# 令和7年度公共下水道工事第1工区(岩南)

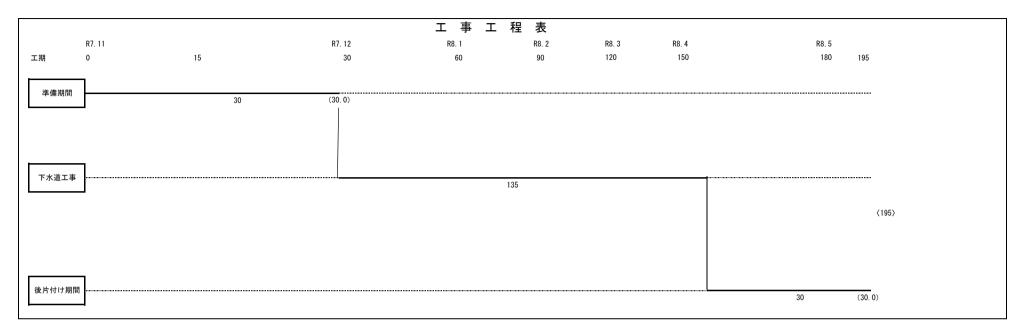
積算参考資料

	共	通仮設	費の算り	定		
工種	算	[ 出	根	拠	数	量
(1) 運搬重量						
	PRP $\phi$ 200布設	素掘り H=1.5	m	t		
	PRP <i>ϕ</i> 200布設	建込簡易土留	H=2. 0m	3. 600 t		
	PRP <i>ϕ</i> 200布設	建込簡易土留	H=2.5m	2. 920 t		
	PRP <i>ϕ</i> 200布設	建込簡易土留	H=3. 0m	3. 020 t		
	PRP <i>ϕ</i> 200布設	建込簡易土留	H=3.5m	0.000 t		
		同一部材は最	長大を計上する	) 0		
				3. 020 t	3. 02	t
	地質分析					
(2) 土壌環境測定分析費		/項目 含	含有試験 9項目		1	式
(3)UCR基本料金					1	式

	施	I E	数	の算	定				
工種	算		出	栝	Į	拠		数	量
(1) 施工実日数									
	PRP φ 200布設	素掘り	H=1.5r	n		14	日		
	PRP φ 200布設	建込簡	易土留	H=2. 0m		44	日		
	PRP φ 200布設	建込簡	易土留	H=2. 5m		5	日		
	PRP φ 200布設	建込簡	易土留	H=3. 0m		1	日		
	PRP φ 200 布設	建込簡	易土留	H=3.5m		0	日		
		開削	施工実	日数計		64	日		
(2) 交通誘導警備員									
交通誘導警備員B	17	日×(2人	現道 <i>σ</i> /日+交		人/日) =	=		51	人
	現道交通誘導警	<b>備員算出</b>	表より						
現道延長	49. 3m + 4m+4. 5n				2.5m + m + 3.6n		ı + 3m	159. 20	m
施工日数計								17	日







予定工期 令和8年度6月中旬まで

					素掘	H=1.	5m •	ハ・ックホ	ウ 0. 28	m3級				
	種	算	出	根	#					····		数	量	
	舗装切											1		_
1)			:	0.0	) m	×	2	両側	÷	m/日 =				日
	舗装版	破砕												
				0.0	) m	X	0.85		÷	m2/日 <b>=</b>				日
	管路振		i											
	バッ	<u> </u>	28m3	228	.5m3	<u>÷</u>	m3/E	=						日
			:									_		
											計	-	3. 9	В
											н	+	0.0	
			:									+		
	管布部	L Č												
2)	PRP	$\phi$ 200		189	.70m	÷	m/日	=						日
												$\perp$		
											計		3. 8	H
												+		
	砕石坦	屋										+		
3)	タンバ		:	59.	2m3 ÷	- 1	m3/日	=				+		日
	発生土													
	タンバ	<b>^</b>		129	.3m3 ·	÷	m3/E	=						日
			:											
												+		
											計		5. 7	日
		<u>工 和</u>	<u>星 表</u>	/4\ <del>//</del>	- N/									
				(1) 管路排	出別									
			•	1. 95		95	•							
								(2)管	布設					
								3.8						
							•			•				
										(3) 埋戻				
										5. 7		<b>-•</b>		
										2. 85	2. 85	i		
							_l	□ *L 0		0.0				
					<b>—</b>		水晉	日致と	. 60=	9日				
				•			施工日	日数 13	. 40=	14日		•		
				16 ···	<u> </u>						44 =			
				施工日数			1 04	SE /007	_		14 回			
				施工供用	口釵	14⊨	1 × 30	00/20/	=		25 日			

