

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 定		
工 種	算 出 根 拠	数 量
(1) 運搬重量		
	PRP φ 200布設 素掘り H=1.5m t	
	PRP φ 200布設 建込簡易土留 H=2.0m 3.600 t	
	PRP φ 200布設 建込簡易土留 H=2.5m 2.920 t	
	PRP φ 200布設 建込簡易土留 H=3.0m 3.020 t	
	PRP φ 200布設 建込簡易土留 H=3.5m 0.000 t	
	同一部材は最大を計上する。	
	3.020 t	3.02 t
(2) 土壌環境測定分析費	地質分析 溶出試験 27項目 含有試験 9項目	1 式
(3) UCR基本料金		1 式

施 工 日 数 の 算 定		
工 種	算 出 根 拠	数 量
(1) 施工実日数		
	PRP φ 200布設 素掘り H=1.5m 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	現道のみ 17日 × (2人/日+交代要員1人/日) =	51 人
	現道交通誘導警備員算出表より	
現道延長	49.3m + 4m+4.5m + 4m + 2.6m + 3.5m + 2.5m + 50.8 m + 6m + 3m + 3.9m + 13.2m + 8.3m + 3.6m	159.20 m
施工日数計		17 日

共通仮設費の算定

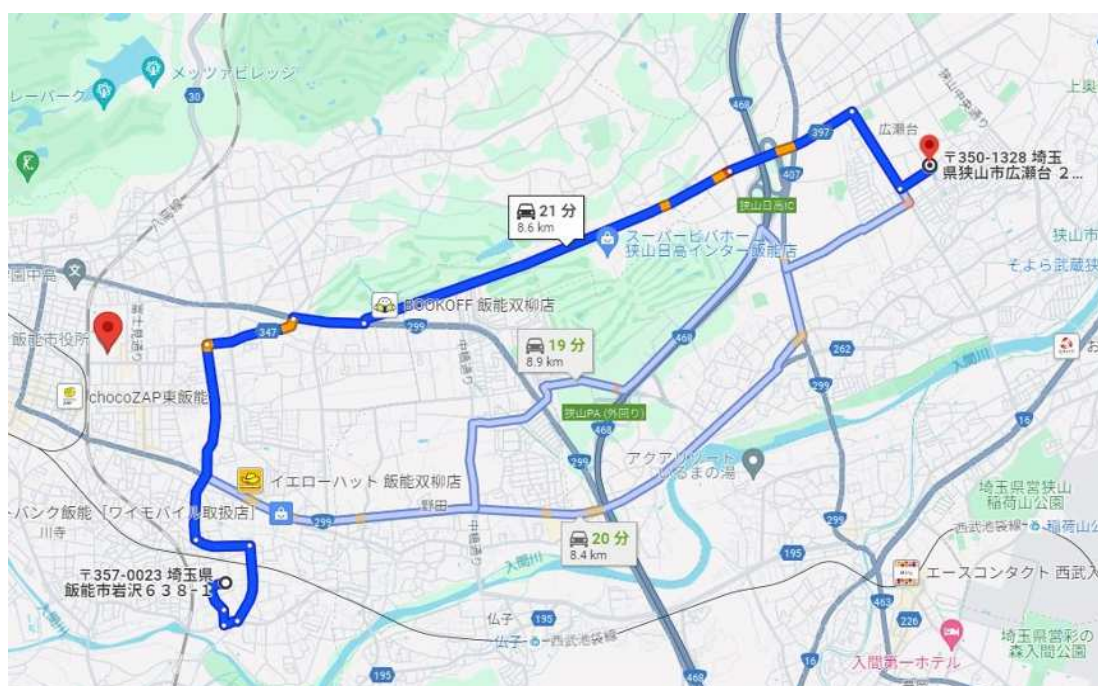
種	算 出 根 拠	数 量
(3) 運搬距離		
1) 残土	施工箇所～UCR 青梅地区（オ） 東京都青梅市成木5-1390	10.2 km



