搬出類	L	[4n →		I.An . I .		
種 別 <b>進立坑</b>	類	搬入	搬出	類	搬入	+	搬出	類	搬入	搬出	類	搬入		搬出類		搬入	+	搬出		
400×5600	A	56.700 t	0.000	A	22. 241 t		0.000	Α	13.090 t		Α	10.155 t				_		_		
									_	_		_		_		_		_		
<b>全立坑</b>		00,000	00 500		11 175	,	11 175			7.054				F 650 /	Ī	_		_		/
800×5600	A	28. 080 t	22. 596	A	11. 175 t	A	11. 175 t	A		7.854 t	A		A	5.658 t	H					/
	+					-			_	_		_		_	H	_	-			/
									_	_		_		_		_				/
									_	_		_		_		_		_		/
									_	_		_		_		_		_		/
	+														t					
	+								_			_			H	_	+			
									_			_				_				/
									_	_		_		_		_		_	<b> </b>	/
									_	_		_		_	L	_		_	/	
	$\top$			П											t				/	
	+					+			_			_		-	H	_	+		/	
									_	_		_		_		_			/	
									_	_		_		_		_		_		
									_	_		_		_		_		_		
						T			_			_			Ī	_			/	
	+									_					t					
	+								_	_		_		_	-	_	+	_		
																			/	
	+							H							t				/	
	+					+		$\vdash$							H		+		/ ====================================	+
													$\perp$						搬入	搬上
貨物の種類 A		84.780 t	- t		33.416 t		11.175 t		20. 944 t	7.854 t		15. 813 t		5.658 t		— t		— t	154. 953 t	24. 687
貨物の種類 B		- t	- t		- t		- t		- t	— t		- t		- t		— t		— t		
貨物の種類 C		- t	- t		- t		- t		- t	— t		- t		- t		- t		- t		
小計		84.780 t			33.416 t		11.175 t		20.944 t	7.854 t		15.813 t	Т		Γ				154. 953 t	24. 687

備 考 1.貨物の種類A:1個の長さが 12m以下で、かつ幅 2.5m未満及び重量 15t未満のもの。

2.貨物の種類B:1個の長さが 12m超え 15m以下、又は幅 2.5m以上 3.0m未満、又は重量 15 t 以上 20 t 未満のもの。

3. 貨物の種類C:1個の長さが 15m超え 20m未満、又は幅 3.0m以上 3.5m未満、又は重量 20 t以上のいずれかに該当するもの。

4. 交通誘導員配置人数の算出

交通誘導員の算出

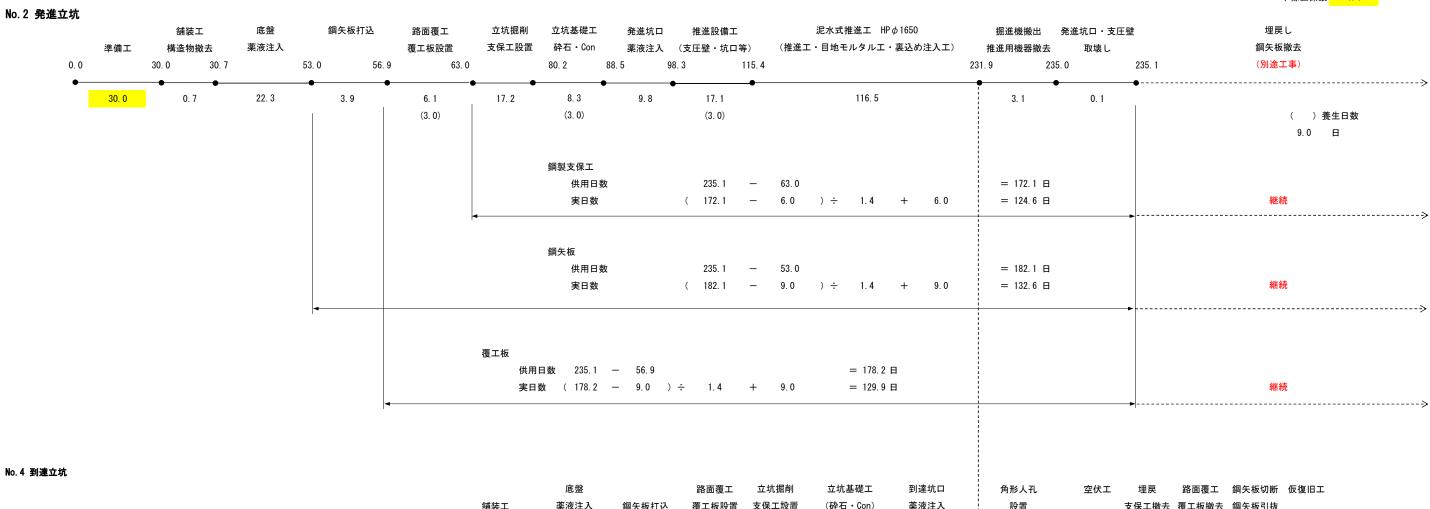
交通誘導員(		- *L	I	== '*				== 1 12		
÷+÷		日数	#7 FF		員A <del>本</del> 小		#7 FP		員B ·	
立坑	計算	丸め		人数		要員		<u>人数</u>	交代	
	(日)	(日)	(人/日)	(人)	(人/日)	(人)	(人/日)	(人)	(人/日)	(人)
発進立坑	140.1	141.0		0	0	0	3	423	1	141
到達立坑	20.0	00		0	0	0	3	07	1	00
判廷立列	29.0	29		0	0	0	3	87	1	29
	配置日数						養生日数			
	। <u>発進立坑</u>	(	235.1	_	30.0	-	9.0	) ÷1.4		
						1404	П			
					=	140.1	日			
		(	249.3	_	199.7	_	養生日数 9.0	) <del>÷</del> 1.4		
	到達立坑	(	249.3		199.7		9.0	7 - 1.4		
					=	29.0	日			
				0				510		170
計				(	)			68	30	