#### PRP φ 200 建込簡易土留・施工日数及び工程表 土留延長 354.90m 土留長H=2.0m · パックホウ 0.28m3級 出 根 数 量 舗装切断 5.6 m × 2 両側 ÷ m/日 = 日 (1) 舗装版破砕 5.6 m × 0.95 ÷ 日 m2/日 **二** 管路掘削 $\overline{597}$ . 8m3 ÷ m3/日 = バックホウ 0.28m3 日 土留設置 354.9m ÷ m/∃ =L=2.0m 日 計 16.4 日 管布設 (2) PRP $\phi$ 200 354.90m ÷ m/日 = 日 7.1 日 計 砕石埋戻 (3) タンパ 125.1m3 ÷ m3/日 =日 発生土 391.8m3 ÷ タンパ m3/日 =日 土留撤去 354.90m ÷ m/日 = L=2.0m日 19.9 日 計 工程表 (1) 舗装版破砕+管路掘削+土留設置 <u>16.4 日</u> 8.20 8. 20 (2) 管布設 7.1 日 (3) 埋戻+土留撤去 19.9 日 9.95 9.95 水替日数 25.25= 26日 施工日数 43.40= 44日 44 回 施工日数=転用回数 施工供用日数 44日 × 365/207= 78 ⊟ 8.1 m/日 土留日進量 $354.90 \text{m} \div 44 \text{m} =$ 26 日 水替日数

### PRP φ 200 建込簡易土留・施工日数及び工程表 土留延長 29.40m 土留長H=2.5m · パックホウ 0.28m3級 出 根 数 量 舗装切断 6.4 m × 2 両側 ÷ m/日 = 日 (1) 舗装版破砕 $6.4 \text{ m} \times 0.95$ 日 m2/日 **二** 管路掘削 65.4m3 $\div$ m3/日 = バックホウ 0.28m3 土留設置 29.4m ÷ m/日 =L=2.5m 日 計 1.8 日 管布設 (2) PRP $\phi$ 200 29.40m ÷ m/日 = 日 計 0.6 日 砕石埋戻 (3) タンパ 10.4m3 ÷ m3/日 =日 発生土 タンパ 48.0m3 ÷ m3/日 =日 土留撤去 L=2.5m29.4m ÷ m/日 =2.2 日 計 工程表 (1)舗装版破砕+管路掘削+土留設置 1.8 日 0.90 0. 90 (2) 管布設 0.6 日 (3) 埋戻+土留撤去 2.2 日 1.10 1.10 水替日数 2.60= 3日 施工日数 4.60= 5日 施工日数=転用回数 5 回 施工供用日数 5日 × 365/207= 9 ⊟ 土留日進量 29.40m ÷ 5回= 5.9 m/日 3 日 水替日数

1)	種 算 出舗装切断 舗装版破砕 管路掘削 ハ゛ックホウ 0.28 m 土留設置 L=3.0 m	3.5 m × 2 両側 ÷ m/日 = 3.5 m × 0.95 ÷ m2/日 =	数量	<b>日</b>
1)	舗装版破砕 管路掘削 パック村 0.28m 土留設置	3.5 m × 0.95 ÷ m2/∃ =		
	管路掘削 バックホウ 0.28m 土留設置	3.5 m × 0.95 ÷ m2/∃ =		
	管路掘削 バックホウ 0.28m 土留設置			
	ハ゛ックホウ 0.28m 土留設置			
	ハ゛ックホウ 0.28m 土留設置	2 9 9m2 ± m2/□ —		日
	土留設置	71		
		0. 0m3 ÷ m3/ µ =		日
	L-3. UM	3.50m ÷ m/日 =		日
		5. 50 m ÷ m/ □ −		
		計	0.3	日
		н	0.0	
	管布設			
2)	PRP $\phi$ 200	3.50m ÷ m/日 =		日
		計	0. 1	日
	砕石埋戻			
	タンパ	1. 2m3 ÷ m3/日 =		日
,	<u> </u>	1.2.110 1 1110/ H		
	タンパ	6.7m3 ÷ m3/日 =		日
	1 en 141 -4			
	土留撤去 L=3.0m	3.50m ÷ m/日 =		_
	L=3. Um	3.50m ÷ m/日 =		日
		計	0. 3	日
		н		
	工程	(1) 舗装版破砕+管路掘削+土留設置 0.3 日		
		0. 15 0. 15 (2) 管布設 0. 1 日		
		(3) 埋戻+土留撤去		
		0.3 日 0.15 0.15	• 	
		水替日数 0.40= 1日		
		施工日数 0.70= 1日		
		施工日数=転用回数 1 回		
		施工供用日数 1日 × 365/207= 2 日		
		土留日進量 3.50m ÷ 1回= 3.5 m/日	I	

