

令和            8            年度

---

## 公共下水道事業（公08-4-4）管渠布設工事 【開削4工区】 仕様書

---

設 計 番 号            設計第   2 0 9   号

工            事            名            公共下水道事業（公08-4-4）管渠布設工事 【開削4工区】

工   事   場   所            三次市畠敷町 地内

工   事   概   要            別紙のとおり

三 次 市 建 設 部 下 水 道 課

位 置 図

【公08-4-4 開削4工区】

北側



南側



## 着工前写真

北側

路線番号 2136-4-1



路線番号 2137-5



南側

路線番号 2084-1



路線番号 2081



# 数量総括表 (下水)

費 目		単位	設 計 数 量	精 算 見 込 数 量			摘 要
				全 体	補助対象	単 独	
管 路 施 設 工		m	457.30	457.30	330.10	127.20	
開 削 工		m	457.30	457.30	330.10	127.20	
	VU φ 200	m	457.30	457.30	330.10	127.20	別紙のとおり
マ ン ホ ー ル 設 置 工		個	31	31	23	8	
	1 号 組 立 マ ン ホ ー ル	個	20	20	15	5	
	φ 200	個		20	15	5	別紙のとおり
	小 型 マ ン ホ ー ル ( 塩 ビ )	個	11	11	8	3	
	φ 200	個		11	8	3	別紙のとおり
ま す 設 置 及 び 取 付 管 工		箇 所	39	39	22	17	
	φ 200	箇 所 箇 所		39	22	17	別紙のとおり
付 帯 工		m <sup>2</sup>	1,237	1,237	783	454	
	φ 200	m <sup>2</sup> m <sup>2</sup>		1,237	783	454	別紙のとおり
処 理 面 積		ha	1.65	1.65	1.26	0.39	別紙のとおり

## (公08-4-4 開削4工区)

工区	路線番号				処理面積 (ha)		
		補助	単独	計	補助	単独	計
		VUφ200	VUφ200				
南側	2136-4-1		39.80	39.80		0.17	0.17
	2136-4-2	29.40		29.40	0.09		0.09
	2136-5-1	6.70		6.70	0.14		0.14
	2136-5-2	18.40	39.50	57.90	0.04	0.17	0.21
	2136-5-3	32.00		32.00	0.04		0.04
	2137-1	85.20		85.20	0.28		0.28
	2137-1-1		28.40	28.40			0.00
	2137-2		19.50	19.50		0.05	0.05
	2137-4-1	30.70		30.70	0.20		0.20
	2137-5	10.50		10.50			0.00
北側	2084-1	37.70		37.70			
	2083	13.50		13.50	0.09		
	2082	10.50		10.50	0.23		
	2081	55.50		55.50	0.15		
	小計	330.10	127.20	457.30	1.26	0.39	1.18
	合計	330.10	127.20	457.30	1.26	0.39	1.18

建込簡易土留（BH0.28m3）

塩ビ管 φ200mm、延長＝13.90m、建込土留h＝3.00m  
平均掘削深 ＝ 2.68 m、ハックホウ0.28m3

1. 1スパン(15.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(1) 掘削及び土留工

掘削工＝  $L \times W \times H / Q = 15.0 \times 0.95 \times 2.68 / 67.0(\text{m}^3/\text{日}) = 0.57 \text{ 日}$

土留工＝  $1.2(\text{hr}/10\text{m}) \times 15\text{m} \div 10\text{m} \div 6.5(\text{hr}/\text{日}) = 0.28 \text{ 日}$

掘削工＋土留工＝ 0.57日＋0.28日＝0.85 日

ハックホウ(0.28m3)運転日当り施工量 67.0m<sup>3</sup>/日

1日当りのハックホウの運転時間 6.5hr/日

1スパン(15.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(2) 基礎工

基礎工＝  $0.36\text{m}^3/\text{m} \times 15.0\text{m} \div 33.0\text{m}^3/\text{日} = 0.16 \text{ 日}$

(3) 管布設工

管布設工＝  $15.0\text{m} \div 22.7\text{m}/\text{日} = 0.66 \text{ 日}$

(4) 機械埋戻工

埋戻工＝  $(2.68-0.416) \times 0.95 \times 15.0\text{m} \div 33.0\text{m}^3/\text{日} = 0.98 \text{ 日}$