# 5. 工 事 工 程 表

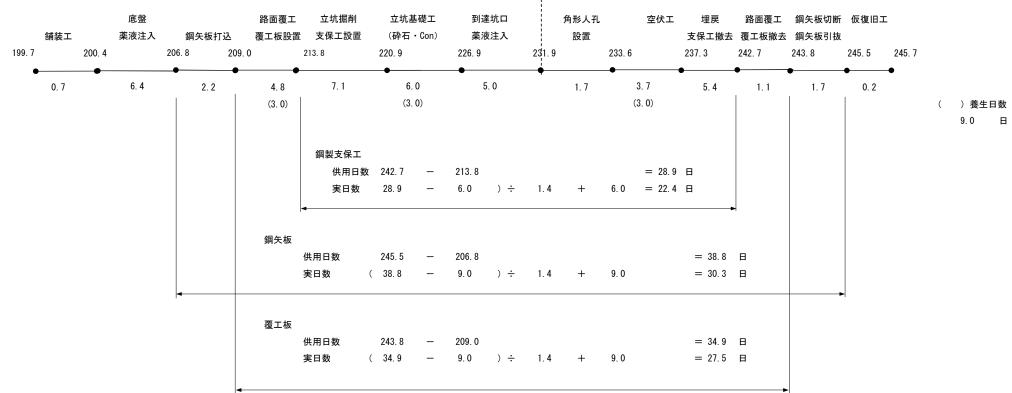
不稼働係数 1.4

9.0 日

No. 2	発進立坑
-------	------







							<u> </u>	<u>·稼働係致</u>	1. 4
工種	種別	作 業	量	日当り	作業量	実日数	不 稼 動 係 数	供用日数	備考
(泥水式推進工 🌶 🛚	(650)								
(仮設備工)									
支圧壁工	型枠	18. 6	m2	38	m2/日	0. 49	1.4	0. 7	
	コンクリート	17. 2	m3	69	$m^3/\Box$	0. 25	1.4	0. 4	
	鉄筋工 D13	0. 171	t	3. 0	t/日	0. 06	1.4	0. 1	
クレーン設備エ	設置撤去	1	箇所	0. 25	箇所/日	4. 00	1.4	5. 6	
発進坑口工	型枠	8. 6	m2	38	m2/日	0. 23	1.4	0. 3	
	コンクリート	2. 8	m3	69	$m^3/\Box$	0. 04	1.4	0. 1	
養生	支圧壁・坑口	1	式	_	_	3. 0	1.0	3. 0	
鏡切り工(発進)	鋼矢板切断	18. 0	m	16. 9	m/日	1. 07	1.4	1. 5	
鏡切り工(到達)	鋼矢板切断	18. 0	m	16. 9	m/日	1. 07	1.4	1. 5	
推進用機器据付工		1	箇所	0. 56	箇所/日	1. 79	1.4	2. 5	
掘進機据付工		1	台	1. 00	台/日	1. 00	1.4	1. 4	
					計	13. 00		17. 1	
(管推進工φ1650)									
推進工	砂質土	351. 22	m	5. 40	m/日	65. 04	1.4	91. 1	日進量計算書
目地モルタルエ		145	箇所	20. 4	箇所/日	7. 11	1.4	10. 0	
裏込め注入工		351. 22	m	32. 0	m/日	10. 98	1.4	15. 4	
					計	83. 13		116. 5	
掘進機搬出工		1	台	1.00	台/日	1. 00	1.4	1. 4	
推進用機器撤去工		1	箇所	0. 83	箇所/日	1. 20	1.4	1. 7	
					計	2. 20		3. 1	
発進坑口工	コンクリート取りこわし	2. 8	m3	260	$m^3/日$	0. 01	1.4	0. 01	
支圧壁工	コンクリート取りこわし	17. 2	m3	260	$m^3/日$	0. 07	1.4	0. 1	
					計	0. 08		0. 1	

工種	種別	作 業	量	日当り	作業量	実日数	不 稼 動 係 数	供用日数	備考
(No. 2 発進立坑:840	00 × 5600)								
舗装版切断工	As t=10cm	30. 4	m	203	m/日	0. 15	1.4	0. 2	
舗装版破砕工	As t=5cm	70. 6	m <sup>*</sup>	484	m³/日	0. 15	1.4	0. 2	
既設側溝撤去工	コンクリート取壊し	1. 3	m³	260	$m^3/日$	0. 01	1.4	0. 0	
仮設管布設工	VU φ 500	5. 0	m	33. 3	m/日	0. 15	1.4	0. 2	
道路付属施設撤去工	ガードレール撤去	16. 0	m	200	m/日	0. 08	1.4	0. 1	
					計	0. 54		0. 7	
鋼矢板打込工	Ⅲ型 継施工無し 圧入長 12.65m	70	枚	25. 0	枚/日	2. 80	1.4	3. 9	油圧バイブロハンマ
					計	2. 80		3. 9	
薬液注入工	発進坑口	30	本	4. 28	本/日	7. 01	1.4	9. 8	数量計算書
薬液注入工	底盤	48	本	3. 01	本/日	15. 95	1.4	22. 3	"
立坑掘削支保工									
	一次掘削	70. 0	m3	109	m <sup>3</sup> /日	0. 64	1.4	0. 9	BH0.6㎡級
20m² <a≦50m²< td=""><td>立坑掘削工(BH)</td><td>232. 9</td><td>m3</td><td>45</td><td>m<sup>3</sup>/日</td><td>5. 17</td><td>1.4</td><td>7. 2</td><td>BH0.6㎡級</td></a≦50m²<>	立坑掘削工(BH)	232. 9	m3	45	m <sup>3</sup> /日	5. 17	1.4	7. 2	BH0.6㎡級
	立坑掘削工(CS)	108. 5	m3	40	m <sup>3</sup> /日	2. 71	1.4	3. 8	CS0. 4㎡級
	切梁・腹起し設置	22. 970	t	6. 1	t/日	3. 77	1.4	5. 3	
					計	11. 65		17. 2	
立坑基礎工	基礎砕石	47. 0	m <sup>*</sup>	155	m²/日	0. 30	1.4	0. 4	
	基礎コンクリート	14. 1	m3	4	m³/日	3. 53	1.4	4. 9	人力
	養生工		式	1. 0				3. 0	
					計	3. 83		8. 3	
n - = -	++	F 6	•	د	2 /	0.05			
路面覆工	基礎砕石	5. 0	m¹	155	m²/日	0. 03	1.4	0.0	
	桁受コンクリート型枠工	4. 1	m²	38	m²/日	0. 11	1.4	0. 2	.0 0.
	桁受コンクリート	0. 5	m3	69	m³/日	0. 01	1.4	0. 0	ポンプ車
	養生工		式	1. 0				3. 0	
	覆工板・桁材設置工	70. 000	m <sup>†</sup>	34	m²/日	2. 06	1.4	2. 9	
					計	2. 21		6. 1	