		現道交通					<b>ウ 0. 28</b>	3m3級				屈延長		
	種 算 出	根	拠				·					数	量	
	舗装切断													
1)	<u> </u>	0.0	m	×	2	両側	÷	m	/日 <b>=</b>					日
	舗装版破砕	0.0	m	×	0.85		÷		2/日 <b>=</b>					日
	機械掘削	0.0		^	0.00		•	m	<u> </u>					
	バックホウ 0.28m3	123. 3	m3 ÷	•	m3/E	=								日
											計		2. 1	日
2)	$PRP \phi 200$	100. 10	)m ÷	•	m/日	=								日
											= 1		0.0	_
											計	1	2. 0	日
	砕石埋戻													
3)	タンパ 発生土	31. 3n	13 ÷	r	n3/日	=						-		日
	光エエ タンパ	71. 7m	13 ÷	r	n3/日	=								日
					,									
											計		3. 1	日
	工程表	(1)機械掘削 2.1										<u>. I</u>		
	•				•									
						(2)管 2.0								
					•	2.0	<u> </u>	•						
								(3	3)埋戻					
								-	3. 1	l B		•		
					施工	日数 7	. 20=	8 <del>FI</del>						
		<b>4</b>			ルピーエ	<u>ы ж.</u> /	. 20—	υЦ			•	J		
		施工日数=									回			
		施工供用日	数 8	3日	× 36	5/207=	=			14	日			

		土留長H=2.0m ・パックホウ 0.28m3級		
	種 算	出 根 拠	数	量
	舗装切断		1	
1)		5.6 m × 2 両側 ÷ m/日 =		日
	舗装版破砕			
		5.6 m × 0.95 ÷ m2/∃ =		日
	管路掘削			
	ハ゛ックホウ 0.2	$3m3$ 75. 1 $m3 \div m3/∃ =$		日
	土留設置			
	L=2.0m	45. 2m ÷ m/日 =		日
		計	<del>  2</del> .	.1 日
	管布設		+	
2)	PRP $\phi$ 200	45. 20m ÷ m/日 =	+	日
-/	φ 200	10. 20 1 10/ Н	+	
		計	0	. 9 日
	砕石埋戻			
3)	タンパ	16.0m3 ÷ m3/日 =		日
	発生土	47.5.0		
	タンパ	47.5m3 ÷ m3/日 =	+	日
			_	
	土留撤去		+	
	L=2.0m	45. 20m ÷ m/日 =		日
		計	2	.5 日
	<u>工 程</u>	<u><b>表</b></u> (1)舗装版破砕+管路掘削+土留設置		
		(1) 胡表似似件十官路掘削十工笛改直 2.1 日		
		1.05 1.05		
		(2) 管布設		
		0.9 日		
		•		
		(3) 埋戻+土留撤去		
		2.5 日	<b>-</b>	
		1. 25 1. 25	1	
		施工日数 5.50= 6日		
		*	<b>≯</b> I	
		施工日数=転用回数 6 回		
		施工供用日数 6日 × 365/207= 11 日		
			日	

## 現道交通誘導警備員算出表 土留延長 10.40m 土留長H=2.5m ・ パックホウ 0.28m3級 出 根 数 量 舗装切断 6.4 m × 2 両側 ÷ m/日 = 日 (1) 舗装版破砕 $6.4 \text{ m} \times 0.95$ 日 m2/日 **=** 管路掘削 21.4m3 ÷ m3/∃ = バックホウ 0.28m3 日 土留設置 L=2.5m $10.4m \div m/∃ =$ 日 計 0.6 日 管布設 (2) PRP $\phi$ 200 10.40m ÷ m/B =日 0.2 日 計 砕石埋戻 $3.7m3 \div m3/∃ =$ (3) タンパ 日 発生土 タンパ 14.9m3 ÷ m3/日 =日 土留撤去 L=2.5m 10.4m ÷ m/日 =日 0.7 日 計 工程表 (1)舗装版破砕+管路掘削+土留設置 0.6 日 0.30 0.30 (2) 管布設 0.2 日 (3) 埋戻+土留撤去 0. 35 0. 35 施工日数 1.50= 2日 施工日数=転用回数 2 回 施工供用日数 2日 × 365/207= 4 日 土留日進量 10.40m ÷ 2回= 5.2 m/日

