

市道西村線他取水施設整備工事 数量総括表 1/4

名称・種別	形 状 ・ 寸 法 ・ 算 式	単 位	設計数量
河川		式	1
取水管工		式	1
作業土工		式	1
床掘り	中硬岩、積込み 破碎岩 ルース [*]	m ³	110
埋戻し	中砂利 Φ12～Φ20	m ³	50
埋戻し	小砂利 Φ8～Φ12	m ³	20
基面整正		m ²	2
土砂等運搬	中硬岩 受入地運搬	m ³	90
土砂等運搬	中硬岩 場外運搬	m ³	10
残土等処分	普通残土	m ³	10
コンクリート工		式	1
埋戻しコンクリート	18-8-40BB	m ³	37
取水管工		式	1
取水管	補強リング付き巻線型スクリーン、両端NS継手、片NS継手-片閉塞版600A SUS304、L=5.0m(有効4.8m)	m	20
分岐管	600A, L=2.1m, SUS304	本	1
導水管工		式	1
作業土工		式	1
床掘り	土砂	m ³	130
床掘り	軟岩、積込み 破碎岩 ルース [*]	m ³	30
床掘り	中硬岩、積込み 破碎岩 ルース [*]	m ³	260
埋戻し	土砂	m ³	400
基面整正		m ²	40
土砂等運搬	軟岩 受入地運搬	m ³	30
土砂等運搬	中硬岩 場外運搬	m ³	260
残土等処分	普通残土	m ³	260

市道西村線他取水施設整備工事 数量総括表 2/4

名称・種別	形 状 ・ 寸 法 ・ 算 式	単 位	設計数量
導水管工		式	1
導水管	600A SUS304, L=6.0m	m	30
仮設バルブ	バタフライ弁φ600	基	1
空気清浄ユニット工		式	1
空気清浄ユニット工		式	1
空気洗浄 ユニット	SUS304, 5.0m×2.193m	基	4
送気管工		式	1
送気管工		式	1
送気管	50A, SUS304	m	146
かごマット工		式	1
かごマット工		式	1
かごマット	SS400+亜鉛めっき	m ²	63
仮設工		式	1
右岸仮設進入路		式	1
掘削	土砂 オープンカット	m ³	40
積込み	土砂 ルーズ	m ³	40
土砂等運搬	土砂 場内運搬	m ³	40
右岸施工ヤード		式	1
掘削	土砂 オープンカット	m ³	510
積込み	土砂 ルーズ	m ³	510
土砂等運搬	土砂 場内運搬	m ³	120
敷鉄板	施工ヤード A=411.6m ² 1524×3048×t22	枚	89
右岸仮締切り		式	1
掘削	土砂 片切掘削	m ³	140
掘削	軟岩 片切掘削	m ³	80
掘削	中硬岩 片切掘削	m ³	50

市道西村線他取水施設整備工事 数量総括表 3/4

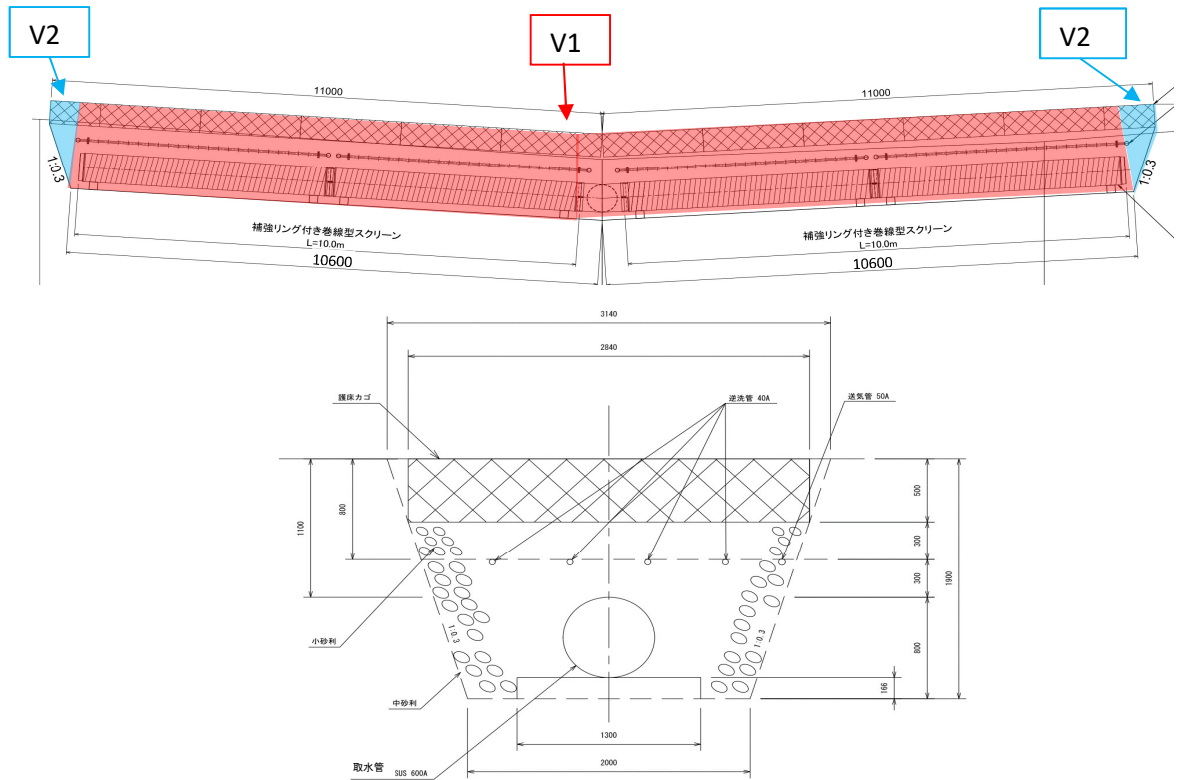
名称・種別	形 状 ・ 寸 法 ・ 算 式	単 位	設計数量
積込み	土砂 ルーズ	m ³	140
積込み	破碎岩 ルーズ	m ³	140
土砂等運搬	土砂 受入地運搬	m ³	20
土砂等運搬	軟岩 受入地運搬	m ³	80
土砂等運搬	中硬岩 場外運搬	m ³	50
残土等処分	普通残土	m ³	50
大型土のう工（右岸）		式	1
大型土のう	製作、設置 25tクレーン	袋	266
大型土のう	撤去 25tクレーン	袋	15
土砂等運搬	土砂 受入地運搬	m ³	150
遮水シート	ブルーシート	m ²	280
左岸仮設坂路		式	1
掘削	土砂 片切掘削	m ³	10
盛土	発生土	m ³	60
土砂等運搬	土砂 受入地運搬	m ³	100
大型土のう	製作・設置・撤去 25tクレーン	袋	123
左岸工事用道路		式	1
掘削	土砂 片切掘削	m ³	260
掘削	軟岩 片切掘削	m ³	60
掘削	中硬岩 片切掘削	m ³	30
積込み	土砂 ルーズ	m ³	260
積込み	破碎岩 ルーズ	m ³	80
土砂等運搬	軟岩 受入地運搬	m ³	60
土砂等運搬	中硬岩 場外運搬	m ³	30
残土等処分	普通残土	m ³	30

