

1. 数量集計表

徳長中央線3号橋

工種	種別	細 別	規 格	単位	数 量		合 計	計 上	備 考
					上部工	下部工			
構造物撤去工				式			1	1	
	旧橋上部工撤去工			式			1	1	
		縁切工(カッター工)	t=10.0cm	m	10.038	-	10.038	10.0	実数量計上
	構造物取り壊し工			式			1	1	
		アスファルト舗装版	機械施工	m3	1.458	0.25	1.708	1.71	実数量計上
		上部工取り壊し	機械施工	m3	2.372	-	2.372	2.37	実数量計上
			人力施工	m3	0.895	-	0.895	0.9	実数量計上
	運搬処理工			式			1	1	
		殻運搬・処分	Co殻						
			コンクリート取り壊し(機械施工)	m3	2.372	-	2.372	2.37	実数量計上
			コンクリート取り壊し(人力施工)	m3	0.895	-	0.895	0.9	実数量計上
		殻運搬・処分	As殻						
			アスファルト舗装版取り壊し	m3	1.458	0.25	1.708	1.71	実数量計上
	仮設工			式			1	1	
		大型土のう設置・撤去		袋	7.0	-	7	7	実数量計上
		小型土のう設置・撤去		袋	20.0	-	20	20	実数量計上
		遮水シート		m2	19.808	-	19.808	20	実数量計上
		水替ポンプ		供用日	5.0	-	5	5	実数量計上

1. 数量集計表

徳長中央線3号橋

工種	種別	細 別	規 格	単位	数 量		合 計	計 上	備 考
					上部工	下部工			
上部工架設工				式			1	1	
	新設上部工架設工			式			1	1	
		プレキャスト床版設置工	B2700×T150×L1000	枚	5.0	－	5.0	5	実数量計上
				t	1.013	－	1.013	1.01	実数量計上
		鉄筋工		kg	179	－	179	179	実数量計上
		モルタル充填工		m3	0.00003	－	0.00003	0.010	実数量計上
	支承設置工			式			1	1	
		支承設置		m	－	10.000	10.000	10.0	実数量計上
構造物復旧工				式			1	1	
	橋台嵩上げ工			式			1	1	
		コンクリート工		m3	－	0.740	0.740	0.74	実数量計上
		型枠工		m3	－	4.296	4.296	4.30	実数量計上
		差し筋アンカー工		kg	－	3.588	3.588	3.59	実数量計上
		コンクリート削孔工		孔	－	5	5	5	実数量計上
		モルタル充填工		m3	－	0.0003	0.0003	0.0003	実数量計上
		下地処理		m2	－	3.700	3.700	3.70	実数量計上
	アスファルト舗装復旧工			式			1	1	
		復旧工	アスファルト舗装	m2	－	5.000	5.000	5.00	実数量計上

1.1 上部工数量集計表

徳長中央線3号橋

工種	種別	細 別	規 格	単位	数量集計	合計	備考
構造物撤去工				式		1	
	旧橋上部工撤去工			式		1	
		縁切工(カッター工)	t=10.0cm	m	10.038	10.0	実数量計上
	構造物取り壊し工			式		1	
		アスファルト舗装版	機械施工	m3	1.46	1.458	実数量計上
		上部工取り壊し	機械施工	m3	2.372	2.372	実数量計上
			人力施工	m3	0.895	0.895	実数量計上
	運搬処理工			式		1	
		殻運搬・処分	Co殻	式			
			コンクリート取り壊し(機械施工)	m3	2.372	2.372	実数量計上
			コンクリート取り壊し(人力施工)	m3	0.895	0.895	実数量計上
		殻運搬・処分	As殻	式			
			アスファルト舗装版取り壊し	m3	1.458	1.458	実数量計上
	仮設工			式		1	
		大型土のう設置・撤去		袋	7.0	7	実数量計上
		小型土のう設置・撤去		袋	20.00	20	実数量計上
		遮水シート		m2	19.81	20	実数量計上
		泥水ポンプ		供用日	5.0	5	実数量計上
上部工架設工				式		1	
	新設上部工架設工			式		1	
		プレキャスト床版設置工	B2700×T150×L1000	枚	5.0	5	実数量計上
				t	1.013	1.013	実数量計上
		鉄筋工		kg	179	179	実数量計上
		モルタル充填工		m3	0.00003	0.00003	実数量計上
	支承設置工			式		1	
		支承設置		m	10.000	10.0	実数量計上