(5) 土留引抜工

土留引抜工＝  $0.13(\text{日}/10\text{m当り}) \div 10\text{m} \times 15\text{m} = 0.20 \text{ 日}$

水替日数＝  
＝ 日

掘削工及び土留工

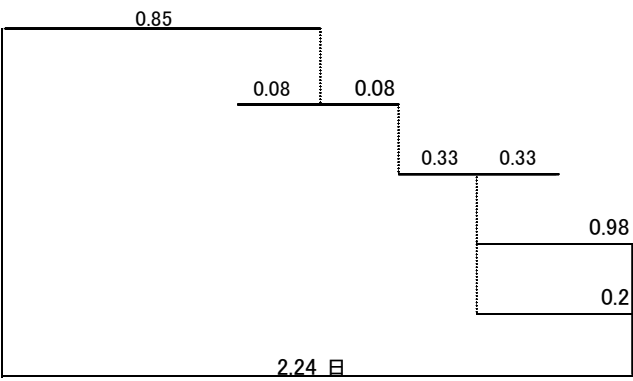
基礎工

管布設工

埋戻工

土留工(引抜)

1スパン施工実日数



損料＝ (市場単価×D＋修理費及び損耗費×補正率)×A

A: 1回当り締切面積＝  $15.00\text{m} \times 3.0 \times 2\text{面} = 90 \text{ m}^2$

N: 締切転用回数＝  $13.90\text{m} \div 15 = 1 \text{ 回}$

D: 供用日数＝  $2.24\text{日} \times 1.0\text{回} \times 1.7 = 4 \text{ 日}$

補正率＝  $1/2(n+1)$  nはパネルの使用回数 1

土留材重量＝  $9.4\text{t}(15\text{m当り}) \div 15 \times 15.0 = 9.4 \text{ t}$

建込簡易土留（BH0.28m3）

塩ビ管 φ200mm、延長＝72.80m、建込土留h＝2.0m  
平均掘削深 ＝ 1.72 m、ハックホウ0.28m3

1. 1スパン(15.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(1) 掘削及び土留工

掘削工＝ L×W×H/Q＝ 15.0×0.95×1.72/67.0(m3/日)      ＝0.37 日

土留工＝ 0.8(hr/10m) ÷10m×15m ÷ 6.5(hr/日)      ＝0.18 日

掘削工＋土留工＝ 0.37日＋0.18日      ＝0.55 日

ハックホウ(0.28m3)運転日当り施工量 67.0m<sup>3</sup>/日

1日当りのハックホウの運転時間 6.5hr/日

1スパン(15.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(2) 基 礎 工

基礎工＝ 0.36m3/m × 15.0m ÷ 33.0m3/日      ＝0.16 日

(3) 管 布 設 工

管布設工＝ 15.0m ÷ 22.7m/日      ＝0.66 日

(4) 機械埋戻工

埋戻工＝ (1.72-0.416) × 0.95 × 15.0m ÷ 33.0m3/日      ＝0.56 日

(5) 土 留 引 抜 工

土留引抜工＝ 0.10(日/10m当り) ÷ 10m×15m      ＝0.15 日

水 替 日 数 ＝      ＝      日

掘削工及び土留工

0.55

基礎工

0.08

0.08

管布設工

0.33

0.33

埋戻工

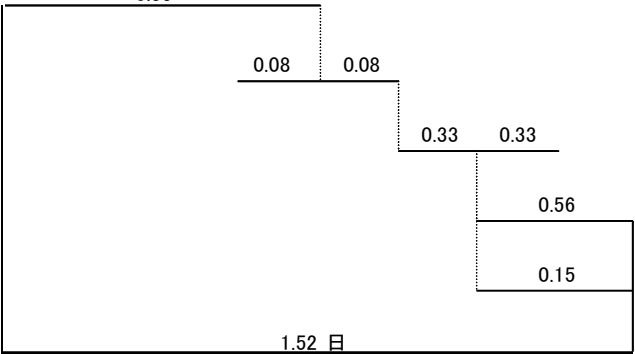
0.56

土留工(引抜)