							<u> </u>	<u>稼働係数</u>	1.4
工種	種別	作業	量	日当り	作業量	実日数	不 稼 動 係 数	供用日数	備考
(No. 4 到達立坑: 480	00×5600)								
舗装版切断工	As t=10cm	55. 60	m	203	m/日	0. 27	1.4	0. 4	
舗装版破砕工	As t=5cm	95. 60	m <sup>°</sup>	484	m³/日	0. 20	1.4	0. 3	
					計	0. 47		0. 7	
鋼矢板打込工	Ⅲ型 継施工無し 圧入長 8.20m	52	枚	33. 0	枚/日	1. 58	1.4	2. 2	油圧バイブロハンマ
薬液注入工	到達坑口	20	本	5. 61	本/日	3. 57	1.4	5. 0	数量計算書
	底盤	27	本	5. 89	本/日	4. 58	1.4	6. 4	"
					計	8. 15		11. 4	
立坑掘削支保工									
	一次掘削	39. 9	m3	109	$m^3/ \boxminus$	0. 37	1.4	0. 5	BH0.6㎡級
50㎡ <a≦100㎡< td=""><td>立坑掘削工(BH)</td><td>129. 0</td><td>m3</td><td>45</td><td><math>m^3/ \boxminus</math></td><td>2. 87</td><td>1.4</td><td>4. 0</td><td>BH0.6㎡級</td></a≦100㎡<>	立坑掘削工(BH)	129. 0	m3	45	$m^3/ \boxminus$	2. 87	1.4	4. 0	BH0.6㎡級
	切梁・腹起し設置	11. 541	t	6. 1	t /日	1.89	1.4	2. 6	
					計	5. 13		7. 1	
立坑基礎工	基礎砕石	26. 9	m <sup>²</sup>	155	m³/日	0. 17	1.4	0. 2	
	基礎コンクリート	8. 1	m3	4	$m^3/日$	2. 03	1.4	2. 8	人力
	養生工		式	1. 0				3. 0	
					計	2. 20		6. 0	
角形人孔設置工	2500 × 2500 MH=4. 370 m	1.0	基	0. 95	基/日	1. 05	1.4	1. 5	
	インバートエ	0. 63	m3	4	m <sup>3</sup> /日	0. 16	1.4	0. 2	人力
					計	1. 21		1. 7	
埋戻工	埋戻し	90. 0	m³	33	$m^3/日$	2. 73	1.4	3. 8	
	切梁・腹起し撤去	11. 541	t	10. 2	t /日	1. 13	1.4	1. 6	
					計	3. 86		5. 4	
鋼矢板引抜工	Ⅲ型 引抜長 1.625m	8	枚	86	枚/日	0. 09	1.4	0. 1	
	Ⅲ型 引抜長 8.20m	44	枚	48	枚/日	0. 92	1.4	1. 3	
	鋼矢板切断	3. 2	m	16. 9	m/日	0. 19	1.4	0. 3	8枚×0.40m =3.2m
					計	1. 20		1. 7	
	l	<u> </u>					ı	]	I

工種	種別	作業	量	日当り	作業量	実日数	不 稼 動 係 数	供用日数	備考
(No. 4 到達立坑: 480	00 × 5600)								
路面覆工	基礎砕石	3. 5	m <sup>²</sup>	155	m²/日	0. 02	1.4	0. 03	
	桁受コンクリート型枠工	2. 90	m²	38	m³/日	0. 08	1.4	0. 1	
	桁受コンクリート	0. 35	m3	69	$m^3/日$	0. 01	1.4	0. 01	
	養生工		式	1. 0				3. 0	
	覆工板・桁材設置工	42. 0	m <sup>*</sup>	34	m²/日	1. 24	1.4	1. 7	
					計	1. 35		4. 8	(設置)
路面覆工	覆工板・桁材撤去工	42. 0	m²	56	m³/日	0. 75	1.4	1. 1	
	桁受コンクリート取壊し	0. 35	m3	260	$m^3/日$	0. 01	1.4	0. 01	
					計	0. 76		1. 1	(撤去)
空伏工	基礎コン型枠	0. 39	m2	38	m2/日	0. 01	1.4	0. 0	
(L=1. 7m)	基礎コンクリート	0. 50	m3	4	$m^3/ \boxminus$	0. 12	1.4	0. 2	人力
	型枠	8. 70	m2	38	m2/日	0. 23	1.4	0. 3	
	コンクリート	6. 07	m3	69	$m^3/ \boxminus$	0. 09	1.4	0. 1	ポンプ車
	鉄筋工 D13	0. 23	t	3. 0	t /日	0. 08	1.4	0. 1	
養生		1	式	_	_	3. 0	1.0	3. 0	
					計	3. 53		3. 7	
舗装仮復旧工									
下層路盤工	RC-30 t=10cm	44. 11	m	940	m/日	0. 05	1.4	0. 1	
上層路盤工	M-30 t=10cm	44. 11	m³	940	m³/日	0. 05	1.4	0. 1	
表層工	再生粗粒度As t=3cm	44. 11	m <sup>*</sup>	2300	m²/日	0. 02	1.4	0. 03	
					計	0. 12		0. 2	