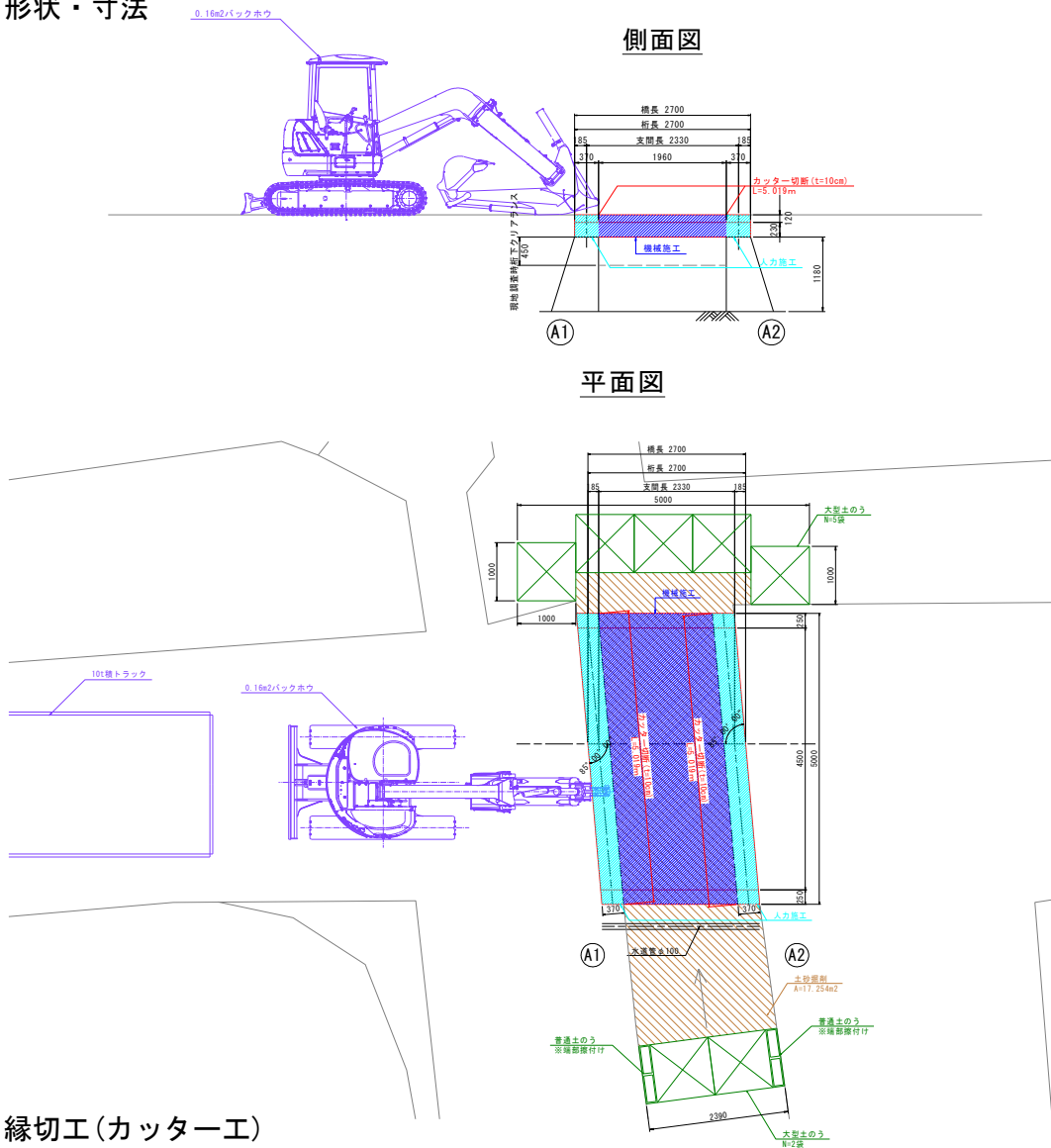
1.2 下部工数量集計表

徳長中央線3号橋

工種	種別	細 別	規 格	単位	箇所別数量集計		合計	備考
					A1橋台	A2橋台		
構造物復旧工				式			1	
	橋台嵩上げ工			式			1	
		コンクリート工		m3	0.370	0.370	0.740	実数量計上
		型枠工		m3	2.148	2.148	4.296	実数量計上
		差し筋アンカー工		kg	-	3.588	3.588	実数量計上
		コンクリート削孔工		孔	-	5.0	5	実数量計上
		モルタル充填工		m3	-	0.0003	0.0003	実数量計上
		下地処理		m2	1.850	1.850	3.70	実数量計上
	アスファルト舗装復旧工			式			1	
		復旧工		m2	2.500	2.500	5.0	実数量計上
構造物撤去工				式			1	
	構造物取り壊し工			式			1	
		アスファルト舗装版	機械施工	m3	0.125	0.125	0.250	実数量計上
	運搬処理工			式			1	
		殻運搬・処分	As殻	式			1	
			アスファルト舗装版取り壊し	m3	0.13	0.125	0.250	実数量計上

2. 旧橋上部工撤去

2.1 形状・寸法



2.2 縁切工(カッター工)

施工延長

$$t=10.0\text{cm} \quad L = 5.019 \times 2 = 10.038 \text{ m}$$

小計	=	10.038	m
----	---	--------	---

2.3 構造物取り壊し工(機械施工)

アスファルト舗装版取り壊し

t=120mm

$$\text{施工面積} \quad A = 2.700 \times 4.5 = 12.150 \text{ m}^2$$

小計	=	12.150	m ²
----	---	--------	----------------

$$\text{施工体積} \quad V = 12.150 \times 0.120 = 1.458 \text{ m}^3$$

小計	=	1.458	m ³
----	---	-------	----------------

上部工取り壊し

t=230mm

$$\begin{aligned} \text{上部工面積} \quad A &= 4.500 \times 1.960 = 8.820 \text{ m}^2 \\ A &= 0.250 \times 1.960 \times 2.0 = 0.980 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

小計	=	9.800	m ²
----	---	-------	----------------

$$\begin{aligned} \text{上部工体積} \quad V &= 8.820 \times 0.230 = 2.029 \text{ m}^3 \\ V &= 0.980 \times 0.350 = 0.343 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

小計	=	2.372	m ³
----	---	-------	----------------

2.4 構造物取り壊し工(人力施工)

上部工取り壊し

t=230mm

上部工面積	A	=	4.500	×	0.370	×	2.0	=	3.330	m ²		
	A	=	0.250	×	0.370	×	2.0	×	2.0	=	0.370	m ²
小計								=	3.700	m ²		

上部工体積	V	=	3.330	×	0.230	=	0.766	m ³
	V	=	0.370	×	0.350	=	0.130	m ³
小計						=	0.895	m ³