0.15

1スパン施工実日数

1.52 日



損料＝ (市場単価×D＋修理費及び損耗費×補正率) × A

A: 1回当り締切面積＝ 15.00m × 2.0 × 2面      60 m2

N: 締切転用回数      ＝ 72.80m ÷ 15      ＝5 回

D: 供 用 日 数      ＝ 1.52日×5.0回×1.7      ＝13 日

補正率＝ 1/2(n+1)      nはパネルの使用回数      3

土 留 材 重 量＝ 6.1t(15m当り)/15 × 15.0      ＝6.1 t



建込簡易土留（BH0.28m3）

塩ビ管 φ200mm、延長＝123.90m、建込土留h＝3.50m

平均掘削深＝3.27 m、ハックホウ0.28m3

1. 1スパン(0.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(1) 掘削及び土留工

掘削工＝L×W×H/Q＝15.0×0.95×3.27/67.0(m3/日)＝0.70 日

土留工＝1.3(hr/10m)×15m÷10m÷6.5(hr/日)＝0.30 日

掘削工＋土留工＝0.70日＋0.30日＝1.00 日

ハックホウ(0.28m3)運転日当り施工量 67.0m<sup>3</sup>/日

1日当りのハックホウの運転時間 6.5hr/日

1スパン(15.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(2) 基礎工

基礎工＝0.36m3/m×0.0m÷33.0m3/日＝0.16 日

(3) 管布設工

管布設工＝15.0m÷22.7m/日＝0.66 日

(4) 機械埋戻工

埋戻工＝(3.27-0.416)×0.95×15.0m÷33.0m3/日＝1.23 日

(5) 土留引抜工

土留引抜工＝0.13(日/10m当り)÷10m×15m＝0.24 日

水替日数＝ 日

掘削工及び土留工

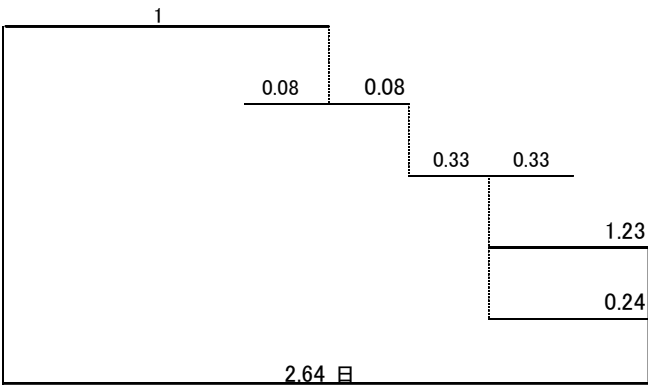
基礎工

管布設工

埋戻工

土留工(引抜)