取水管工数量集計表

[illegible]

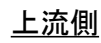
取水管工（土工） 数量計算書

1式当り



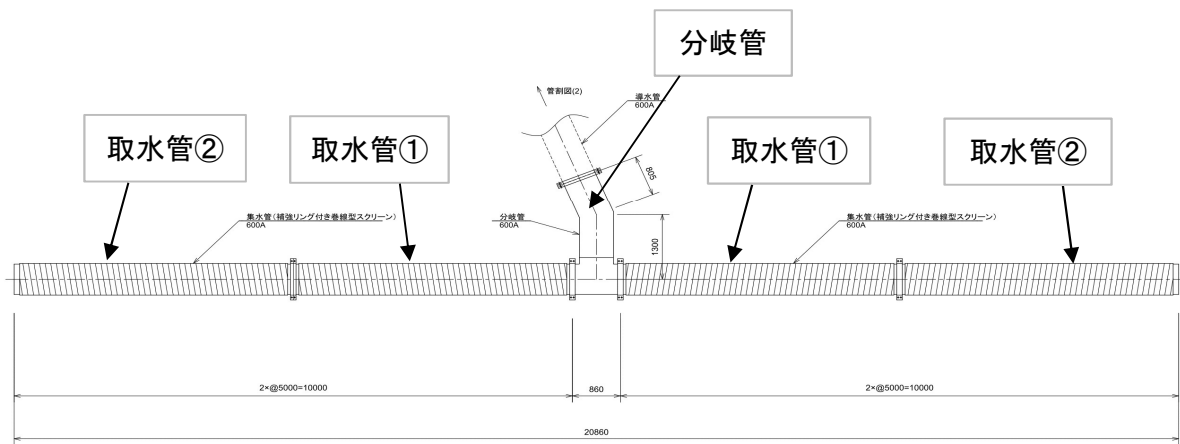
名 称	細 目	計 算 式	単位	数 量
床掘り	中硬岩	$V1 = (3.14m + 2.00m) \times 1.90m \div 2 \times (10.60m + 10.60m)$	= m3	103.5
		$V2 = ((2.84 + 2.0) \times 1.4 \div 2) \div 2 \times 0.4 \times 2 \text{箇所}$	= m3	1.4
		$V3 = ((3.14 + 2.84) \times 0.5 \div 2) \times 0.4 \times 2 \text{箇所}$	= m3	1.2
		計	= m3	106.1
積込み	中硬岩	ルーズ※床掘数量計上	m3	106.1
埋戻し	中砂利	控除 $V4 = (2.66m + 2.00m) \times 1.10m \div 2 \times (10.6m + 10.6m) - (V6 + V7) + V2 \times (1.1 \div 1.4)$	= m3	48.9
埋戻し	小砂利	$V5 = (2.84m + 2.66m) \times 0.3m \div 2 \times (10.6m + 10.6m) + V2 \times (0.3 \div 1.4)$	= m3	17.8
基面整正		$A = 1.3 \times 0.17 \times 8 \text{個}$ ※枕分の基面整正を計上	= m2	1.8
土砂等運搬	中硬岩	受入地運搬	m3	94.3
土砂等運搬	中硬岩	場外運搬	m3	11.8
残土等処分 【控除】			m3	11.8
取水管		$V6 = \phi 0.63m^2 / 4 \times \pi \times 20.00m$	= m3	6.2
枕		$V7 = 1.30m \times 0.17m \times 0.17m \times 8 \text{個}$	= m3	0.3

