

令和 7 年 度

市道千倉4号線 単独道路災害復旧工事(配水管仮設工)
(南房総市 千倉町川合 地先)

数 量 計 算 書

南 房 総 市 水 道 局

目 次

1. 仮 設 配 水 管 布 設 ・ 撤 去	1
仮 設 配 水 管 材 料	2
仮 設 配 水 管 労 務	4
仮 設 配 水 管 布 設 土 工	6
仮 設 配 水 管 撤 去 土 工	17
2. 舗 装 版 切 断 排 水 処 理	24

仮設配水管布設・撤去

仮 設 配 水 管 材 料

仮設配水管材料数量計算書

[illegible]

仮 設 配 水 管 労 務

仮設配水管労務数量計算書

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘要
仮配管敷設・撤去延長	150A	(76.29) 76.11	(76.29) 76.11	m m	(実延長)
<連絡工>					
不断水連絡工	鑄鉄管用 φ 200× φ 150	1	1	箇所	
フランジ継手工	φ 150	布施時 2 + 撤去時 2	4	口	
フランジ継手取外し工	φ 150	布施時 1 撤去時 2	3	口	
T形継手工	耐震型補強金具設置 φ 200,3DkN,T形用	2	2	箇所	
不断水仕切弁設置工	機械力 φ 200,鑄鉄管	1	1	基	
鑄鉄管切断工	φ 200	既設管 4	4	口	
特殊押輪継手工	φ 200	K形管帽 2	2	箇所	
<撤去工>					
鑄鉄管 吊上げ積込撤去工	機械力 φ 200	0.50 + 0.50 + 51.62 = 52.62	52.6	m	
鑄鉄管 吊上げ積込撤去工	機械力 φ 100	4.43	4.4	m	
既設管撤去切断工	鑄鉄管 φ 200	51.62 ÷ 6m/口 = 8	8	口	
既設管撤去切断工	鑄鉄管 φ 100	1	1	口	
仕切弁撤去工	機械力 φ 200	1	1	基	
仕切弁撤去工	機械力 φ 100	1	1	基	
仕切弁筐撤去工		2	2	箇所	
<仮配管敷設>					
レンタル管敷設工	150A	76.29 = 76.29	76.3	m	
継手工	80A	2	2	箇所	
継手工	150A	46	46	箇所	
継手工	マルチジョイント 150A	2	2	箇所	
仮設バルブ設置工	80A	1	1	基	
仮設消火栓設置工	埋設用	1	1	基	
<仮配管撤去>					
仮配管撤去工	150A	1	1	式	

工 土 設 布 管 水 配 設 仮

仮設配水管布設土工延長数量計算書

[illegible]