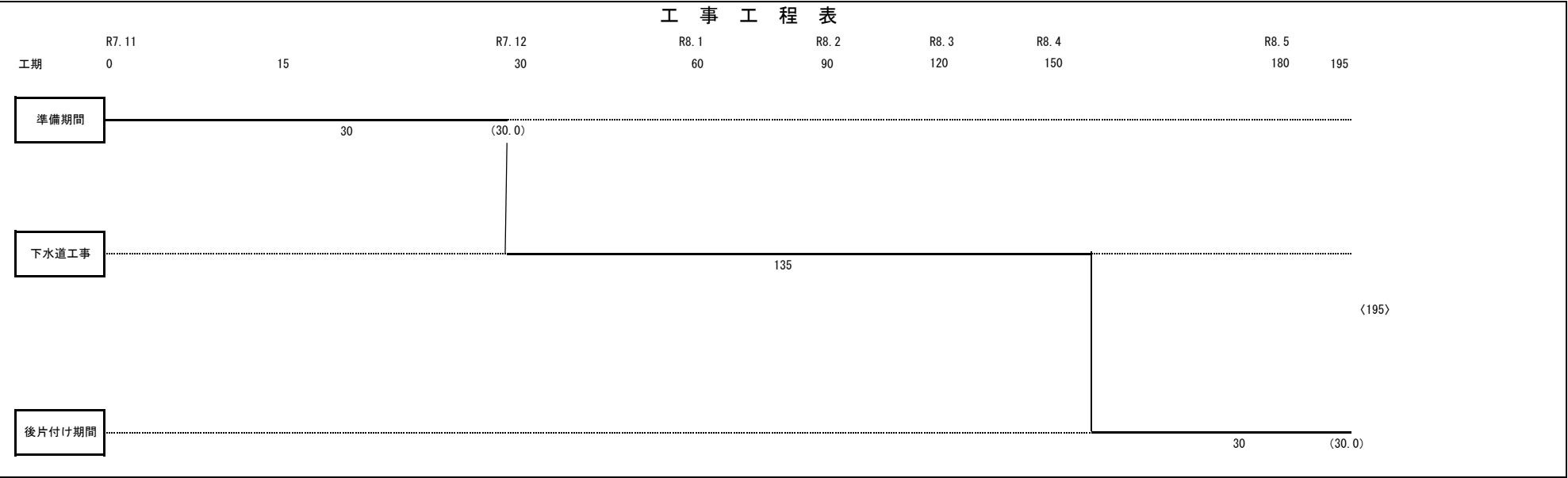
2) As切断濁水処理
廃プラ

施工箇所～大丸商事（株）
狭山市広瀬台2-12-13

8.6 km



	施工箇所～(株)丸宮	
3) Co, Asガラ	飯能市大字芦荻場字中原 4 7 5	4.8 km



予定工期 令和8年度6月中旬まで

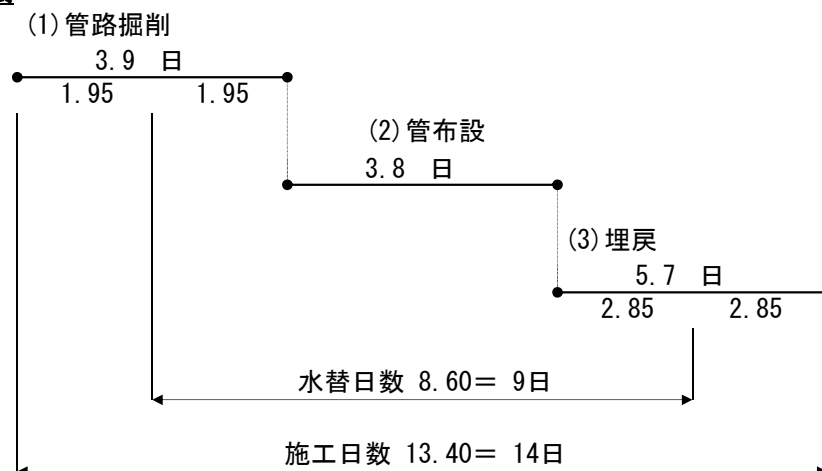
PRPφ200 素堀・施工日数及び工程表

素堀延長 189.70m

素堀H=1.5m ・バックホ 0.28m³級

種 算 出 根 拠	数 量
(1) 舗装切断	
0.0 m × 2 両側 ÷ m/日 =	日
舗装版破碎	
0.0 m × 0.85 ÷ m ² /日 =	日
管路掘削 バックホ 0.28m ³	
228.5m ³ ÷ m ³ /日 =	日
計	3.9 日
(2) 管布設 PRPφ200	
189.70m ÷ m/日 =	日
計	3.8 日
(3) 碎石埋戻 タンパ	
59.2m ³ ÷ m ³ /日 =	日
発生土 タンパ	
129.3m ³ ÷ m ³ /日 =	日
計	5.7 日