## 1日当り作業量

工種	種 別	単位	適用文献・計算式	数量
	粘性土・砂質土(1)		標準日進量	
泥水式推進工	φ 1650	m/日	R6 下水道用設計標準歩掛表 P192	6. 9
			曲線部 0.90 6.9×0.90=6.21	
曲線施工 補正係数	曲線半径 100以上300未満		R6 下水道用設計標準歩掛表 P193	6. 2
			曲線後の直線 0.85 6.9×0.85=5.86	
JJ	曲線半径 100以上300未満		R6 下水道用設計標準歩掛表 P193	5. 9
平均日進量			日進量計算書より	5. 4
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				
裏込注入工	φ 1650	m/目	R6 下水道用設計標準歩掛表 P189	32.0
			トンネル世話役 100箇所/4.9人=20.4	
目地モルタル工	φ 1650	箇所/日	R6 下水道用設計標準歩掛表 P191	20. 4
<u> </u>			土木一般世話役 10 m/0.61人	
鉄筋コンクリート管布設工	φ 1650	m/日	R6 下水道用設計標準歩掛表 P27	16. 3
<u> </u>	ラフテレーンクレーン16t吊		1箇所/4.0日=0.25	
クレーン設備工	φ 1650	箇所/日	R6 下水道用設計標準歩掛表 P209	0. 25
ノレ ン 収加工			土木一般世話役 (3.0人×60%) /箇所	
推進用機器据付工	φ 1650	箇所/日	R6 下水道用設計標準歩掛表 P219	0. 56
在连用機备插刊 工	,	Д/// T.	土木一般世話役 (3.0人×40%)/箇所	
推進用機器撤去工	φ 1650	箇所/日	R6 下水道用設計標準歩掛表 P219	0.83
推進用機器似去上	<b>V</b> 1000	E//// F	土木一般世話役 1.0人/台	0,00
<b>根*株块</b> 块工	φ 1650	台/日	R6 下水道用設計標準歩掛表 P221	1. 0
掘進機据付工	ψ 1000	П/ Н	土木一般世話役 1.0人/台	1. 0
LEINE LANGE LEINE	φ 1650	台/日	R6 下水道用設計標準歩掛表 P219	1. 0
掘進機搬出工	油圧圧入 N≦25	П/ Н	10   八旭川駅中保井夕街公 1210	1.0
Des / Land Land	Ⅲ型 打込長9m以下	<b>₩</b> / □	R6 下水道設計積算要領(開削工法) P132	28
鋼矢板打込工	油圧圧入 N≦25	12/ 1	10   八起耿川镇异安原(阿門上位/ 1102	20
Des / Land Land	Ⅲ型 打込長15m以下	<b>松</b> / 日	R6 下水道設計積算要領(開削工法) P132	18
鋼矢板打込工	油圧バイブロハンマ	1又/口	10   小坦成計慎异安映(開刊上伝) [102	10
		th: / []	R6 下水道設計積算要領(開削工法) P108	33
鋼矢板打込工	Ⅲ型 打込長9m以下	权/口	KO 广小坦放計慎昇安幀(開刊上伝/ F108	33
	油圧バイブロハンマ	+h- / □	DC 工业学乳引 建熔 亚 网 / 周 刈 工 沙 \ D100	0.5
鋼矢板打込工	Ⅲ型 打込長15m以下	枚/日	R6 下水道設計積算要領(開削工法) P108	25
	油圧圧入+ウォータージェット N≦25	W. / E	Do 7 1 22 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	10
鋼矢板打込工	Ⅲ型 打込長9m以下	枚/日	R6 下水道設計積算要領(開削工法) P133	19
	油圧圧入+ウォーターシ゛ェット N≦25		DO THE LANGUAGE OF THE VIOLENCE OF THE VIOLENC	
鋼矢板打込工	Ⅲ型 打込長15m以下	枚/日	R6 下水道設計積算要領(開削工法) P133	13
	油圧バイブロハンマ			
鋼矢板引抜工	Ⅲ型 引抜長9m以下	枚/日	R6 下水道設計積算要領(開削工法) P114	58
	油圧バイブロハンマ			
鋼矢板引抜工	Ⅲ型 打込長15m以下	枚/日	R6 下水道設計積算要領(開削工法) P114	43
	油圧引抜			
鋼矢板引抜工	Ⅲ型 引抜長2m以下	枚/日	R6 下水道設計積算要領(開削工法) P134	86
	油圧引抜			
鋼矢板引抜工	Ⅲ型 引抜長9m以下	枚/日	R6 下水道設計積算要領(開削工法) P134	48
	油圧引抜			
鋼矢板引抜工	Ⅲ型 引抜15m以下	枚/日	R6 下水道設計積算要領(開削工法) P134	34
			溶接工 0.059人/m	
鋼矢板切断	Ⅲ型(鏡切り工を引用)	m/目	R6 下水道用設計標準歩掛表 P.157	16. 9