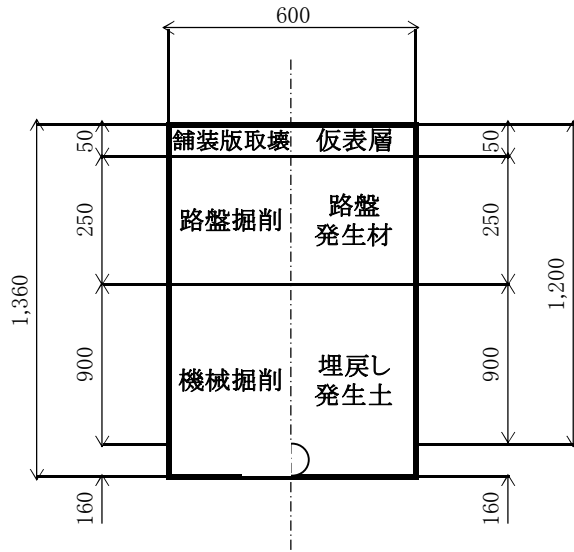
仮設配水管布設土工数量集計表

名 称	形 状 寸 法	算 式								数量	単位	摘 要							
土工		市道AS DP=1.20 150A 布設時 ①	市道路肩 DP=1.20 150A 布設時 ②	市道路肩 DP=0.00～ 0.30 150A 布設時 ③	市道路肩 DP=0.30 150A 布設時 ④	市道AS DP=1.2 [割T字管] φ 200 1箇所 ⑤	市道AS DP=1.2 [継手部調査] φ 200 ⑥	市道AS DP=1.2 [会所堀] φ 200 ⑦	市道AS DP=1.2 [管帽] φ 200 2箇所 ⑧										
	アスファルト舗装版 切断工	t = 15cmまで	4.94			+	8.40	+	16.00		+	6.40	35.74	m					
	アスファルト舗装版 取壊直接積込工	バックホウ t = 10cm以下	1.48			+	3.60	+	4.80		+	1.20	11.08	m ²					
	機械掘削積込工	バックホウ 床掘、床均し	1.94	+	7.59	+	3.96	+	16.86	+	3.06	+	4.08		+	1.02	38.51	m ³	
	人力掘削工					+	2.84	+	1.44	+	0.15	+	0.78	5.21	m ³				
	AS塊運搬工(仮置き)	バックホウ積込み 4tダンプトラック	0.07			+	0.18	+	0.24		+	0.06	0.55	m ³					
	AS塊積込工	バックホウ積込み ルース	0.07			+	0.18	+	0.24		+	0.06	0.55	m ³					
	AS塊運搬工(処分)	バックホウ積込み 10tダンプトラック	0.07			+	0.18	+	0.24		+	0.06	0.55	m ³					
	残土運搬工	BH0.28m ³ 積込み L=2.0km以内				+	5.90	+	5.52	+	0.15	+	1.80	13.37	m ³				
	残土受入地処理工	ブルドーザ敷均				+	5.90	+	5.52	+	0.15	+	1.80	13.37	m ³				
機械埋戻工	タンバ転圧 発生土	1.52	+	7.40	+	3.83	+	16.01					28.76	m ³					
機械埋戻工	タンバ転圧 路盤発生材	0.37											0.37	m ³					
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂					+	5.00	+	4.32	+	0.15	+	1.50	10.97	m ³				
下層路盤工	RC-40 t=15cm					+	3.60	+	4.80		+	1.20	9.60	m ²					
上層路盤工	MS-25 t=10cm					+	3.60	+	4.80		+	1.20	9.60	m ²					
仮復旧表層工	再生密粒As13mm t=5cm	1.48				+	3.60	+	4.80		+	1.20	11.08	m ²					
土留工 (軽量鋼矢板建てこみ)	両側全面 1段梁 W1.20×矢板長2.1m						3.00				+	2.00	5.00	m					
処分費																			
AS塊処理費		0.16					0.42	+	0.56		+	0.14	1.28	t		撤去土工へ合算			

① 150A布設 市道AS舗装

DP=1.20m(敷設時)

掘削時 復旧時



敷設延長 2.47m

1式当り

[illegible]

DP=1.20m(敷設時)

[illegible]

DP=1.20~0.50m(敷設時)

Figure 1 is a plan view of the excavation site. It shows a rectangular area with a width of 600 and a height of 1010. The excavation is 160 units deep from the bottom. The excavation is divided into two sections: '機械掘削' (Mechanical Excavation) on the left and '埋戻し発生土' (Backfill Generated Soil) on the right. The average height of the backfill is 850 units. A dashed line indicates the centerline of the excavation.

1式当り

[illegible]

DP=0.50m(敷設時)

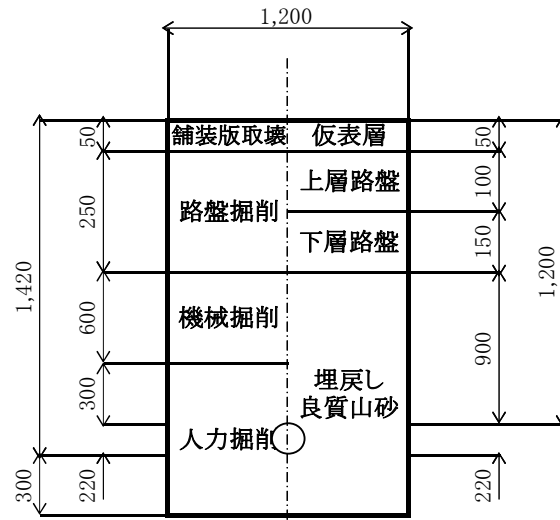
1式当り

[illegible]

⑤ φ 200mm 市道AS舗装

DP=1.20m (割T字管 φ 200 × φ 150)

