

令和8年度岩沢地内下水道工事(第1工区)

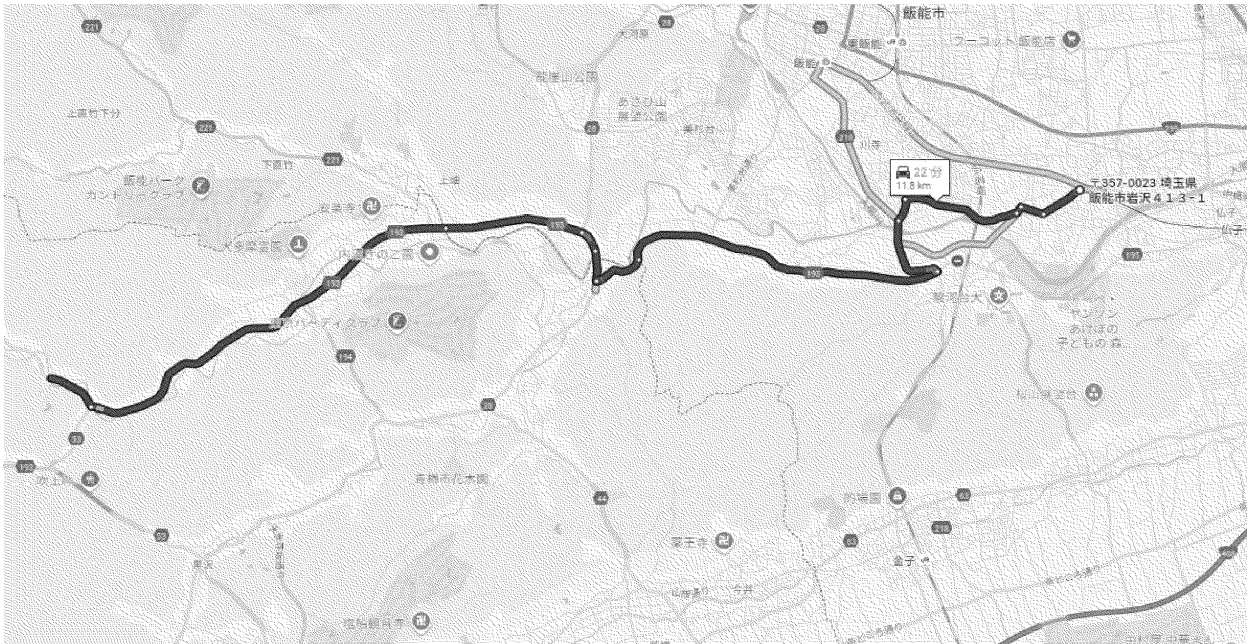
積算参考資料

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 2.400 t	
	PRP φ 200布設 建込簡易土留 H=3.0m t	
	同一部材は最大を計上する。	
	計 2.400 t	2.40 t
(2) 準備費		
	UCR基本料金	1 式
(3) 土質試験		
	土壌環境測定分析 27項目+9項目	1 式

共通仮設費の算定

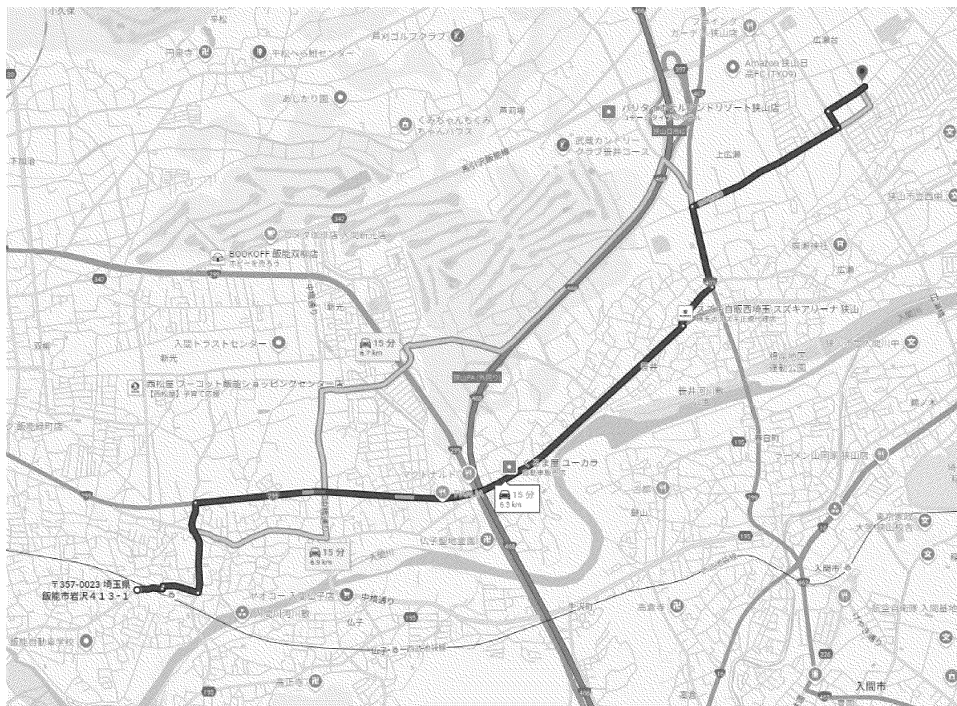
工 種	算 出 根 拠	数 量
(4) 運搬距離		
1) 残土	施工箇所～東京活用地協同組合 (UCR) 青梅地区 (才) 東京都青梅市成木5-1390	11.8 km