## 1日当り作業量

工種	種別	単位	適用文献・計算式	数量
	2	3 / 🗖	DC 工业常用記計播潍中出来 D 1C	100
機械掘削工	BH 平積0.6m <sup>3</sup>	m <sup>-</sup> / 🗎	R6 下水道用設計標準歩掛表 P.16	109
立坑掘削工	BH 平積0.6m <sup>3</sup>	m³/日	R6 下水道用設計標準歩掛表 P.16	45
$(20 \text{m}^2 < \text{A} \le 50 \text{m}^2)$	bii   ijgo. oiii			
	CS 平積0.4m³	m³/日	R6 下水道用設計標準歩掛表 P.17	40
			国土交通省	
鋼製支保工	設置	t/日	土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-56	6. 1
(切梁・腹起し)	撤去	+ / 🗆	国土交通省 土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-56	10. 2
	設置面積700㎡以下	t/p	工小工事標準槓昇基準書RO 1-14-U-50 国土交通省	10. 2
覆工板・覆工板受桁	設置	m²/日	土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-56	34
1复工似 1复工収义(1)	設置面積700㎡以下		国土交通省	
	撤去	$m^2/\Box$	土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-56	56
	無筋・鉄筋構造物		国土交通省	
基礎コンクリート工	人力打設	m³/日	土木工事標準積算基準書R6 I -14-①-54	4
		0.4	国土交通省	
基礎砕石工		mí/日	土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-20	155
(m )	機械投入・タンパ	m 3/ 🗆	国土交通省 土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-17	33
埋戻し	無筋・鉄筋構造物	Ш/Ц	国土交通省	33
コンクリート工	ポンプ車打設	m <sup>3</sup> /日	土木工事標準積算基準書R6	69
			国土交通省	
型枠工	無筋・鉄筋構造物	m2/日	土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-54	38
			国土交通省	
鉄筋工	地下構造物	t/目	土木工事標準積算基準書R6 I-14-2-1	3. 0
			国土交通省	
足場工	単管足場設置・撤去	掛m2/日	土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-56	71
-t- //2	くさび結合支保 f≦40 設置・撤去	<i>∱</i> ⊈ <sub>m</sub> 3 / □	国土交通省 土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-57	67
支保工	<b> </b>	土11137 日	国土交通省	01
鉄筋工	地下構造物	t/目	土木工事標準積算基準書R4	3. 0
2/11/11/12			国土交通省	
構造物取り壊し工	積込 (コンクリート殻)	m³/日	土木工事標準積算基準書R6 I -14-①-39	260
			土木一般世話役 10 m/0.30人	
管布設工	VU φ 500	m/日	R7 下水道用設計標準歩掛表 P. 29	33. 3
		/ 🗖	国土交通省	200
ガードレール撤去工	Gr-C-2B	m/日	土木工事標準積算基準書R6 I -14-②-5	200

## 1日当り作業量

工種	種別	単位	適用文献・計算式	数量
	アスファルト舗装		国土交通省	
舗装版切断工	アスファルト舗装	m/目	土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-115	203
HII 3X/IX 57 [4] -1.	アスファルト舗装		国土交通省	
舗装版取壊工	障害無し 直接掘削積込	m2/目	土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-114	484
HII 32/10/10/32	表層・基層(車道部)		国土交通省	
アスファルト舗装工	平均幅員 3.0m超・1層当り	m2/目	土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-102	2, 300
7 7 1 7 7 7 1 HILLSQ 12	車道施工		国土交通省	
路盤工	不陸整生・1層当り	m2/目	土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-101	1,510
PH 1111	車道施工		国土交通省	
路盤工	下層路盤・1層当り	m2/日	土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-101	940
× 11111	車道施工		国土交通省	
路盤工	上層路盤・1層当り	m2/日	土木工事標準積算基準書R6 I-14-①-101	940
- 7- 3000				
	2500×2500		世話役 1個/0.22人=4.54人/日	
角形マンホール設置工	基礎ブロック H=1500	個/日	全国エスホール工業会設計施工マニュアル歩掛	4. 5
7,72	2500×2500		世話役 1個/0.31人=3.22人/日	
IJ	基礎ブロック H=1800	個/日	全国エスホール工業会設計施工マニュアル歩掛	3. 2
	2500×2500		世話役 1個/0.28人=3.57人/日	
JJ	中間ブロック H=1500	個/日	全国エスホール工業会設計施工マニュアル歩掛	3. 6
	2500×2500		世話役 1個/0.14人=7.14人/日	
IJ.	頂版ブロック H=300	個/日	全国エスホール工業会設計施工マニュアル歩掛	7. 1
1 基布設		基/日	1/4. 5+1/3. 2+1/3. 6+1/7. 1=0. 95	0.95
		<u></u>		

## 曲線および土質条件による日進量の計算

呼び径	1650								
区間番号	半径	区間距離	土質	標準日進量	低減率	基準低減率	累計低減率	日進量	所要日数
	(m)	(m)		(m/日)				(m/日)	(日)
発進~EC.2		11.82	Α	6.9	1.00	1.00	1.00	6.9	1.7
EC.2∼BC.2	200	28.53	Α	6.9	0.90	1.00	0.90	6.2	4.6
BC.2~EC.1		111.18	Α	6.9	0.85	1.00	0.85	5.9	18.8
EC.1∼BC.1	200	5.58	Α	6.9	0.90	0.85	0.77	5.3	1.1
BC.1~到達		194.11	Α	6.9	0.85	0.85	0.72	5.0	38.8
計		351.22							65.0

平均日進量 351.22 ÷ 65.0 = **5.40** m/日

#### 推進工発動発電機容量算定

機器	表示出力	表示出力 の順番	始動係数	定常運転 時PG1	始動時 PG2
	Рm	の順番	С	•	PG2
泥水式掘進機	22.0	4	2/3	28. 758	59. 547
多段式ジャッキ	22.0	5	2/3	28. 758	59. 547
電動ホイスト	13.0	7	2/3	16. 993	35. 187
門型クレーン	4.4	14	2/3	5. 752	11. 909
グラウトポンプ	8.0	9	2/3	10.458	21.653
グラウトポンプミキサ	2.0	16	1	2.614	5. 413
グラウトポンプ	8.0	10	2/3	10. 458	21.653
グラウトポンプミキサ	2.0	17	1	2.614	5. 413
送泥ポンプ	37.0	2	2/3	48. 366	100. 147
排泥ポンプ	37.0	3	2/3	48. 366	100. 147
中継ポンプ	22.0	6	2/3	28. 758	59. 547
ユニット式一次処理機	69.0	1	2/3	90. 196	186. 760
攪拌式水槽	5.5	12	2/3	7. 190	14.887
Paポンプ	5.5	13	2/3	7. 190	14. 887
Peポンプ	3.7	15	1	4. 837	10.015
換気ファン	9.0	8	2/3	11. 765	24. 360
水替ポンプ	7.5	11	2/3	9.804	20. 300
計	118. 40			362. 877	

定常運転時発動発電機容量PG1=Pm/(η\*φ)