工 程 表



施工日数=転用回数 14 回
 施工供用日数 14日 × 365/207 = 25 日
 水替日数 9 日

PRP φ 200 建込簡易土留・施工日数及び工程表

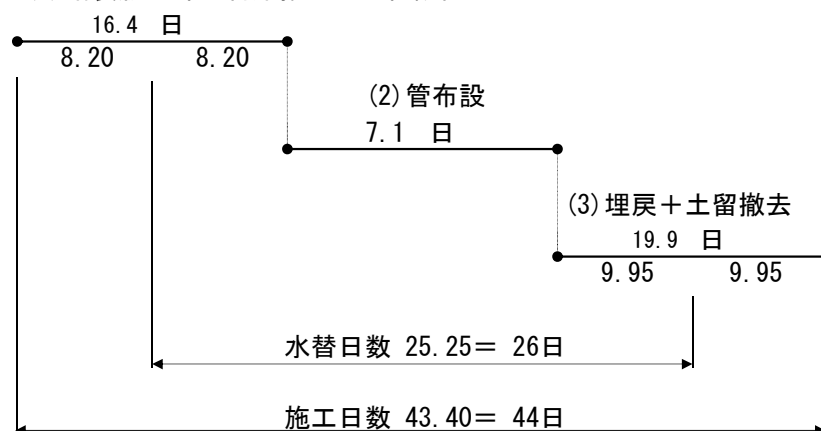
土留延長 354.90m

土留長H=2.0m ・ハック杓 0.28m³級

種 算 出 根 拠	数 量
(1) 舗装切断	
5.6 m × 2 両側 ÷ m/日 =	日
舗装版破碎	
5.6 m × 0.95 ÷ m ² /日 =	日
管路掘削 ハック杓 0.28m ³	
597.8m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留設置 L=2.0m	
354.9m ÷ m/日 =	日
計	16.4 日
(2) 管布設 PRP φ 200	
354.90m ÷ m/日 =	日
計	7.1 日
(3) 碎石埋戻 タンパ	
125.1m ³ ÷ m ³ /日 =	日
発生土 タンパ	
391.8m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留撤去 L=2.0m	
354.90m ÷ m/日 =	日
計	19.9 日