1スパン施工実日数



損料＝(市場単価×D＋修理費及び損耗費×補正率)×A

A:1回当り締切面積＝15.00m×3.5×2面＝105 m2

N:締切転用回数＝123.90m÷15＝8 回

D:供用日数＝2.64日×8.0回×1.7＝36 日

補正率＝1/2(n+1) nはパネルの使用回数 4.5

土留材重量＝11.7t(15m当り)÷15×15.0＝11.7 t



建込簡易土留（BH0.28m3）

塩ビ管 φ200mm、延長＝29.40m、建込土留h＝2.5m  
平均掘削深 ＝ 2.18 m、ハックホウ0.28m3

1. 1スパン(15.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(1) 掘削及び土留工

掘削工＝ L×W×H/Q＝ 15.0×0.95×2.18/67.0(m3/日) ＝0.46 日

土留工＝ 1.0(hr/10m) × 15m÷10m ÷ 6.5(hr/日) ＝0.23 日

掘削工＋土留工＝ 0.46日＋0.23日 ＝0.69 日

ハックホウ(0.28m3)運転日当り施工量 67.0m<sup>3</sup>/日

1日当りのハックホウの運転時間 6.5hr/日

1スパン(15.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(2) 基礎工

基礎工＝ 0.36m3/m × 15.0m ÷ 33.0m3/日 ＝0.16 日

(3) 管布設工

管布設工＝ 15.0m ÷ 22.7m/日 ＝0.66 日

(4) 機械埋戻工

埋戻工＝ (2.18-0.416) × 0.95 × 15.0m ÷ 33.0m3/日 ＝0.76 日

(5) 土留引抜工

土留引抜工＝ 0.12(日/10m当り) ÷ 10m × 15m ＝0.18 日

水替日数＝ 日

掘削工及び土留工

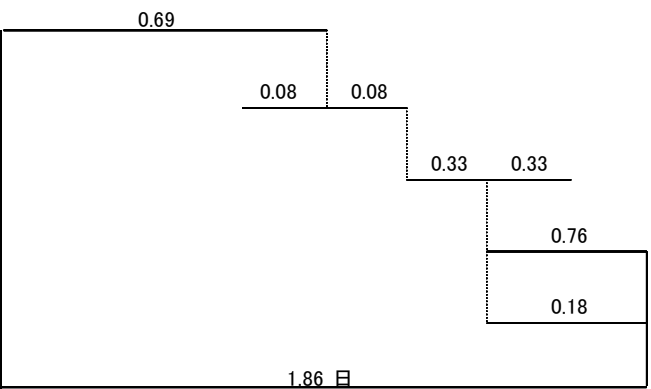
基礎工

管布設工

埋戻工

土留工(引抜)

1スパン施工実日数



損料＝ (市場単価×D＋修理費及び損耗費×補正率) × A

A: 1回当り締切面積＝ 15.00m × 2.5 × 2面 75 m<sup>2</sup>

N: 締切転用回数 ＝ 29.40m ÷ 15 ＝2 回

D: 供用日数 ＝ 1.86日 × 2.0回 × 1.7 ＝6 日

補正率＝ 1/2(n+1) nはパネルの使用回数 1.5

土留材重量＝ 7.4t(15m当り)÷15 × 15.0 ＝7.4 t

建込簡易土留（BH0.28m3）

塩ビ管 φ200mm、延長＝59.60m、建込土留h＝2.0m

平均掘削深 ＝ 1.68 m、ハックホウ0.28m3

1. 1スパン(15.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(1) 掘削及び土留工

掘削工＝ L×W×H/Q＝ 15.0×0.95×1.68/67.0(m3/日)＝0.36 日

土留工＝ 0.8(hr/10m) ÷10m×15m ÷ 6.5(hr/日)＝0.18 日

掘削工＋土留工＝ 0.36日＋0.18日＝0.54 日

ハックホウ(0.28m3)運転日当り施工量 67.0m<sup>3</sup>/日

1日当りのハックホウの運転時間 6.5hr/日

1スパン(15.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(2) 基 礎 工

基礎工＝ 0.36m3/m × 15.0m ÷ 33.0m3/日＝0.16 日

(3) 管 布 設 工

管布設工＝ 15.0m ÷ 22.7m/日＝0.66 日

(4) 機械埋戻工

埋戻工＝ (1.68-0.416) × 0.95 × 15.0m ÷ 33.0m3/日＝0.55 日

(5) 土 留 引 抜 工

土留引抜工＝ 0.10(日/10m当り) ÷ 10m×15m＝0.15 日

水 替 日 数 ＝ 日

掘削工及び土留工

0.54

基礎工

0.08

0.08

管布設工

0.33

0.33

埋戻工

0.55

土留工(引抜)