1式当り

[illegible]

数量計算書

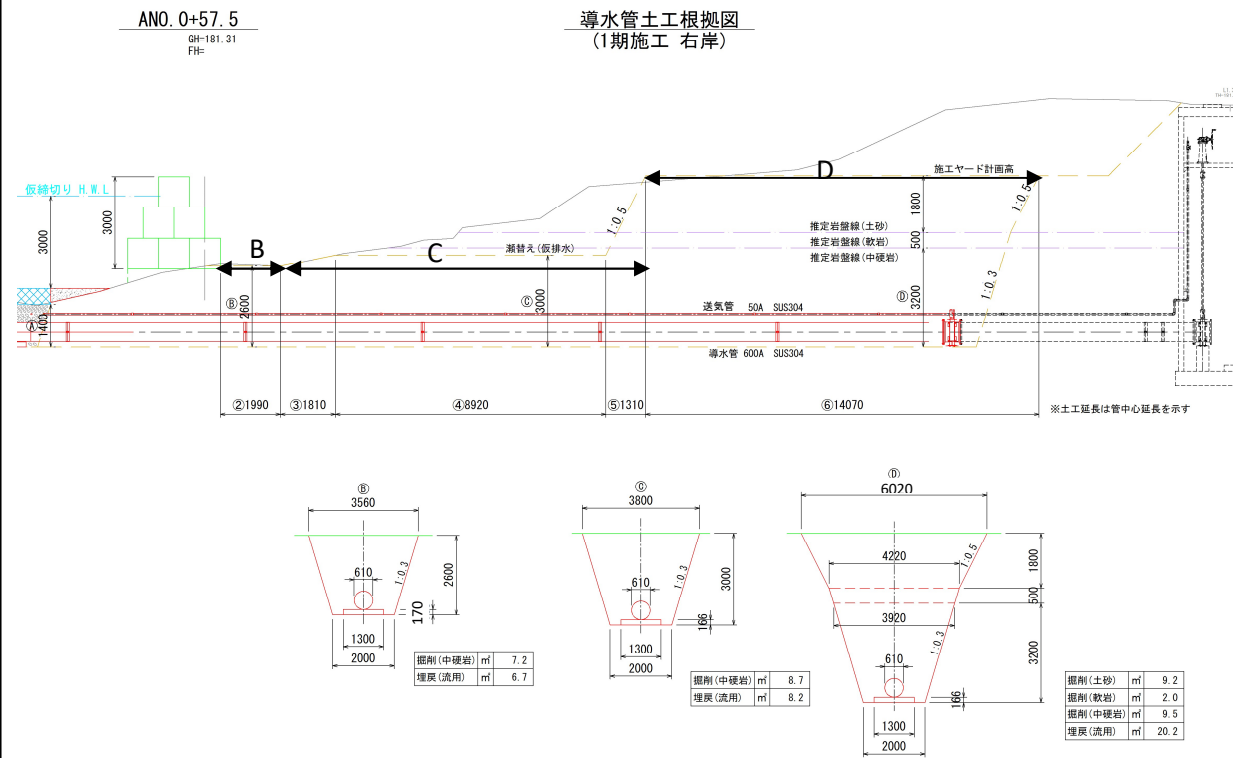
1式当り

[illegible]