2.5 穀運搬・処分工

アスファルト舗装版

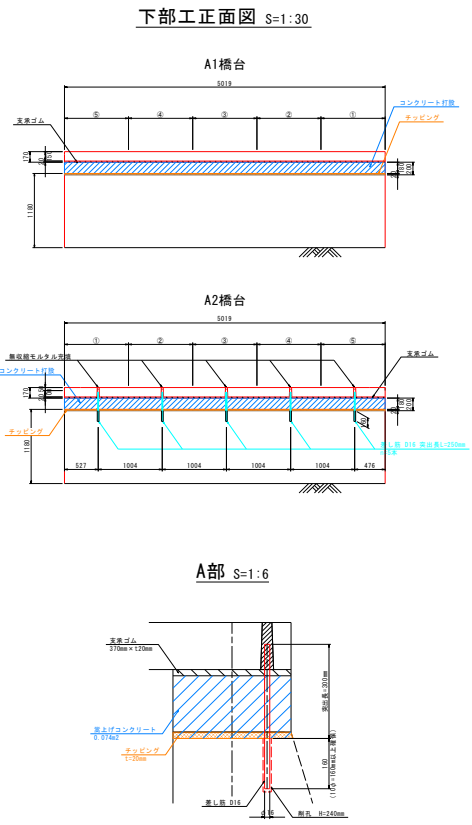
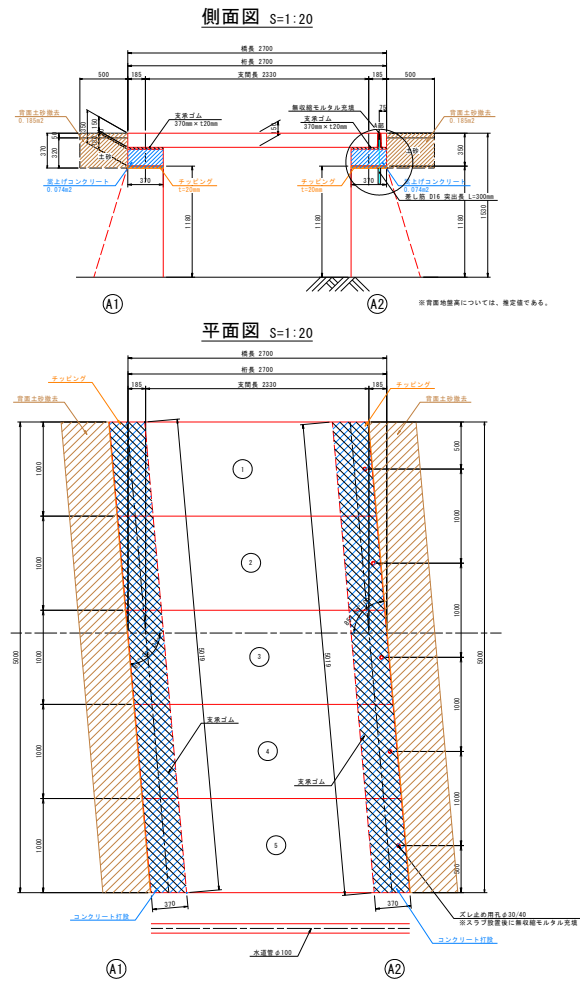
運搬体積	V	=	1.458	=	1.458	m ³
小計				=	1.458	m ³

コンクリート

運搬体積	V	=	2.372	+	0.895	=	3.267	m ³
小計						=	3.267	m ³

3. 橋台嵩上げ

3.1 形状・寸法



3.2 コンクリート工

嵩上げコンクリート打設

施工面積	A	=	CAD図より	=	0.0740	m2
			小計	=	0.074	m2

施工体積	V	=	0.074	×	5.000	×	2.0	=	0.740	m3	
								小計	=	0.740	m3

3.3 型枠工

正面	A	=	5.000	×	0.200	×	2.0	=	2.000	m2
背面	A	=	5.000	×	0.200	×	2.0	=	2.000	m2
右側面	A	=	0.370	×	0.200	×	2.0	=	0.148	m2
左側面	A	=	0.370	×	0.200	×	2.0	=	0.148	m2
小計								=	4.296	m3