工 程 表

(1) 舗装版破碎＋管路掘削＋土留設置



施工日数＝転用回数

44 回

施工供用日数 44日 × 365/207＝

78 日

土留日進量 354.90m ÷ 44回＝

8.1 m/日

水替日数

26 日

PRPφ200 建込簡易土留・施工日数及び工程表

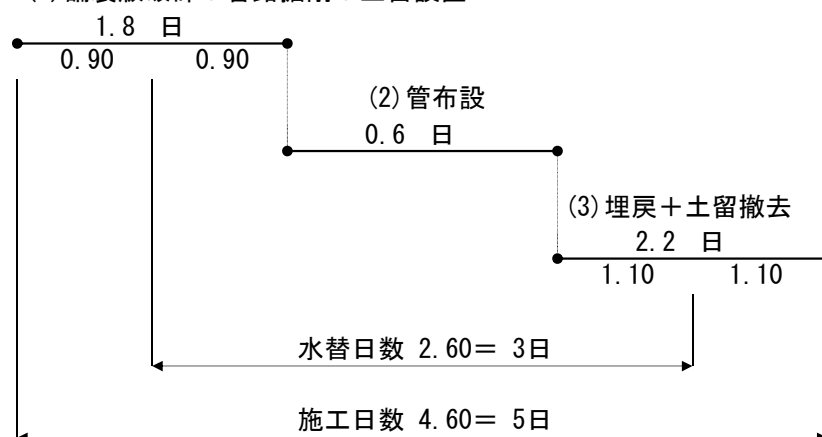
土留延長 29.40m

土留長H=2.5m ・バックホ 0.28m³級

種 算 出 根 拠	数 量
(1) 舗装切断 6.4 m × 2 両側 ÷ m/日 =	日
舗装版破碎 6.4 m × 0.95 ÷ m ² /日 =	日
管路掘削 バックホ 0.28m ³ 65.4m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留設置 L=2.5m 29.4m ÷ m/日 =	日
計	1.8 日
(2) 管布設 PRPφ200 29.40m ÷ m/日 =	日
計	0.6 日
(3) 碎石埋戻 タンパ 10.4m ³ ÷ m ³ /日 =	日
発生土 タンパ 48.0m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留撤去 L=2.5m 29.4m ÷ m/日 =	日
計	2.2 日

工 程 表

(1) 舗装版破碎＋管路掘削＋土留設置



施工日数＝転用回数

5 回

施工供用日数 5日 × 365/207＝

9 日

土留日進量 29.40m ÷ 5回＝

5.9 m/日

水替日数

3 日

PRP φ 200 建込簡易土留・施工日数及び工程表

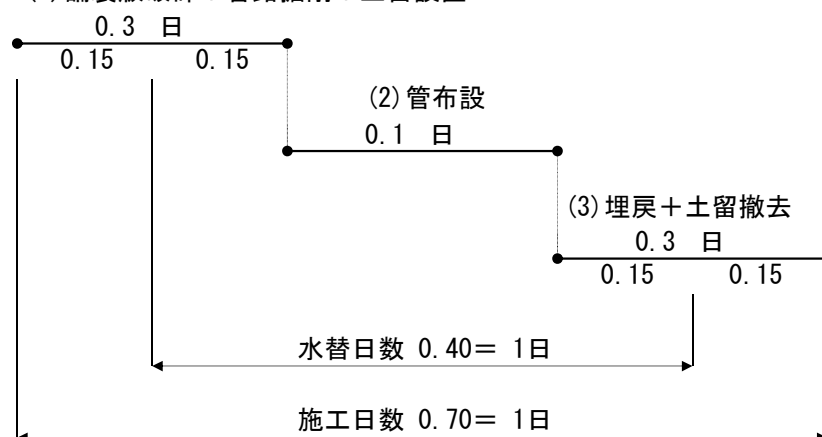
土留延長 3.50m

矢板長H=3.0m ・バックホ 0.28m³級

種 算 出 根 拠	数 量
(1) 舗装切断	
3.5 m × 2 両側 ÷ m/日 =	日
舗装版破碎	
3.5 m × 0.95 ÷ m ² /日 =	日
管路掘削 バックホ 0.28m ³	
8.8m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留設置 L=3.0m	
3.50m ÷ m/日 =	日
計	0.3 日
(2) 管布設 PRP φ 200	
3.50m ÷ m/日 =	日
計	0.1 日
(3) 碎石埋戻 タンパ	
1.2m ³ ÷ m ³ /日 =	日
発生土 タンパ	
6.7m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留撤去 L=3.0m	
3.50m ÷ m/日 =	日
計	0.3 日