掘削時 復旧時



(軽量鋼矢板建てこみ)

掘削延長 3.00m

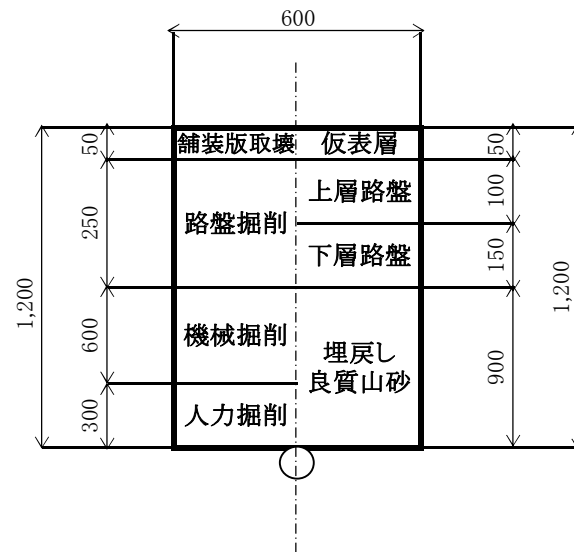
1箇所当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト舗装版切断工	t=15cmまで	$(3.00 + 1.20) \times 2 \text{条} = 8.40$	m	8.40
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$3.00 \times 1.20 = 3.60$	m ²	3.60
機械掘削積込工		$3.00 \times 1.20 \times 0.85 = 3.06$	m ³	3.06
人力掘削工		$3.00 \times (1.20 \times 0.82 - 0.22^2 \times \pi / 4) = 2.84$	m ³	2.84
AS塊運搬工(仮置き)		$3.00 \times 1.20 \times 0.05 = 0.18$	m ³	0.18
AS塊積込工		$0.18 = 0.18$	m ³	0.18
AS塊運搬工(処分)		$0.18 = 0.18$	m ³	0.18
残土運搬工		$3.06 + 2.84 = 5.90$	m ³	5.90
残土受入地処理工		$3.06 + 2.84 = 5.90$	m ³	5.90
機械埋戻し工	タンパ転圧 良質山砂	$3.00 \times (1.20 \times 1.42 - 0.22^2 \times \pi / 4) = 5.00$	m ³	5.00
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$3.00 \times 1.20 = 3.60$	m ²	3.60
上層路盤工	MS-25 t=10cm	$3.00 \times 1.20 = 3.60$	m ²	3.60
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$3.00 \times 1.20 = 3.60$	m ²	3.60
土留工 (軽量鋼矢板建てこみ)	両側全面 1段梁 W1.20×矢板長2.1m	$3.00 = 3.00$	m	3.00
AS塊処理費		$0.18 \times 2.35 = 0.42$	t	0.42

⑥ φ 200mm 市道AS舗装

DP=1.2m

掘削時 復旧時



掘削延長 8.00m

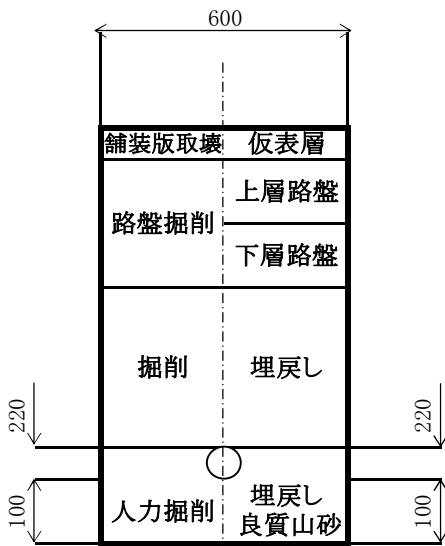
1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト舗装版切断工	t=15cmまで	8.00 × 2条 = 16.00	m	16.00
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	8.00 × 0.60 = 4.80	m ²	4.80
機械掘削積込工		8.00 × 0.60 × 0.85 = 4.08	m ³	4.08
人力掘削工		8.00 × 0.60 × 0.30 = 1.44	m ³	1.44
AS塊運搬工		8.00 × 0.60 × 0.05 = 0.24	m ³	0.24
AS塊積込工		0.24 = 0.24	m ³	0.24
AS塊運搬工(処分)		0.24 = 0.24	m ³	0.24
残土運搬工		4.08 + 1.44 = 5.52	m ³	5.52
残土受入地処理工		4.08 + 1.44 = 5.52	m ³	5.52
機械埋戻工	タンバ転圧 良質山砂	8.00 × 0.60 × 0.90 = 4.32	m ³	4.32
下層路盤工	RC-40 t=15cm	8.00 × 0.60 = 4.80	m ²	4.80
上層路盤工	MS-25 t=10cm	8.00 × 0.60 = 4.80	m ²	4.80
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	8.00 × 0.60 = 4.80	m ²	4.80
AS塊処理費		0.24 × 2.35 = 0.56	t	0.56