導水管工（土工） 数量計算書（1期施工）

1

1式当り



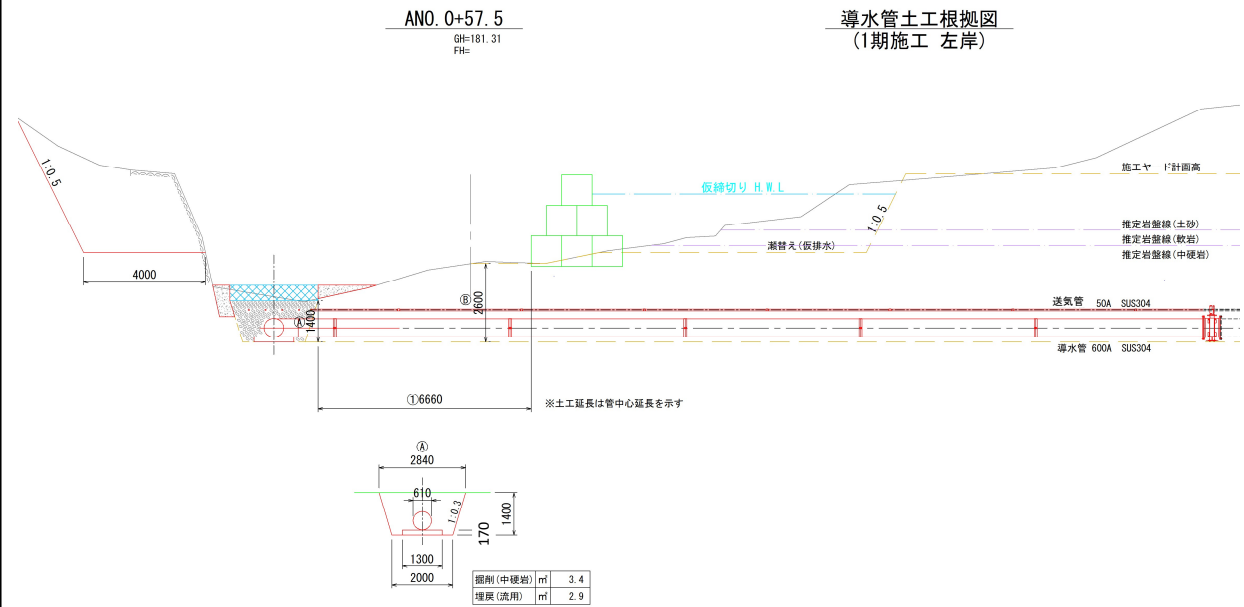
名 称	細 目	計 算 式	単位	数 量
		1期施工 右岸		
床掘り	土砂	$V1 = (0.0 + 9.2) \times 0.5 \times 1.31 = 6.03$		
		$V2 = 9.2 \times (14.1 + 13.1) \div 2 = 125.12$		
		計 = 131.15	m3	131.2
	軟岩	$V1 = (0.0 + 2.0) \times 0.5 \times 1.31 = 1.31$		
		$V2 = 2.0 \times 13.1 = 26.20$		
		計 = 27.51	m3	27.5
	中硬岩	$V1 = 7.2 \times 1.99 = 14.33$		
		$V2 = (7.2 + 8.7) \times 0.5 \times 1.81 = 14.39$		
		$V3 = 8.7 \times 8.92 = 77.60$		
		$V4 = (8.7 + 9.5) \times 0.5 \times 1.31 = 11.92$		

導水管工（土工） 数量計算書（1期施工） 2				
1式当り				
名 称	細 目	計 算 式	単位	数 量
		$V5=9.5 \times (13.0+12.0) \div 2$		$= 118.75$
			計 = 236.99	m3 237.0
埋戻し	土砂	$V1=6.7 \times 1.99$		$= 13.33$
		$V2=(6.7+8.2) \times 0.5 \times 1.81$		$= 13.48$
		$V3=8.2 \times 8.92$		$= 73.14$
		$V4=(8.2+20.2) \times 0.5 \times 1.31$		$= 18.60$
		$V5=20.2 \times (14.1+12.0) \div 2$		$= 263.61$
			計 = 382.16	m3 382.2
基面整正		$A = 1.3 \times (1.99+1.81+8.92+1.31+12.0)$		$= 33.84$
			m2	33.8
積込み	土砂	ルーズ※床掘数量計上	m3	131.2
積込み	破碎岩	ルーズ※床掘数量計上	m3	264.5
土砂等運搬	軟岩	受入地運搬	m3	27.5
土砂等運搬	中硬岩	場外運搬	m3	237.0
残土処分		場外運搬	m3	237.0

導水管工（土工） 数量計算書（1期施工）

3

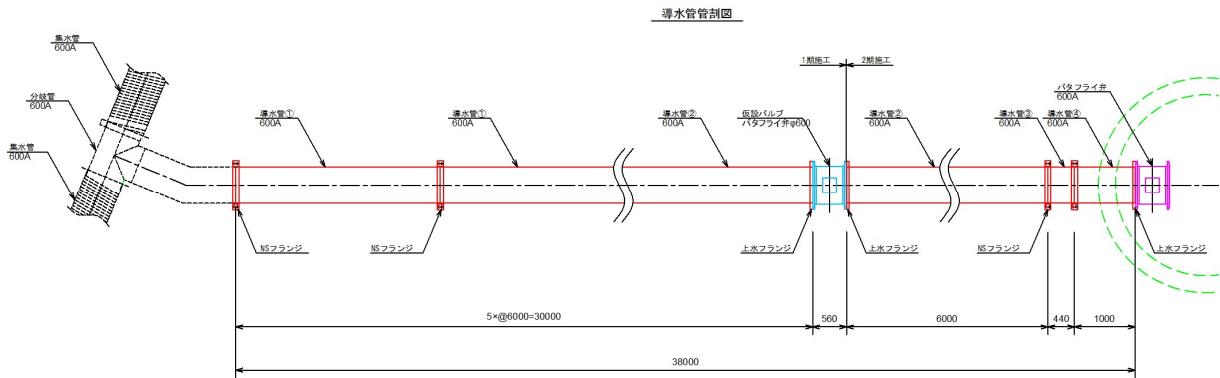
1式当り



名 称	細 目	計 算 式	単位	数 量
		1期施工 左岸		
床掘り	中硬岩	$V=3.4 \times 6.66$ = 22.64	m3	22.6
埋戻し	土砂	$V=2.9 \times 6.66$ = 19.31	m3	19.3
基面整正		$A = 1.30 \times 6.66$ = 8.66	m2	8.7
積込み	破碎岩	ルース※床掘数量計上	m3	22.6
土砂等運搬	中硬岩	場外運搬	m3	22.6
残土等処分		処分場	m3	22.6