 $\eta = 0.85$ 

 $\phi = 0.9$ 

始動時電圧降下を考慮PG2=0.58\*Pm\* β \*C

 $\beta = 7.0$ 

C : Pm≤3.7······1 Pm>3.7·····2/3

始動順序	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17
機器	ユニット式 一次処理機	送泥ポンプ	排泥ポンプ	泥水式掘進 機	多段式 ジャッキ	中継ポンプ	電動ホイス ト	換気ファン	グラウトポ ンプ	グラウトポ ンプ	水替ポンプ	攪拌式水槽	Paポンプ	門型クレー ン	Peポンプ	グラウトポ ンプミキサ	グラウトポ ンプミキサ
ユニット式一次処理機	186. 760	90. 196	90. 196	90. 196	90. 196	90. 196	90. 196	90. 196	90. 196	90. 196	90. 196	90. 196	90. 196	90. 196	90. 196	90. 196	90. 196
送泥ポンプ		59. 547	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758
排泥ポンプ			100. 147	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366
泥水式掘進機				100. 147	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366	48. 366
多段式ジャッキ					<i>59. 547</i>	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28.758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758
中継ポンプ						59. 547	28. 758	28.758	28. 758	28. 758	28.758	28. 758	28. 758	28. 758	28. 758	28.758	28. 758
電動ホイスト							35. 187	16. 993	16. 993	16. 993	16. 993	16. 993	16. 993	16. 993	16. 993	16. 993	16. 993
換気ファン								24. 360	11. 765	11. 765	11. 765	11. 765	11. 765	11. 765	11. 765	11. 765	11. 765
グラウトポンプ									21. 653	10. 458	10. 458	10. 458	10. 458	10. 458	10. 458	10. 458	10. 458
グラウトポンプ										21. 653	10. 458	10. 458	10. 458	10. 458	10. 458	10. 458	10. 458
水替ポンプ											20. 300	9.804	9.804	9.804	9.804	9.804	9.804
攪拌式水槽												14. 887	7. 190	7. 190	7. 190	7. 190	7. 190
Paポンプ													14. 887	7. 190	7. 190	7. 190	7. 190
門型クレーン														11. 909	5. 752	5. 752	5. 752
Peポンプ															10. 015	4.837	4. 837
グラウトポンプミキサ																5. 413	2.614
グラウトポンプミキサ																	<i>5. 413</i>
合計	186. 760	149. 743	219. 101	267.467	275. 233	303. 991	308. 389	314. 555	323. 613	334. 071	343. 176	347. 567	354. 757	358. 969	362. 827	363.062	365. 676

注:斜体文字はPG2 (始動時電圧降下を考慮した場合) による数値を示す。

表-1 負荷設備 本推進工事において使用する負荷設備を下表に示す。

区分	機種	機関出力	数量	出力	摘要
		(kw)	(台)	(kw)	
泥水式掘進機	呼び径 1650	22.0	1	22.0	推進工
多段式ジャッキ	8000kN	22.0	1	22.0	<i>II</i>
電動ホイスト	10t用 揚程12m	13.0	1	13.0	<i>II</i>
門型クレーン	定格吊り荷重 10t	4.4	1	4.4	"
グラウトポンプ	横型二連複動ピストン式 37~100L/min	8.0	1	8.0	滑材注入工
グラウトポンプミキサ	並列2槽式 2000×2	2.0	1	2.0	"
グラウトポンプ	横型二連複動ピストン式 37~100L/min	8.0	1	8.0	裹込注入工
グラウトポンプミキサ	並列2槽式 2000×2	2.0	1	2.0	"
送泥ポンプ	150型 6P 直	37.0	1	37.0	送排水泥管設備工
排泥ポンプ	150型 6P 直	37.0	1	37.0	"
中継ポンプ	150型 6P 直	22.0	1	22.0	"
ユニット式一次処理機	4.0m3/min	69.0	1	69.0	泥水処理設備工
攪拌式水槽	25 m <sup>2</sup>	5.5	1	5.5	"
Paポンプ	泥水輸送用 80型 直	5.5	1	5.5	"
Peポンプ	水中ポンプ <i>φ</i> 50mm	3.7	1	3.7	<i>II</i>
換気ファン	150mm 16.0m3/min	9.0	1	9.0	換気工

#### 表-2 工事用仮設電力設備 負荷変遷工程表

				R7年度												適用
	4 か			1		2 3	3 4	5	6	7	8	9	10	11	12	適用
		準備工														
		舗装工 構造物撤去														
		薬液注入工														
		鋼矢板打込み														
		立坑掘削 支保工設	置													
	工事工程 推進設備設置工															
		泥水式推進工														
		推進設備撤去工														
		埋戻し・支保工撤去														
	仮復旧															
種別	機種	定格出力(kw)	出力(kw)													
	泥水式掘進機	22.0 × 1	22.0				22. 0	22. 0	22. 0	22. 0	22.0					
	多段式ジャッキ	22.0 × 1	22.0				22. 0	22. 0	22. 0	22. 0	22.0					
	電動ホイスト	13.0 × 1	13.0				13. 0	13. 0	13. 0	13. 0	13. 0					
	門型クレーン	4.4 × 1	4.4				4. 4	4. 4	4. 4	4. 4	4. 4					
	グラウトポンプ	8.0 × 1	8.0				8.0	8.0	8.0	8.0	8.0					
	グラウトポンプミキサ	2.0 × 1	2.0				2.0	2.0	2.0	2.0	2.0					
	グラウトポンプ	8.0 × 1	8.0				8.0	8. 0	8. 0	8.0	8. 0					
	グラウトポンプミキサ	2.0 × 1	2.0				2.0	2.0	2. 0	2.0	2. 0					
	送泥ポンプ	37.0 × 1	37.0				37. 0	37. 0	37. 0	37. 0	37. 0					
推進工	排泥ポンプ	37.0 × 1	37.0				37. 0	37. 0	37. 0	37. 0	37. 0					
	中継ポンプ	22.0 × 1	22.0				22. 0	22. 0	22. 0	22. 0	22. 0					
	ユニット式一次処理機	69.0 × 1	69.0				69. 0	69. 0	69. 0	69. 0	69. 0					
	攪拌式水槽	5.5 × 1	5.5				5. 5	5. 5	5. 5	5. 5	5. 5					
	Paポンプ	5.5 × 1	5.5				5. 5	5. 5	5. 5	5, 5	5, 5					
	Peポンプ	3.7 × 1	3.7				3. 7	3. 7	3. 7	3. 7	3. 7					1
	換気ファン	9.0 × 1	9.0				9. 0	9. 0	9. 0	9. 0	9. 0					1
																1
	小計		270.1				270. 1	270. 1	270. 1	270. 1	270. 1					
	工事用水中ポンプ φ150mm	7.5 × 1	7.5				7. 5	7. 5	7. 5	7. 5	7. 5					
		× 1	0.0													
		x 1	0.0													
		× 1	0.0													
推進水替工		× 1	0.0													
		× 1	0.0													
		× 1	0.0			1										
		× 1	0.0			1										
	小計		7.5				7. 5	7. 5	7. 5	7. 5	7. 5					
	発動発電機(賃料)	15.0 × 1	15.0				15. 0	15, 0	15. 0	15. 0	15. 0					