⑦ ϕ 200mm 市道AS舗装[会所堀]

DP=1.2m

掘削時 復旧時



掘削延長 1.00m

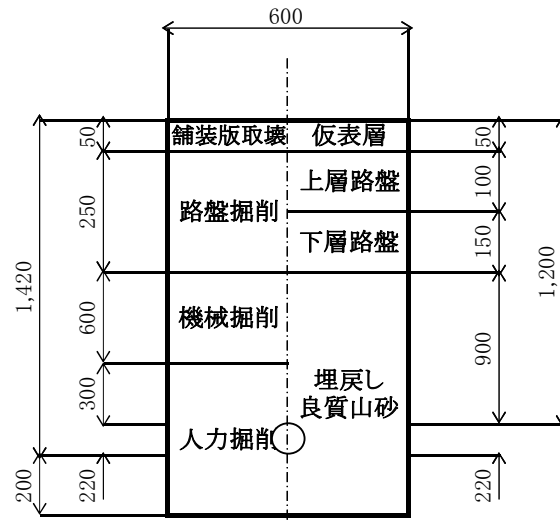
1式当り

[illegible]

⑧ φ 200mm 市道AS舗装

DP=1.20m (管帽設置 φ 200)

掘削時 復旧時



(軽量鋼矢板建てこみ)

掘削延長 1.00m

1箇所当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト舗装版切断工	t=15cmまで	$(1.00 + 0.60) \times 2 \text{条} = 3.20$	m	3.20
アスファルト舗装版取壊直接積込工	t=10cm以下	$1.00 \times 0.60 = 0.60$	m ²	0.60
機械掘削積込工		$1.00 \times 0.60 \times 0.85 = 0.51$	m ³	0.51
人力掘削工		$1.00 \times (0.60 \times 0.72 - 0.22^2 \times \pi / 4) = 0.39$	m ³	0.39
AS塊運搬工(仮置き)		$1.00 \times 0.60 \times 0.05 = 0.03$	m ³	0.03
AS塊積込工		$0.03 = 0.03$	m ³	0.03
AS塊運搬工(処分)		$0.03 = 0.03$	m ³	0.03
残土運搬工		$0.51 + 0.39 = 0.90$	m ³	0.90
残土受入地処理工		$0.51 + 0.39 = 0.90$	m ³	0.90
機械埋戻工	タンパ転圧 良質山砂	$1.00 \times (0.60 \times 1.32 - 0.22^2 \times \pi / 4) = 0.75$	m ³	0.75
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$1.00 \times 0.60 = 0.60$	m ²	0.60
上層路盤工	MS-25 t=10cm	$1.00 \times 0.60 = 0.60$	m ²	0.60
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$1.00 \times 0.60 = 0.60$	m ²	0.60
土留工 (軽量鋼矢板建てこみ)	両側全面 1段梁 W0.60×矢板長2.1m	$1.00 = 1.00$	m	1.00
AS塊処理費		$0.03 \times 2.35 = 0.07$	t	0.07

工 土 去 撤 管 水 配 設 仮

仮設配水管撤去土工延長数量計算書

[illegible]