導水管工（本体） 数量計算書（1期施工）

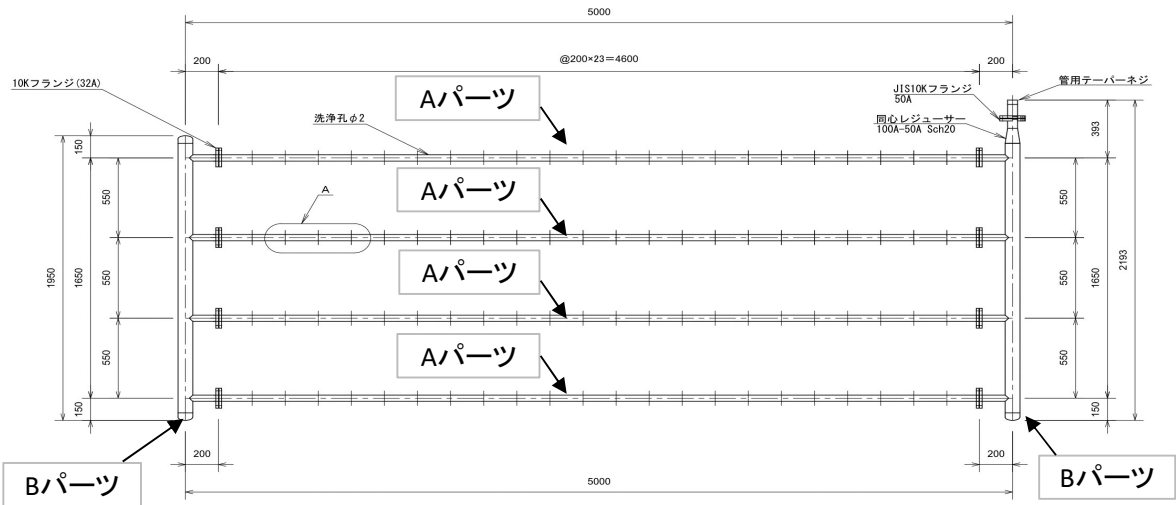
1式当り



名 称	細 目	計 算 式	単 位	数 量
材料				
導水管①	両端NS継手 600A, L=6.00m, SUS304		本	4
導水管②	片NS継手-片7.5kフランジ 600A, L=6.00m, SUS304		本	1
仮設バルブ	バタフライ弁 φ600		基	1
労務費				
吊り込み据付工	600A L = 6.00m/本 × 5本 + 0.56m (仮設バルブ)	= m		30.6
継手工	NS継手 N = 5	= 箇所		5
	JWWA 7.5k フランジ N = 1	= 箇所		1
コンクリート基礎（導水管）				
コンクリート	18-8-40BB	1.3 × 0.17 × 30	m3	6.6
型枠		1.3 × 0.17 + 0.17 × 30 × 2	m2	10.4
コンクリート基礎（仮設バルブ）				
コンクリート	18-8-40BB	1.3 × 0.17 × 0.56	m3	0.1
型枠		1.3 × 0.17 + 0.17 × 0.56 × 2	m2	0.4