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

6.3 km



3) Co, Asガラ	施工箇所～(株)丸宮 飯能市大字芦荻場字中原475	4.4 km

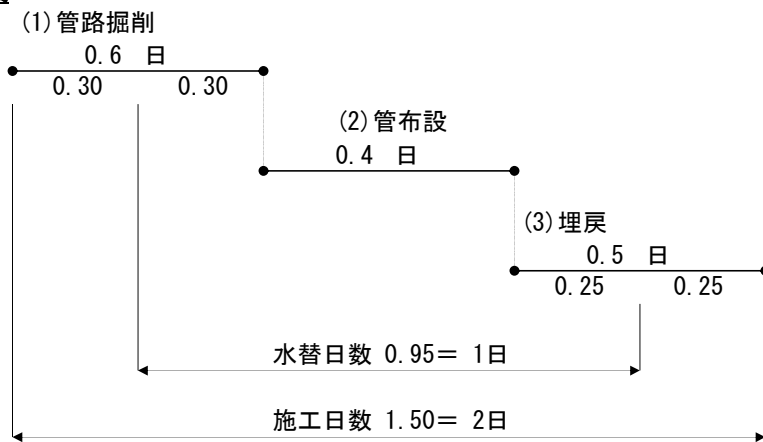
PRPφ200 素堀・施工日数及び工程表

素堀延長 19.50m

素堀H=1.5m ・バックホ 0.28m³級

種 算 出 根 拠	数 量
舗装切断 (1)	19.5 m × 2 両側 ÷ m/日 = 日
舗装版破碎	19.5 m × 0.85 ÷ m ² /日 = 日
管路掘削 バックホ 0.28m ³	23.5m ³ ÷ m ³ /日 = 日
	計 0.6 日
管布設 (2) PRPφ200	19.50m ÷ m/日 = 日
	計 0.4 日
管基礎 再生碎石 (3) タンパ	5.9m ³ ÷ m ³ /日 = 日
管路埋戻 発生土 タンパ	11.0m ³ ÷ m ³ /日 = 日
	計 0.5 日

工 程 表



施工日数=転用回数 2 回
 施工供用日数 2日 × 365/205= 4 日
 水替日数 1 日

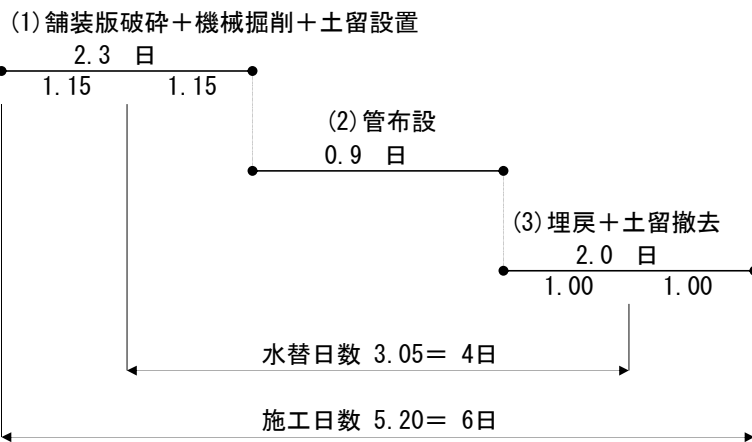
PRPφ200 建込簡易土留・施工日数及び工程表

土留延長 38.60m

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	
38.6 m × 2 両側 ÷ m/日 =	日
舗装版破碎	
38.6 m × 0.95 ÷ m ² /日 =	日
管路掘削 ハック杓 0.28m ³	
66.0m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留設置 L=2.0m	
38.6m ÷ m/日 =	日
計	2.3 日
(2) 管布設 PRPφ200	
38.60m ÷ m/日 =	日
計	0.9 日
(3) 管基礎 再生碎石 タンパ	
12.9m ³ ÷ m ³ /日 =	日
管路埋戻 発生土 タンパ	
37.7m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留撤去 L=2.0m	
38.60m ÷ m/日 =	日
計	2.0 日