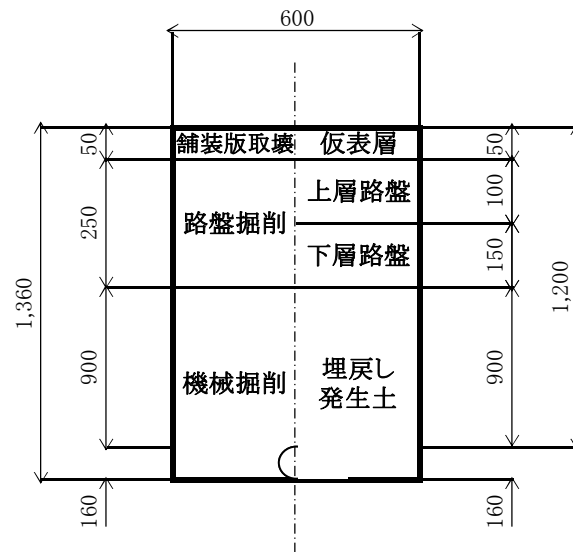
仮設配水管撤去土工数量集計表

名 称	形 状 寸 法	算 式	数量	単位	摘 要
土工		市道AS DP=1.20 150A 撤去時 ①	市道路肩 DP=1.20 150A 撤去時 ②	市道路肩 DP=0.00～ 0.30 150A 撤去時 ③	市道路肩 DP=0.30 150A 撤去時 ④
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	バックホウ t = 10cm以下	1.78	1.78	m ²	
機械掘削積込工	バックホウ 床掘、床均し	2.27 + 7.40 + 3.83 + 16.01	29.51	m ³	
AS塊運搬工(仮置き)	バックホウ積込み 4tダンプトラック	0.09	0.09	m ³	
AS塊積込工	バックホウ積込み ルース	0.09	0.09	m ³	
AS塊運搬工(処分)	バックホウ積込み 10tダンプトラック	0.09	0.09	m ³	
残土運搬工	バックホウ積込み L=2.0km以内	0.38	0.38	m ³	
残土受入地処理工	ブルドーザ敷均	0.38	0.38	m ³	
機械埋戻工	タンパ転圧 発生土	1.89 + 7.59 + 3.96 + 16.86	30.30	m ³	
市道アスファルト 下層路盤工	RC-40 t=15cm	1.78	1.78	m ²	
市道アスファルト 上層路盤工	MS-25 t=10cm	1.78	1.78	m ²	
市道アスファルト 仮復旧表層工	再生密粒As13mm t= 5cm	1.78	1.78	m ²	
処分費					
AS塊処理費		0.21	布設土工より + 1.28	1.49	t

① 150A撤去 市道AS舗装

DP=1.20m(撤去時)

掘削時 復旧時



撤去延長 2.97m

1式当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
アスファルト舗装版 取壊直接積込工	バックホウ t = 10cm以下	$2.97 \times 0.60 = 1.78$	m ²	1.78
機械掘削積込工		$2.97 \times (0.60 \times 1.31 - 0.16^2 \times \pi / 4) = 2.27$	m ³	2.27
AS塊運搬工(仮置き)		$2.97 \times 0.60 \times 0.05 = 0.09$	m ³	0.09
AS塊積込工		$0.09 = 0.09$	m ³	0.09
AS塊運搬工(処分)		$0.09 = 0.09$	m ³	0.09
残土運搬工		$2.27 - 1.89 = 0.38$	m ³	0.38
残土受入地処理工		$2.27 - 1.89 = 0.38$	m ³	0.38
機械埋戻工	タンバ転圧 発生土	$2.97 \times 0.60 \times 1.06 = 1.89$	m ³	1.89
下層路盤工	RC-40 t=15cm	$2.97 \times 0.60 = 1.78$	m ²	1.78
上層路盤工	MS-25 t=10cm	$2.97 \times 0.60 = 1.78$	m ²	1.78
仮復旧表層工	再生密粒As t= 5cm	$2.97 \times 0.60 = 1.78$	m ²	1.78
AS塊処理費		$0.09 \times 2.35 = 0.21$	t	0.21

DP=1.20m(撤去時)

1式当り

[illegible]

DP=1.20~0.50m(撤去時)

Figure 1 is a plan view of the excavation site. It shows a rectangular area with a width of 600 and a height of 1010. The excavation is divided into two sections: '機械掘削' (Mechanical Excavation) on the left and '埋戻し発生土' (Backfill Generated Soil) on the right. The excavation is 160 units wide on the left and right sides. The average height of the excavation is 850 units. A dashed line indicates the centerline of the excavation.

1式当り

[illegible]

DP=0.50m(撤去時)

1式当り

[illegible]