空気洗浄ユニット工 数量計算書

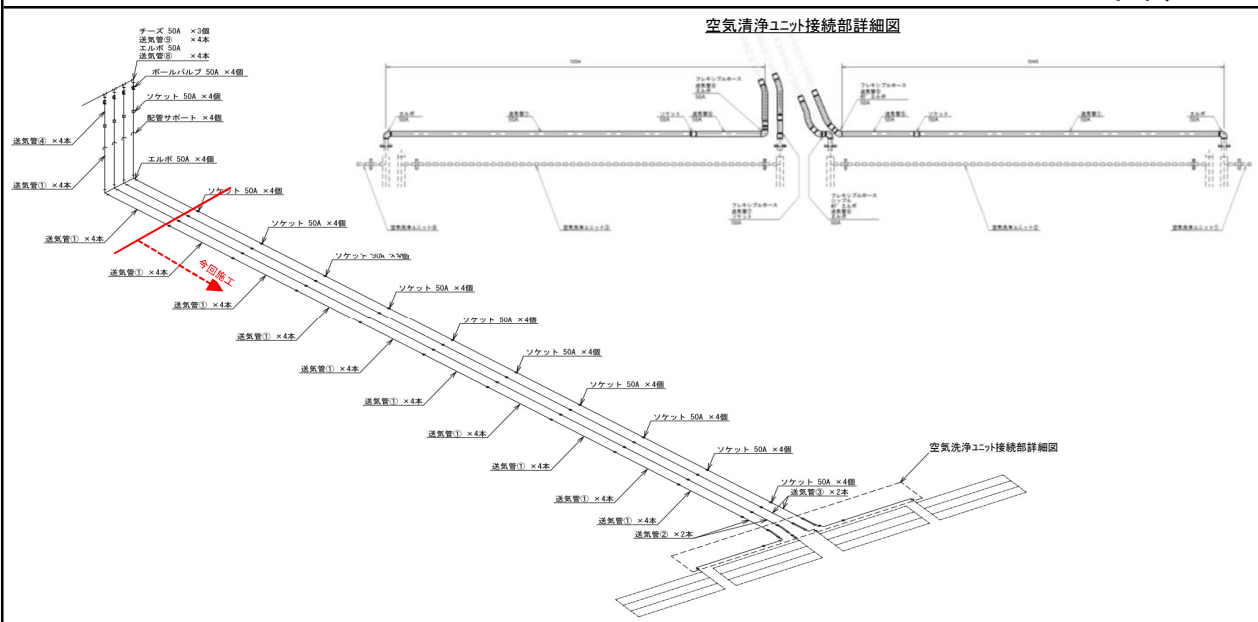
1式当り



名 称	細 目	計 算 式	単位	数 量
材料				
空気洗浄 ユニット		5.0m×2.193m 4条, SUS304 N = 4	= 基	4
労務費				
吊り込み据付工		Aパーツ, 32A L = 5.00m/本 × 4本 × 4基 = 80.00	= m	80.0
吊り込み据付工		Bパーツ, 100A L = 1.95m/本 × 2本 × 4基 = 15.60	= m	15.6
継手工		32A, JIS10k フランジ N = 8.00箇所/基 × 4基 = 32	= 箇所	32
継手工		50A, JIS10k フランジ N = 1.0箇所/基 × 4基 = 4	= 箇所	4