3.4 差し筋アンカー工

SD345 D16 L=460mm

(0.460 × 5.000) × 1.560	=	3.588	kg
小計	=	3.588	kg

3.5 コンクリート削孔工

φ 26、L=170mm 下向き

削孔数

	=	5.0	孔
小計	=	5.0	孔

3.6 モルタル充填材

施工体積 $V = (0.026^2 - 0.016^2) \times \pi / 4 \times 0.170 \times 5$

	=	0.0003	m3
小計	=	0.0003	m3

3.7 下地処理

チップング t=20mm

施工面積 $A = 0.370 \times 5.000 \times 2.0$

	=	3.700	m2
小計	=	3.700	m2

施工体積 $V = 3.700 \times 0.020$

	=	0.074	m3
小計	=	0.074	m3

3.8 土砂床掘り工

背面土砂床掘り

施工面積 $A = 5.000 \times 0.500 \times 2.0$

	=	5.000	m2
小計	=	5.000	m2

施工体積 $V = 5.000 \times 0.320$

	=	1.600	m3
小計	=	1.600	m3

3.9 構造物取り壊し工(機械施工)

アスファルト舗装版取り壊し

施工面積 $A = 5.000 \times 0.500 \times 2.0$

	=	5.000	m2
小計	=	5.000	m2

施工体積 $V = 5.000 \times 0.050$

	=	0.250	m3
小計	=	0.250	m3