# 現道交通誘導警備員算出表 土留延長 3.50m 矢板長H=3.0m · パックホウ 0.28m3級 出 数 量 舗装切断 3.5 m × 2 両側 ÷ m/日 = 日 (1) 舗装版破砕 $3.5 \text{ m} \times 0.95$ 日 m2/日 **=** 管路掘削 8.8m3 ÷ m3/日 =バックホウ 0.28m3 日 土留設置 $3.50m \div m/B =$ L=3.0m 日 計 0.3 日 管布設 (2) PRP $\phi$ 200 3.50m ÷ m/∃ =日 0.1 日 計 砕石埋戻 $1.2m3 \div m3/∃ =$ (3) タンパ 日 発生土 タンパ $6.7m3 \div m3/日 =$ 日 土留撤去 L=3.0m $3.50m \div m/日 =$ 日 0.3 日 計 工程表 (1)舗装版破砕+管路掘削+土留設置 0.3 日 0.15 0.15 (2) 管布設 0.1 日 (3) 埋戻+土留撤去 0.3 日 0.15 0.15 施工日数 0.70= 1日 施工日数=転用回数 1 回 施工供用日数 1日 × 365/207= 2 日 3.50 m/日 土留日進量 3.50m ÷ 1回=

	込簡易土留・施工日数及び工		
 工 種	矢板長 H= 2.0m・パックホウ 0 算 出 :	. 28m3敝 根 拠	数量
	3F PA		<u> </u>
土留供用日数	D:工程表より	78 日	
施工日進量	工程表より	8.1 m/日	
転用補正率	N:工程表より	44 🗓	
(1) 建込簡易土留賃料	A:1回締切面積= 9.0m × 2.0m >	× 2側 = 36.00 m2	
<u> </u>	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,		
	(8.1m÷3m/枚= 3ty	yt= 9.0m)	
	 M:1日当り賃料 =	110 円/m2日	
	 C:1現場当り修理損耗費 =	<b>260</b> 円/m2	
	115		
	<u>α:転用補正=</u>	1.0	
	賃料 = { D × M + C	× α } × A	
	= { 78日×110円/m2日 + 260円/n	$n2 \times 1.0$ } $\times 36.00 m2 =$	318, 240 円
(2) 運搬重量	12.0 t ÷ 30m/1セット(H25下歩(参)P1	2) × 0 0 = -	3. 600 t
(2) 连胍至重	12.0 t . 30111/ TE/F (1120 F 9/11)	0) × 9.0m =	3. 000 L

PRP φ 200 建	矢板長 №	= 2.5m • 11 y	ን <mark>ቱ</mark> ታ 0. 28m3	級			
工種	算	出	根	拠		数	量
土留供用日数	D:工程表より			9	日		
佐工口准具	て和ましい			F 0	m/日		
施工日進量	工程表より			5. 9	m/ 日		
転用補正率	N: 工程表より			5	回		
) 建込簡易土留賃料	A:1回締切面積=	= 6.0m × 2.	5m × 2側	= 30.00	m2		
		0 .0 /1/		•			
	(5.	9m÷3m/枚=	= 2tyl= 6	.0m)			
	M:1日当り賃料			110	円/m2日		
	101.1日日7長行			110	.,,		
	C:1現場当り修	理損耗費 =		260	円/m2		
	+= m ++			4.0			
	α:転用補正=			1. 0			
		{ D × M	+ C × α	) × A			
	71						
	= { 9日×110円/	m2日 + 260	円/m2×1.0	} × 30.00m2	=	37, 500	円
2) 運搬重量	14.6 t ÷ 30m/1	ℎℼℾℳΩℇ <del>ℸ</del> ℷ℔ℳ	会\D10\ v	6.0		2. 920	t
2) 建椒里里	14.0 t - 30m/1	でがい(IIZO 下少 (·	<b>多/FI3/ へ</b>	0. Um —		2. 920	
			<del></del>				

	矢板長	H= 3.0m · 11 9	<mark>ታ</mark> ቱታ 0. 28m3	級			
工  種	算	出	根	拠		数	量
土留供用日数	D:工程表より			2	日		
施工日進量	工程表より			2.5	m/日		
加工口進里	工性衣より			3. 0	m/		
転用補正率	N:工程表より			1	□		
l) 建込簡易土留賃料	A:1回締切面積	€= 6.0m × 3.	0m × 2側	= 36.00	m2		
	(	3.5m÷3m/枚=	= 2tット= 6.	.0m)			
	M:1日当り賃料	料 (物価資料)	_	110	円/m2日		
	W			110	13/2		
	C: 1 現場当り(	修理損耗費 =	(物価資料	260	円/m2		
	α:転用補正=			1. 0			
	а . +Д/П/т			1.0			
	賃料:	= { D × M	+ C × α	} × A			
			_,				
	= { 2日×110円	I/m2日 + 260	円/m2×1.0	×36.00m2	=	17, 280	<u></u>
2) 運搬重量	15.1 t ÷ 30m/	<sup>/</sup> 1セット(H24下歩(	参)P13) ×	6.0m =		3. 020	t