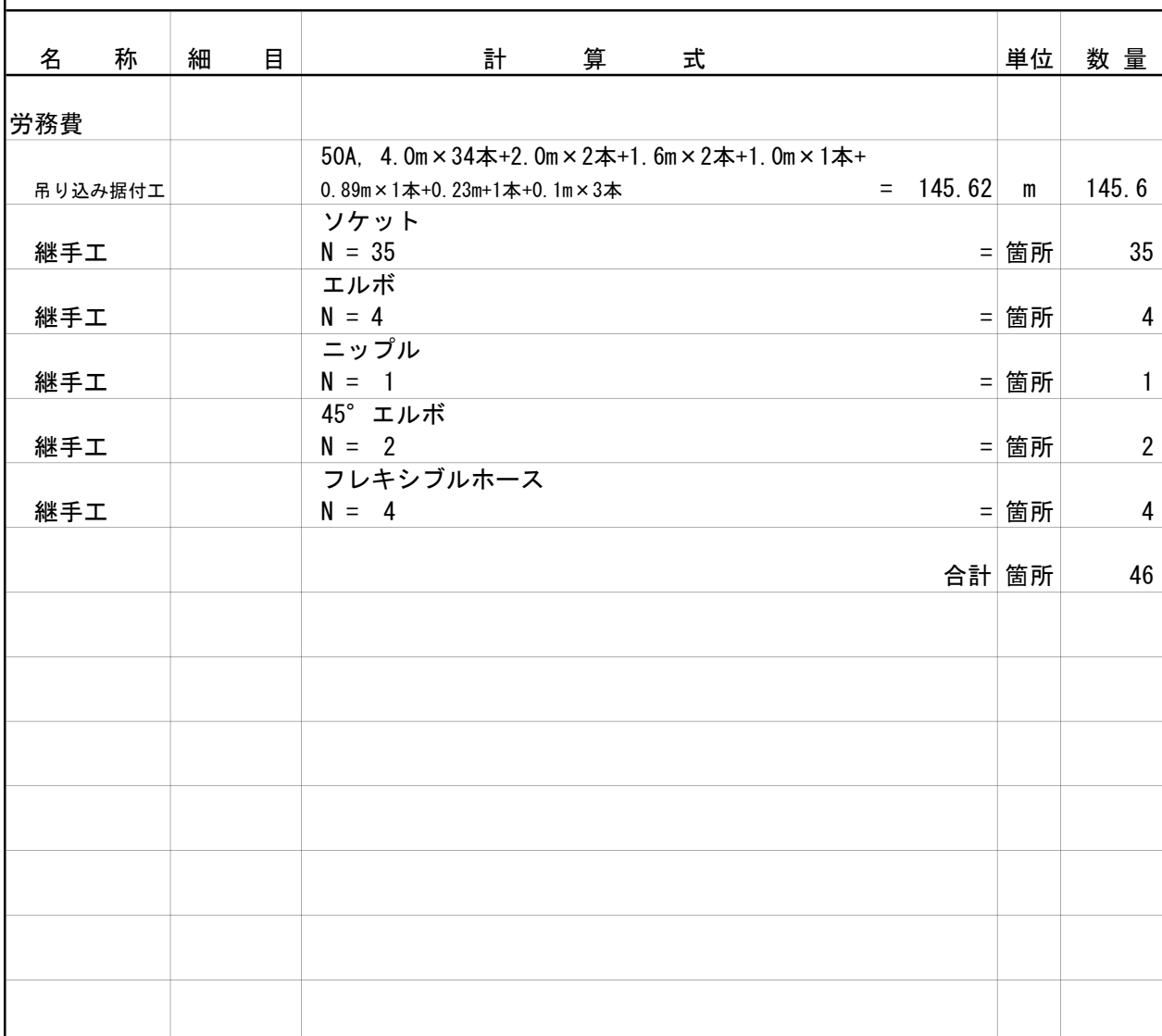
送気管工 数量計算書（1期施工）

1式当り



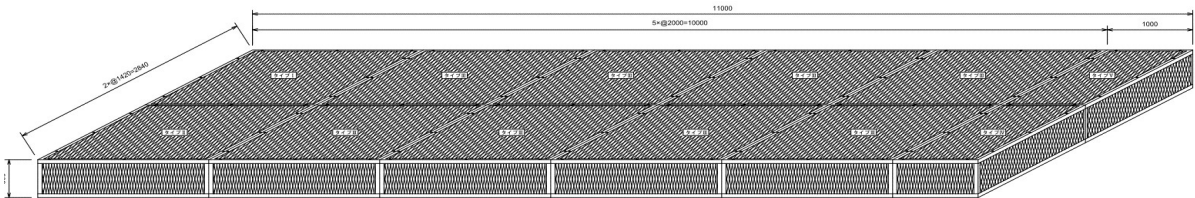
名 称	細 目	計 算 式	単位	数 量
材料				
送気管①		50A, SUS304 L=4.00m	本	34
送気管②		50A, SUS304 L=2.00m	本	2
送気管③		50A, SUS304 L=1.60m	本	2
送気管⑤		50A, SUS304 L=1.00m	本	1
送気管⑥		50A, SUS304 L=0.89m	本	1
送気管⑦		50A, SUS304 L=0.23m	本	1
送気管⑧		50A, SUS304 L=0.10m	本	3
ソケット		ねじ込み継手 50A, SUS304	個	35
エルボ		ねじ込み継手 50A, SUS304	個	4
ニップル		ねじ込み継手 50A, SUS304	個	1
45° エルボ		ねじ込み継手 50A, SUS304	個	2
フレキシブルホース		50A, SUS304, L=0.50m	個	4

1式当り



かごマット工 数量計算書

1式当り



名 称	細 目	計 算 式	単位	数 量
材料				
かごマット		タイプⅠ～Ⅱ, SS400+亜鉛めっき 2.00m×1.42m×0.50m	個	4
		タイプⅢ, SS400+亜鉛めっき 2.00m×1.42m×0.50m	個	16
		タイプⅣ～Ⅴ, SS400+亜鉛めっき 1.00m×1.42m×0.50m	個	4
労務費				
据付工		タイプⅠ～Ⅱ 4個+タイプⅢ 16個	= 個	20
据付工		タイプⅣ～Ⅴ 4個	= 個	4
砂利充填		$V = (2.00m \times 1.42m \times 0.50m \times 20個 + 1.00m \times 1.42m \times 0.50m \times 4個) \times 0.9$	= m ³	28.1

仮設工数量集計表

名称・種別	形状・寸法・算式	単位	数量	設計数量
右岸仮設進入路		式	1.0	1
掘削	土砂 オープンカット	m ³	43.2	40
積込み	土砂 ルーズ	m ³	43.2	40
土砂等運搬	土砂 場内運搬	m ³	43.2	40
右岸施工ヤード		式	1.0	1
掘削	土砂 オープンカット	m ³	512.9	510
積込み	土砂 ルーズ	m ³	512.9	510
土砂等運搬	土砂 場内運搬	m ³	116.9	120
敷鉄板	施工ヤード A=411.6m ² 1524×3048×t22	枚	89	89
右岸仮締切り		式	1.0	1
掘削	土砂 片切掘削	m ³	136.7	140
掘削	軟岩 片切掘削	m ³	84.0	80
掘削	中硬岩 片切掘削	m ³	51.6	50
積込み	土砂 ルーズ	m ³	136.7	140
積込み	破碎岩 ルーズ	m ³	135.6	140
土砂等運搬	土砂 受入地運搬	m ³	17.6	20
土砂等運搬	軟岩 受入地運搬	m ³	84.0	80
土砂等運搬	中硬岩 場外運搬	m ³	51.6	50
残土等処分	普通残土	m ³	51.6	50
大型土のう工(右岸)		式	1.0	1
大型土のう	製作、設置 25tクレーン	袋	265.6	266
大型土のう	撤去 25tクレーン	袋	15.0	15
土砂等運搬	土砂 受入地運搬	m ³	153.1	150
遮水シート	ブルーシート	m ²	280.0	280

仮設工数量集計表

[illegible]

復 旧 工 数 量 集 計 表	
-----------------	--

[illegible]