0.15

1スパン施工実日数

1.50 日

損料＝ (市場単価×D＋修理費及び損耗費×補正率) × A

A:1回当り締切面積＝ 15.00m × 2.0 × 2面 60 m2

N:締切転用回数 ＝ 59.60m ÷ 15 ＝4 回

D:供 用 日 数 ＝ 1.50日×4.0回×1.7 ＝10 日

補正率＝ 1/2(n＋1) nはパネルの使用回数 2.5

土 留 材 重 量 ＝ 6.1t(15m当り)/15 × 15.0 ＝6.1 t

建込簡易土留（BH0.28m3）

塩ビ管 φ200mm、延長＝32.60m、建込土留h＝2.0m  
平均掘削深 ＝ 1.76 m、バックホウ0.28m3

1. 1スパン(15.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(1) 掘削及び土留工

掘削工＝ L×W×H/Q＝ 15.0×0.95×1.76/59.0(m3/日)      ＝0.43 日

土留工＝ 1.1(hr/10m) ÷10m×15m ÷ 6.5(hr/日)      ＝0.25 日

掘削工＋土留工＝ 0.43日＋0.25日      ＝0.68 日

バックホウ(0.28m3)運転日当り施工量 59.0m<sup>3</sup>/日

1日当りのバックホウの運転時間 6.5hr/日

1スパン(15.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(2) 基 礎 工

基礎工＝ 0.36m3/m × 15.0m ÷ 33.0m3/日      ＝0.16 日

(3) 管 布 設 工

管布設工＝ 15.0m ÷ 22.7m/日      ＝0.66 日

(4) 機械埋戻工

埋戻工＝ (1.76-0.416) × 0.95 × 15.0m ÷ 33.0m3/日      ＝0.58 日

(5) 土 留 引 抜 工

土留引抜工＝ 0.12(日/10m当り) ÷ 10m×15m      ＝0.18 日

水 替 日 数 ＝      ＝      日

掘削工及び土留工

0.68

基礎工

0.08      0.08

管布設工

0      0.33      0.33

埋戻工

0.58

土留工(引抜)

0.18

1スパン施工実日数

1.67 日

損料＝（市場単価×D＋修理費及び損耗費×補正率）×A

A:1回当り締切面積＝ 15.00m × 2.0 × 2面      60 m2

N:締切転用回数   ＝ 32.60m ÷ 15      ＝2 回

D:供 用 日 数   ＝ 1.67日×2.0回×1.7      ＝6 日

補正率＝ 1/2(n+1)   nはパネルの使用回数      1.5

土 留 材 重 量＝ 6.1t(15m当り)/15 × 15.0      ＝6.1 t

建込簡易土留（BH0.28m3）

塩ビ管 φ200mm、延長＝29.10m、建込土留h＝2.5m  
平均掘削深 ＝ 2.19 m、バックホウ0.28m3

1. 1スパン(15.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(1) 掘削及び土留工

掘削工＝ L×W×H/Q＝ 15.0×0.95×2.19/59.0(m3/日)      ＝0.53 日

土留工＝ 1.3(hr/10m) × 15m÷10m ÷ 6.5(hr/日)      ＝0.30 日

掘削工 + 土留工 ＝ 0.53日＋0.30日      ＝0.83 日

バックホウ(0.28m3)運転日当り施工量 59.0m<sup>3</sup>/日

1日当りのバックホウの運転時間 6.5hr/日

1スパン(15.00m)を施工するのに要する使用日数の算定

(2) 基 礎 工

基礎工＝ 0.36m3/m × 15.0m ÷ 33.0m3/日      ＝0.16 日

(3) 管 布 設 工

管布設工＝ 15.0m ÷ 22.7m/日      ＝0.66 日

(4) 機械埋戻工

埋戻工＝ (2.19-0.416) × 0.95 × 15.0m ÷ 33.0m3/日      ＝0.77 日

(5) 土 留 引 抜 工

土留引抜工＝ 0.14(日/10m当り) ÷ 10m × 15m      ＝0.21 日

水 替 日 数 ＝      ＝      日

掘削工及び土留工

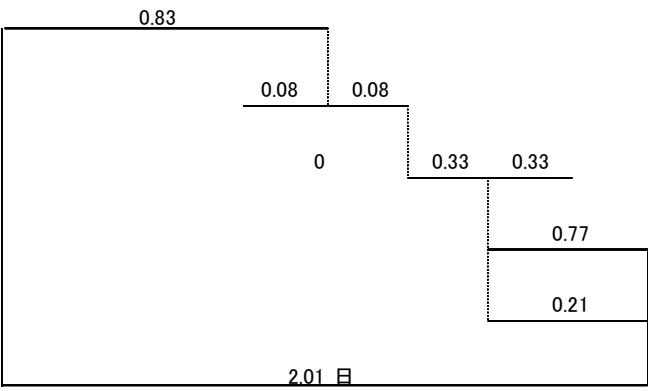
基礎工

管布設工

埋戻工

土留工(引抜)

1スパン施工実日数



損料＝ (市場単価×D＋修理費及び損耗費×補正率) × A

A:1回当り締切面積＝ 15.00m × 2.5 × 2面      75 m<sup>2</sup>

N:締切転用回数 ＝ 29.10m ÷ 15      ＝2 回

D:供 用 日 数 ＝ 2.01日 × 2.0回 × 1.7      ＝7 日

補正率＝ 1/2(n+1)      nはパネルの使用回数      1.5

土 留 材 重 量 ＝ 7.4t(15m当り)÷15 × 15.0      ＝7.4 t