工 程 表

(1) 舗装版破碎+管路掘削+土留設置



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

水替日数

1 日

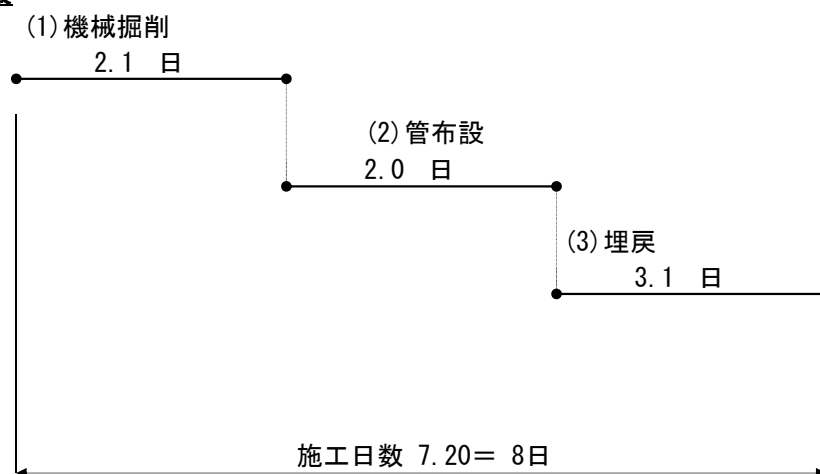
現道交通誘導警備員算出表

素掘延長 100.10m

素掘H=1.5m ・バックホ 0.28m³級

種 算 出 根 拠	数 量
(1) 舗装切断 0.0 m × 2 両側 ÷ m/日 =	日
舗装版破碎 0.0 m × 0.85 ÷ m ² /日 =	日
機械掘削 バックホ 0.28m ³ 123.3m ³ ÷ m ³ /日 =	日
計	2.1 日
(2) 管布設 PRP φ200 100.10m ÷ m/日 =	日
計	2.0 日
(3) 碎石埋戻 タンパ 31.3m ³ ÷ m ³ /日 =	日
発生土 タンパ 71.7m ³ ÷ m ³ /日 =	日
計	3.1 日

工 程 表



施工日数=転用回数

8 回

施工供用日数 8日 × 365/207=

14 日

現道交通誘導警備員算出表

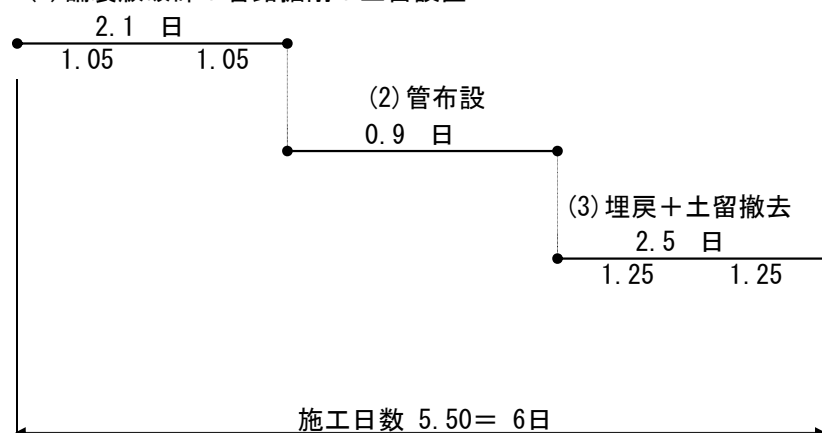
土留延長 45.20m

土留長H=2.0m ・ハック杓 0.28m³級

種 算 出 根 拠	数 量
(1) 舗装切断	
5.6 m × 2 両側 ÷ m/日 =	日
舗装版破碎	
5.6 m × 0.95 ÷ m ² /日 =	日
管路掘削 ハック杓 0.28m ³	
75.1m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留設置 L=2.0m	
45.2m ÷ m/日 =	日
計	2.1 日
(2) 管布設 PRP φ 200	
45.20m ÷ m/日 =	日
計	0.9 日
(3) 碎石埋戻 タンパ	
16.0m ³ ÷ m ³ /日 =	日
発生土 タンパ	
47.5m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留撤去 L=2.0m	
45.20m ÷ m/日 =	日
計	2.5 日

工 程 表

(1) 舗装版破碎＋管路掘削＋土留設置



施工日数＝転用回数

6 回

施工供用日数 6日 × 365/207＝

11 日

土留日進量 45.20m ÷ 6回＝

7.5 m/日

現道交通誘導警備員算出表

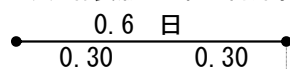
土留延長 10.40m

土留長H=2.5m ・ハック杓 0.28m³級

種 算 出 根 拠	数 量
(1) 舗装切断 6.4 m × 2 両側 ÷ m/日 =	日
舗装版破碎 6.4 m × 0.95 ÷ m ² /日 =	日
管路掘削 ハック杓 0.28m ³ 21.4m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留設置 L=2.5m 10.4m ÷ m/日 =	日
計	0.6 日
(2) 管布設 PRP φ 200 10.40m ÷ m/日 =	日
計	0.2 日
(3) 碎石埋戻 タンパ 3.7m ³ ÷ m ³ /日 =	日
発生土 タンパ 14.9m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留撤去 L=2.5m 10.4m ÷ m/日 =	日
計	0.7 日