3.10 殻運搬・処分工

アスファルト舗装版

運搬体積 $V = 0.250$

	=	0.250	m3
小計	=	0.250	m3

3.11 土砂埋戻し工

施工体積 $V = 1.600$

	=	1.600	m3
小計	=	1.600	m3

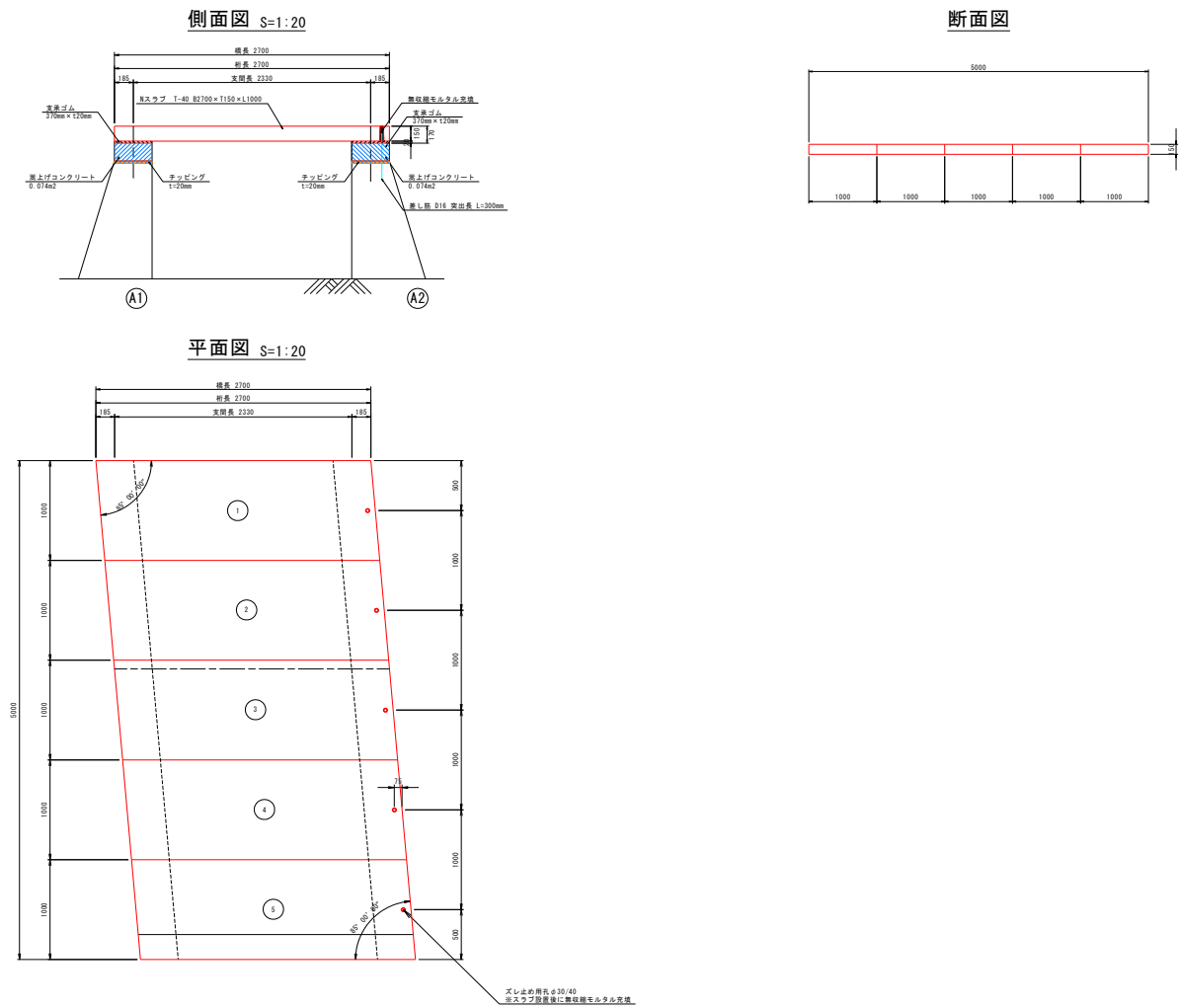
3.12 アスファルト舗装復旧工

施工面積 $A = 5.000 \times 0.500 \times 2.0$

	=	5.000	m2
小計	=	5.000	m2

4. 新設上部工架設

4.1 形状・寸法



4.2 プレキャスト床版設置工

コンクリートの設計基準強度 $\sigma_{ck}=35\text{N/mm}^2$
鉄筋コンクリート 単位体積重量 $\gamma_c=2.5\text{t/m}^3$

スラブ桁①～⑤	$V = 1.000 \times 2.700 \times 0.150$	$= 0.405$	m^3
小計	$= 0.405$	m^3	
コンクリート(総重量)	$W = 0.405 \times 2.500$	$= 1.013$	t
小計	$= 1.013$	t	
スラブ桁①～⑤	$1.000 \times 2.700 \times 0.150$	$= 5.000$	枚
小計	$= 5.000$	枚	

4.3 鉄筋工 SD295

単位:kg

鉄筋径	スラブ桁①～⑤	各鉄筋径毎の合計
D6	7.891	39.455
D10	6.760	33.8
D13	21.096	105.48
合計	35.747	178.735