工 程 表



施工日数=転用回数 6 回
 施工供用日数 6日 × 365/205= 11 日
 土留日進量 38.60m ÷ 6回= 6.4 m/日
 水替日数 4 日

PRPφ200 建込簡易土留・施工日数及び工程表

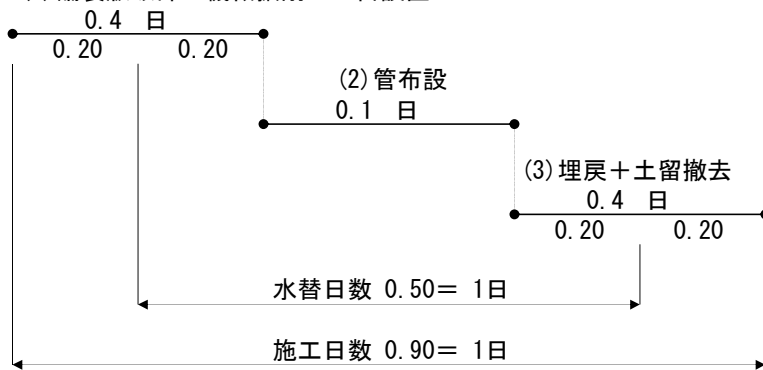
土留延長 6.00m

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	2.2 m × 2 両側 ÷ m/日 =	日
舗装版破碎	2.2 m × 0.95 ÷ m ² /日 =	日
管路掘削 ハック杓 0.28m ³	11.7m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留設置 L=2.5m	6.0m ÷ m/日 =	日
	計	0.4 日
(2) 管布設 PRPφ200	6.00m ÷ m/日 =	日
	計	0.1 日
(3) 管基礎 再生碎石 タンパ	1.8m ³ ÷ m ³ /日 =	日
管路埋戻 発生土 タンパ	7.3m ³ ÷ m ³ /日 =	日
土留撤去 L=2.5m	6.00m ÷ m/日 =	日
	計	0.4 日

工 程 表

(1) 舗装版破碎+機械掘削+土留設置



施工日数=転用回数 1 回
 施工供用日数 1日 × 365/205= 2 日
 土留日進量 6.00m ÷ 1回= 6.0 m/日
 水替日数 1 日

PRPφ200 建込簡易土留・施工日数及び工程表

土留延長 38.60m

矢板長 H= 2.0m・ハックル 0.28m3級

工 種	算 出 根 拠	数 量
土留供用日数	D : 工程表より 11 日	
施工日進量	工程表より 6.4 m/日	
転用補正率	N : 工程表より 6 回	
(1) 建込簡易土留賃料	A : 1回締切面積 = 9.0m × 2.0m × 2側 = m ²	
	(6.4m ÷ 3m/枚 = 3枚 = 9.0m)	
	M : 1日当り賃料 = 円/m ² 日	
	C : 1現場当り修理損耗費 = 円/m ²	
	α : 転用補正 = 1	
	賃料 = { D × M + C × α } × A	
	= { 11日 × 円/m ² 日 + 円/m ² × 1.0 } × 36.00m ² = 円	
(2) 運搬重量	12.0 t ÷ 30m/1枚 (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 6.00m

矢板長 H= 2.5m・パツク枠 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 6.0 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 × 2.5m × 2側 = m ²	
	(6.0m ÷ 3m/枚 = 2セット = 6.0m)	
	M : 1日当り賃料 = 円/m ² 日	
	C : 1現場当り修理損耗費 = 円/m ²	
	α : 転用補正 = 1	
	賃料 = { D × M + C × α } × A	
	= { 2日 × 円/m ² 日 + 円/m ² × 1.0 } × 30.00m ² = 円	
(2) 運搬重量	12.0 t ÷ 30m/1セット (H25下歩(参)P13) × 6.0m =	2.400 t

誘導員計算

PRP φ 200	=	建込簡易土留・施工日数及び工程表より			=	日
取付管工	=	15.60 m	÷	m/日	=	日 (7箇所)
道路復旧工	下層路盤 =	66.3 m ²	÷	m ² /日・層 ×	1 層分 =	日 (20cm)
道路復旧工	上層路盤 =	37.2 m ²	÷	m ² /日・層 ×	1 層分 =	日 (17cm)
道路復旧工	上層路盤 =	29.1 m ²	÷	m ² /日・層 ×	1 層分 =	日 (15cm)
道路復旧工	表層 =	66.3 m ²	÷	m ² /日・層 ×	1 層分 =	日 (3cm)
小計						10.63 日
まるめ(切上げ)						11 日
交通誘導警備員B	2 人		+	交代要員 1 人	=	33 人

道路復旧工	不陸整正 =	205.4 m ²	÷	m ² /日・層	=	日
道路復旧工	表層 =	205.4 m ²	÷	m ² /日・層 ×	1 層分 =	日 (5cm)
小計						0.21 日
まるめ(切上げ)						1 日
交通誘導警備員B	2 人		+	交代要員 1 人	=	3 人