仮設工数量(右岸)数量計算書				
1式当り				
土工収支より	細 目	計 算 式	単位	数 量
右岸仮設進入路				
掘削	土砂	$V=8.63\text{m}^3 \times 5.0\text{m} = 43.15$	m3	43.2
積込み	土砂	ルーズ※掘削数量計上	m3	43.2
土砂等運搬	土砂	場内運搬	m3	43.2
右岸施工ヤード				
掘削	土砂	※立積計算書より及び右岸仮設進入路掘削分を考慮	m3	512.9
積込み	土砂	ルーズ※掘削数量計上	m3	512.9
土砂等運搬	土砂	場内運搬	m3	116.9
敷鉄板	1524×3048 t22	ヤード面積 $A=411.6\text{m}^2$ $N=411.6/(1.524 \times 3.048) = 88.61$	枚	88.6
右岸仮締切り				
掘削	土砂	※立積計算書より	m3	136.7
	軟岩	※立積計算書より	m3	84.0
	中硬岩	※立積計算書より	m3	51.6
積込み	土砂	ルーズ ※掘削数量計上	m3	136.7
積込み	破碎岩	ルーズ ※掘削数量計上	m3	135.6
土砂等運搬	土砂	受入地運搬	m3	17.6
土砂等運搬	軟岩	受入地運搬	m3	84.0
土砂等運搬	中硬岩	場外運搬	m3	51.6
残土等処分			m3	51.6
大型土のう工(右岸)				
大型土のう①	製作・設置 25tクレーン	設置延長 $L=56\text{m}$ 必要設置高さ $H=2.239\text{m}+\text{余裕高}0.5\text{m}=2.739\text{m}$		
		3段1列 $N1=(2.739 \times 56)/(1.10 \times 1.10) = 126.76$		
		2段1列 $N2=(2.00 \times 56)/(1.10 \times 1.10) = 92.56$		
		1段1列 $N3=(1.00 \times 56)/(1.10 \times 1.10) = 46.28$		
		計 $= 265.61$	袋	266

大型土のう②	撤去 25tクレーン	251(左岸分)-160(再設置分)=91(左右岸重複使用) 266(右岸分)-91(重複使用)-160(再設置)=15(今回撤去)	袋	15
土砂等運搬		受入地運搬 土砂	m3	153.1
遮水シート	ブルーシート	A=56m × 5.0m ² /m = 280.00	m2	280.0

復旧工数量(右岸)数量計算書

1式当り

[illegible]

仮設数量(左岸)数量計算書

1式当り

土工収支より	細 目	計 算 式	単位	数 量
左岸仮設坂路				
掘削	土砂	※立積計算書	m3	8.9
盛土	発生土	※立積計算書	m3	59.8
土砂等運搬	土砂	※受入地運搬	m3	102.5
大型土のう	製作・設置・撤去	設置延長 L=34m 必要設置高さ H=1.886m+余裕高0.5m=2.386m		
		3段1列 $N1=(2.386 \times 34)/(1.10 \times 1.10)$ = 67.04		
		2段1列 $N2=(2.00 \times 34)/(1.10 \times 1.10)$ = 56.20		
		計 = 123.24	袋	123.2
左岸工事用道路				
掘削	土砂	※立積計算書より	m3	258.2
	軟岩	※立積計算書より	m3	55.8
	中硬岩	※立積計算書より	m3	26.1
積込み	土砂	※ルーズ 掘削数量計上	m3	258.2
積込み	破碎岩	※ルーズ 掘削数量計上	m3	81.9
土砂等運搬	軟岩	受入地運搬	m3	55.8
土砂等運搬	中硬岩	場外運搬	m3	26.1
残土等処分 大型土のう工(左岸)			m3	26.1
大型土のう		設置総延長 L=55m 必要設置高さ H=2.015m+余裕高0.5m=2.515m		
		3段1列 $N1=(2.515 \times 55)/(1.10 \times 1.10)$ = 114.32		
		2段1列 $N2=(2.00 \times 55)/(1.10 \times 1.10)$ = 90.91		
		1段1列 $N3=(1.00 \times 55)/(1.10 \times 1.10)$ = 45.45		
		計 = 250.68	袋	250.7
		上記は、全体数量を示す。		

仮設数量(左岸)数量計算書

1式当り

名 称	細 目	計 算 式	単位	数 量
大型土のう	50tクレーン	設置延長 L=9m 必要設置高さ H=2.015m+余裕高0.5m=2.515m		
		3段1列 $N1=(2.515 \times 9)/(1.10 \times 1.10) = 18.71$		
		2段1列 $N2=(2.00 \times 9)/(1.10 \times 1.10) = 14.88$		
		1段1列 $N3=(1.00 \times 9)/(1.10 \times 1.10) = 7.44$		
		計 = 41.03	袋	41.0
		設置延長 L=5m 必要設置高さ H=2.015m+余裕高0.5m=2.515m		
		3段1列 $N1=(2.515 \times 5)/(1.10 \times 1.10) = 10.39$		
		2段1列 $N2=(2.00 \times 5)/(1.10 \times 1.10) = 8.26$		
		1段1列 $N3=(1.00 \times 5)/(1.10 \times 1.10) = 4.13$		
		計 = 22.78	袋	22.8
		設置延長 L=21m 必要設置高さ H=2.015m+余裕高0.5m=2.515m		
		3段1列 $N1=(2.515 \times 21)/(1.10 \times 1.10) = 43.65$		
		2段1列 $N2=(2.00 \times 21)/(1.10 \times 1.10) = 34.71$		
		1段1列 $N3=(1.00 \times 21)/(1.10 \times 1.10) = 17.36$		
		計 = 95.72	袋	95.7
		再設置 総合計 $N=41+23+96 = 160$	袋	160.0
	撤去 50tクレーン	$N=41+23+96 = 160$	袋	160.0
遮水シート	ブルーシート	$A=(9m+5m+21m) \times 5.0m^2/m = 175.00$	m2	175.0

[illegible]

[illegible]

[illegible][illegible]

[illegible]