#### 表-3 契約電力算出

#### (1)契約負荷設備の計算

1)負荷設備の入力換算計算 [Ⅱ-5-20-4]

使用機械	出力	換算率	入力	台 数			入力〔a>	<b×c)< th=""><th></th><th></th><th></th><th></th><th>出力</th><th>ı(a×c)</th><th></th><th></th><th>備</th><th>考</th></b×c)<>					出力	ı(a×c)			備	考
世 用 傲 慨	а	b	a×b	С	立坑設置	支圧壁·受台設置	泥水式掘進				立坑設置	支圧壁·受台設置	泥水式掘進				マシン	マシン
					支保工設置	支圧壁·受台撤去					仮支保工設置	支圧壁·受台撤去					入力	出力
泥水式掘進機	22.0	1.250	27.50	1	E -	E -	27,50	5 <del>-</del>	E -	ξ <del>-</del>	_	_	22.00	=	_	_	27.50	22.0
多段式ジャッキ	22.0	1.250	27.50	1	5 <del>-</del>	E -	27.50	5 -	E <del>-</del>	ξ <del>-</del>	_	_	22.00	-	_	_	27.50	22.00
電動ホイスト	13.0	1.250	16.25	1	5 <b>-</b>	E -	16.25	5 <del>-</del>	E <del>-</del>	ξ <del>-</del>	_	-	13.00	-	_	_	16.25	13.0
門型クレーン	4.4	1.250	5.50	1	5 <del>-</del>	5 <del>-</del>	5.50	5 <del>-</del>	E -	5 <del>-</del>	_	_	4.40	_	_	_	5.50	4.40
グラウトポンプ	8.0	1.250	10.00	1	5 <del>-</del>	E -	10.00	5 <del>-</del>	E <del>-</del>	ξ <del>-</del>	_	=	8.00	-	_	_	10.00	8.00
グラウトポンプミキサ	2.0	1.250	2.50	1	5 <del>-</del>	E -	2.50	5 <del>-</del>	E -	ξ <del>-</del>	_	=	2.00	-	_	_	2.50	2.00
グラウトポンプ	8.0	1.250	10.00	1	E <del>-</del>	E -	10.00	5 <del>-</del>	E <del>-</del>	ξ <del>-</del>	-	-	8.00	=	-	_	10.00	8.00
グラウトポンプミキサ	2.0	1.250	2.50	1	E <del>-</del>	E -	2.50	5 <del>-</del>	E -	ξ <del>-</del>	_	=	2.00	-	_	_	2.50	2.00
送泥ポンプ	37.0	1.250	46.25	1	E -	E -	46.25	5 <del>-</del>	E -	ξ <del>-</del>	_	-	37.00	-		_	46.25	37.0
排泥ポンプ	37.0	1.250	46.25	1	E <del>-</del>	5 <b>-</b>	46.25	5 -	E <del>-</del>	ξ <del>-</del>	_	=	37.00	-		_	46.25	37.0
中継ポンプ	22.0	1.250	27.50	1	E <del>-</del>	5 <del>-</del>	27.50	5 <del>-</del>	E <del>-</del>	ξ <del>-</del>	-	-	22.00	=		_	27.50	22.0
ユニット式一次処理機	69.0	1.250	86.25	1	5 <del>-</del>	E -	86,25	5 <del>-</del>	E -	ξ <del>-</del>	_	=	69.00	-		_	86.25	69.0
攪拌式水槽	5.5	1.250	6,88	1	E <del>-</del>	E -	6,88	5 <del>-</del>	E -	ξ <del>-</del>	_	=	5.50	-		_	6.88	5.50
Paポンプ	5.5	1.176	6.47	1	E <del>-</del>	E -	E -	E -	E <del>-</del>	ξ <del>-</del>	_	_	_	-		_	-	-
Peポンプ	3.7	1.250	4.63	1	E -	E -	E -	5 <del>-</del>	E -	ξ <del>-</del>	_	-	-	-		_	-	-
換気ファン	9.0	1.250	11.25	1	E -	E <del>-</del>	E <del>-</del>	E -	ξ <del>-</del>	E -	-	_	-	_		-	-	-
																		_
合 計					0.00	0.00	314.88	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	251.90	0.00	0.00	0.00	314.88	251.
				<u> </u>		1	1									1		
			高圧(	のみ合計→	0.00	0.00	86.25	0.00	0.00	0.00			<u> </u>				1	

#### (1)契約負荷設備の計算

#### 泥水式掘進

#### 2)台数圧縮の計算 [Ⅱ-5-20-4]

順	序	区 分		а	係数 b	a×b
		最初の2台の入力につき	86.25	132.50	1.00	132.50
最大の	入力の	a1	46.25	132.30	1.00	132.30
ものから	う順に	次の2台の入力につき	46.25	73.75	0.95	70.06
		a2	27.50	/3./5	0.95	70.06
		上記以外のものの入力につき	108.63	108.63	0.90	97.77
		①—a1—a2		100.03	0.90	97.77
合	計			314.88		300.33