4.4 モルタル充填工

H=150mm

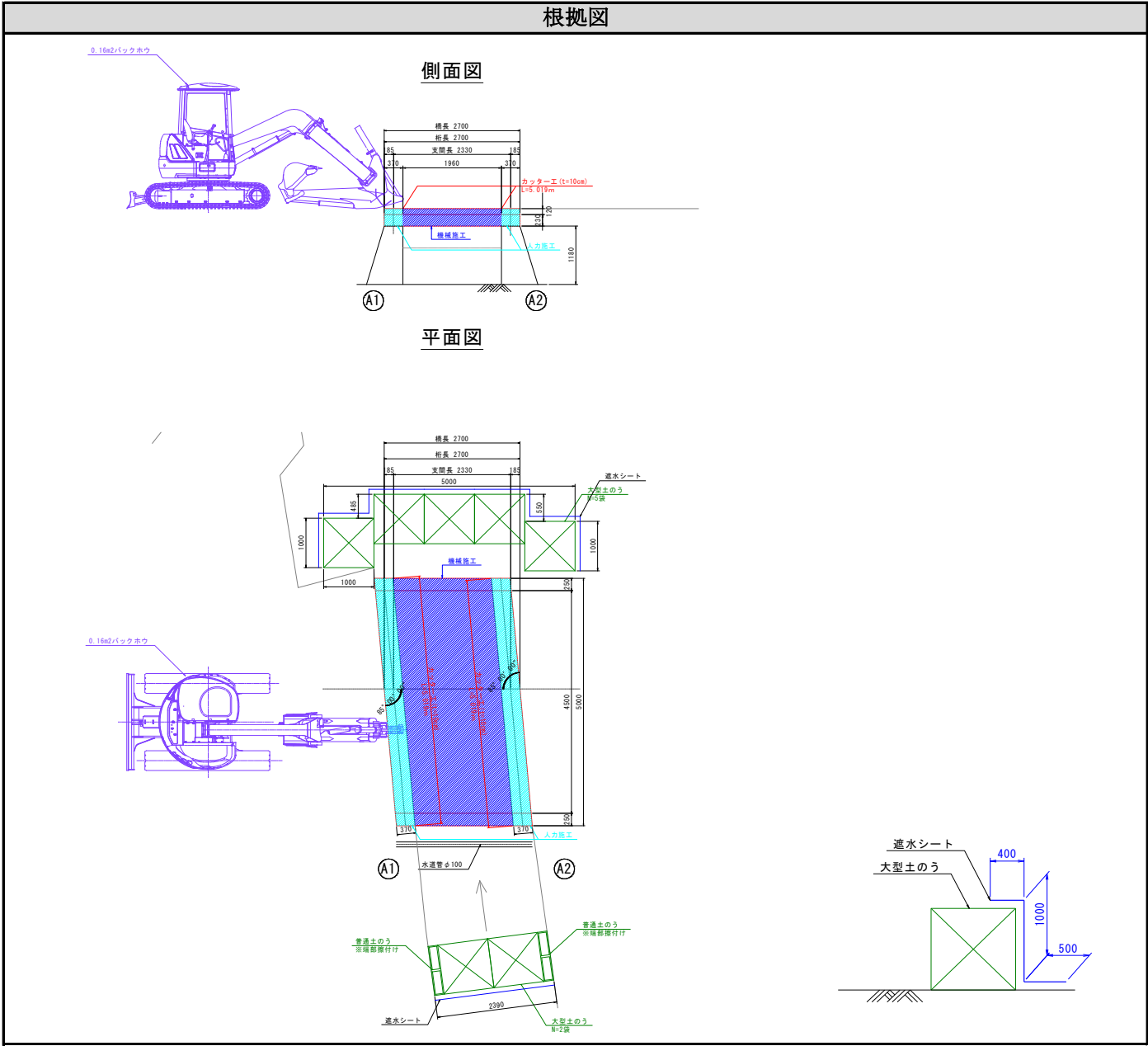
$$\begin{aligned}
 \text{施工体積 } V &= 1 / 3 \pi \times 0.020^2 \times 0.015 &= 0.00001 &\text{ m}^3 \\
 \text{(1箇所)} \\
 V &= 0.00001 \times 5.0 &= 0.00003 &\text{ m}^3 \\
 \text{小計} &= 0.00003 &\text{ m}^3
 \end{aligned}$$

4.5 支承設置工

支承ゴム 370mm × t20mm

$$\begin{aligned}
 \text{設置延長 } A &= 5.000 \times 2.0 &= 10.0 &\text{ m} \\
 \text{小計} &= 10.0 &\text{ m}
 \end{aligned}$$

5. 仮設工



5.1 土のう設置・撤去

大型土のう

A = 7.0

= 7.0 袋

小計 = 7.0 袋

小型土のう 1列=5段積

A = 5.0 × 4.000

= 20.0 袋

小計 = 20.0 袋

5.2 遮水シート

A = 1.900 x (2.390 + 5.000 + 1.000 + 1.000
+ 0.485 + 0.550)

= 19.808 m2

小計 = 19.808 m2

5.3 水替ポンプ

施工数量を日当り施工量で除した日数を計上。※プレキャスト床版の製作期間は含まない。

4.40	÷	5.0	=	5.0	供用日
小計			=	5.0	供用日