工 程 表

(1) 舗装版破碎＋管路掘削＋土留設置



(2) 管布設

0.2 日



(3) 埋戻＋土留撤去

0.7 日



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 ・ハック杓 0.28m³級

種 算 出 根 拠	数 量
(1) 舗装切断	
3.5 m × 2 両側 ÷ m/日 =	日
舗装版破碎	
3.5 m × 0.95 ÷ m ² /日 =	日
管路掘削 ハック杓 0.28m ³	
8.8m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留設置 L=3.0m	
3.50m ÷ m/日 =	日
計	0.3 日
(2) 管布設 PRP φ200	
3.50m ÷ m/日 =	日
計	0.1 日
(3) 碎石埋戻 タンパ	
1.2m ³ ÷ m ³ /日 =	日
発生土 タンパ	
6.7m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留撤去 L=3.0m	
3.50m ÷ m/日 =	日
計	0.3 日

工 程 表

(1) 舗装版破碎+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

土留日進量 3.50m ÷ 1回 =

3.50 m/日

PRPφ200 建込簡易土留・施工日数及び工程表			土留延長 354.90m
矢板長 H= 2.0m・ハック杓 0.28m3級			
工 種	算 出 根 拠	数 量	
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 回		
(1) 建込簡易土留賃料	A : 1回締切面積 = 9.0m × 2.0m × 2側 = 36.00 m ²		
	(8.1m ÷ 3m/枚 = 3セット = 9.0m)		
	M : 1日当り賃料 = 110 円/m ² 日		
	C : 1現場当り修理損耗費 = 260 円/m ²		
	α : 転用補正 = 1.0		
	賃料 = { D × M + C × α } × A		
	= { 78日 × 110円/m ² 日 + 260円/m ² × 1.0 } × 36.00m ² =	318,240 円	
(2) 運搬重量	12.0 t ÷ 30m/1セット(H25下歩(参)P13) × 9.0m =	3.600 t	

PRPφ200 建込簡易土留・施工日数及び工程表			土留延長 29.40m
矢板長 H= 2.5m・ハック杓 0.28m ³ 級			
工 種	算 出 根 拠	数 量	
土留供用日数	D : 工程表より 9 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		
(1) 建込簡易土留賃料	A : 1 回締切面積 = 6.0m × 2.5m × 2側 = 30.00 m ²		
	(5.9m ÷ 3m/枚 = 2セツト = 6.0m)		
	M : 1 日当り賃料 = 110 円/m ² 日		
	C : 1 現場当り修理損耗費 = 260 円/m ²		
	α : 転用補正 = 1.0		
	賃料 = { D × M + C × α } × A		
	= { 9日 × 110円/m ² 日 + 260円/m ² × 1.0 } × 30.00m ² =	37,500 円	
(2) 運搬重量	14.6 t ÷ 30m/1セツト(H25下歩(参)P13) × 6.0m =	2.920 t	

PRPφ200 建込簡易土留・施工日数及び工程表			土留延長 3.50m
矢板長 H= 3.0m・ハック杓 0.28m ³ 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 3.5 m/日		
転用補正率	N : 工程表より 1 回		
(1) 建込簡易土留賃料	A : 1 回締切面積 = 6.0m × 3.0m × 2側 = 36.00 m ²		
	(3.5m ÷ 3m/枚 = 2セット = 6.0m)		
	M : 1 日当り賃料 (物価資料) = 110 円/m ² 日		
	C : 1 現場当り修理損耗費 = (物価資料) 260 円/m ²		
	α : 転用補正 = 1.0		
	賃料 = { D × M + C × α } × A		
	= { 2日 × 110円/m ² 日 + 260円/m ² × 1.0 } × 36.00m ² =	17,280 円	
(2) 運搬重量	15.1 t ÷ 30m/1セット(H24下歩(参)P13) × 6.0m =	3.020 t	