#### 3)契約負荷設備 [Ⅱ-5-20-4]

	範	囲	β	а	a×β	
最初の	6 kw	につき	1.00	6.00	6.00	
次の	14 kw	につき	0.90	14.00	12.60	
次の	30 kw	につき	0.80	30.00	24.00	
次の	100 kw	につき	0.70	100.00	70.00	
次の	150 kw	につき	0.60	150.00	90.00	
次の	200 kw	につき	0.50	0.33	0.16	
	500 kw	を越える部分につき	0.30			
	合	計		300.33	202.76	③契約負荷設備

- ③ ≧ 50 kW より, 高圧受電
- (2)契約受電設備容量の計算
- 1)必要な変圧器容量 [Ⅱ-5-⑩-4,5]

Р	需要率	$\cos heta$	変圧器容量	
228.63	65%	0.95	156.43	<b>⑤</b> -1
0.00	75%	0.95	0.00	
0.00	75%	0.95	0.00	
4		<b>I</b> I −5−20−4	P×(需要率÷100)÷cos <i>θ</i>	

#### 需要率 [Ⅱ-5-20-4]

Р	需要率
100 kw以下	75%
200 "	70%
300 "	65%
500 "	60%
700 "	55%

推進容量 156.43 kva ⑤-1より

合計 156.43 kVA ⑥

#### 標準変圧器容量 〔Ⅱ-5-20-5〕

Ę	5	7.	5	10	15	20	30	50	75	100	150	200	300	500kVA	-

⑤より標準変圧器容量の直近上位を選択するものとするが、変圧器は1割以下の過負荷に対応することから、その範囲内の容量とする。

156.43 / 1.1 = 142.2

変圧器容量= 150 kVA ⑥

2)設備容量の圧縮計算 [Ⅱ-5-20-5]

変圧器総容量	150	6
高圧機器(50kWを超える)の入力換算値	86.25	①'
合 計	236.25	7

	範	囲	α	а	a×α	
最初の	50 kw	につき	0.80	50.00	40.00	
次の	50 kw	につき	0.70	50.00	35.00	
次の	200 kw	につき	0.60	136.25	81.75	
次の	300 kw	につき	0.50			
	600 kw	を越える部分につき	0.40			
	合	計		236.25	156.75	⑧契約受電設備容量

3)契約電力 [Ⅱ-5-20-4]

契約負荷設備③ 202.76 kW 契約受電設備容量® 156.75 kW

上記の小さい値を契約電力とする。

契約電力

(整数止め) 157 kW

# 【単価資料】

# 見積等単価一覧表

	九 作 マ	<del>1                                    </del>	見 4	~	
コード	名称・規格1・規格2	単位	単 価	備考	
T0001	推進用鉄筋コンクリート管	本	1, 048, 200		
	50N-3種-AW6 (A-2) 標準管		, ,		
	JBカラー付 φ 1,650mm L=2.43m			摘要: 見積	
T0002	推進用鉄筋コンクリート管 50N-3種-AW6 (A-2) 半管	本	869, 600		
	JBカラー付 φ1,650mm L=1.20m			摘要: 見積	
	推進用鉄筋コンクリート管	本	812, 880	INA ZIA	
	50N-2種-AW4 (A-2) 標準管				
T0004	JAカラ-付 φ1,650mm L=2.43m 推進用鉄筋コンクリート管		666, 000	摘要: 見積	
T0004	福進用鉄筋コンクリート官   50N-2種-AW4 (A-2) 半管	本	666, 000		
	JAカラー付 φ1,650mm L=1.20m			摘要: 見積	
T0005	緩衝材	組	23, 020		
	推進力伝達材 (発泡ポリスチレン)			摘要: 見積	
T0013		組	103, 066	一	
	境港市型、φ600、T-25	,,	212,		
				摘要: 見積	
T0100	頂版ブロック H=300	個	1, 044, 400		
	2500×2500			摘要: 見積	
T0110	中間ブロック	個	1, 319, 500	7872 7812	
	H=1500			Libert District	
T0190	2500×2500   基礎ブロック	/Œ	1 627 600	摘要: 見積	
T0120	基礎ノロツク   H=1800	個	1, 637, 600		
	2500×2500			摘要: 見積	
T0130	基礎ブロック(B)	個	2, 043, 800		
	H=1500			塩亜・日津	
	2500×2500   削孔	箇所 箇所	124, 000	摘要: 見積	
10110	HP φ 1650用	E1771	121,000		
				摘要: 見積	
T0150	削孔	箇所	44, 000		
	VU φ 500用			摘要: 見積	
T0160	削孔	箇所	38, 000	周文: 九页	
T0170	VU φ 400用				
	art take 44. Juni	Art ar	401 000	摘要: 見積	
T0170	耐摩耗板   t=20mm	箇所	481,600		
	t-20mm			摘要: 見積	
T0007	粘土	t	28, 000		
	25kg袋入り			校平,日传	
T0008	ベントナイト	kg	80	摘要: 見積	
	25kg袋入り		00		
				摘要: 見積	
F0000000020	発進坑口用グラウト止め輪	組	819, 000		
				摘要: 見積	
F0000000021	到達坑口用グラウト止め輪	組	745, 000	I	
	› 쓰 더 선		000	摘要: 見積	
F0000000060	送風管 o 150mm (スパイラル鋼管)	m	932		
				摘要: 見積	
W00001	換気ファン損料	式	109, 494		
				Adv mm・ロ でも	
	鋼管損料	式	336, 638	摘要: 見積	
	과 더 1只1기 	1	550, 050		
				摘要: 見積	
W2100	鋼管損料	式	568, 237		
	送泥用 φ 150mm			摘要: 見積	
W2110 W9900	<b>鋼管損料</b>	式	568, 237	別安・允恨	
	排泥用 φ 150mm		,		
	/++ (1- \n/\)	_ D-	#20 - : =	摘要: 見積	
	借地料 作業ヤード	式	708, 045		
	ITAL I			摘要:	
幾械器具損料	立坑バイパス装置	円	4, 790, 000	11650.	
章定表	(基礎価格)				
	71,42,71,4 7 (5)		100 000	摘要: 見積	
幾械器具損料 算定表	フレキシブルホース (5m) (基礎価格)	円	163, 000		
	√ст нус пштг г /			摘要: 見積	
	l				I