

上部工数量集計表

種 別：上部工

規格：

[illegible]

種別：上部工
ブロック：上部工
区分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
コンクリート σ _{ck} =30N/mm ²	$V=0.300*(0.5*(2.391+3.000)*2.000)+2.492*(0.5*0.314*0.018)+3.000*(0.5*0.248*0.013)=1.63$	1.6 m ³
鉄筋 D13、SD345	※配筋図参照 D13=104	104 kg
鉄筋 D22、SD345	※配筋図参照 D22=274	274 kg
型枠 鉄筋構造物	側面部(上流側) $A1=(2.000*0.300)+(0.5*0.314*0.018)+(0.5*0.248*0.013)=0.60$ 側面部(下流側) $A2=((2.000*0.300)+(0.5*0.314*0.018)+(0.5*0.248*0.013))*1.0455=0.63$ 底面部 $A3=(2.708*1.423)+(2.492*0.026)=3.92$ $A=0.60+0.63+3.92=5.15$	5.2 m ³
目地材 瀝性質板、t=10mm	A1橋台 $A1=0.320*2.391=0.77$ A2橋台 $A2=0.333*3.000=1.00$ $A=0.77+1.00=1.77$	1.8 m ²
架設支保工 くさび結合支保工、19.6kN以上29.4kN未満H=0.6以上1.2以下	CAD計測より $V=0.730*2.71=1.98$	2.0 空m ³

下部工数量集計表

種 別：作業土工

規格：

[illegible]

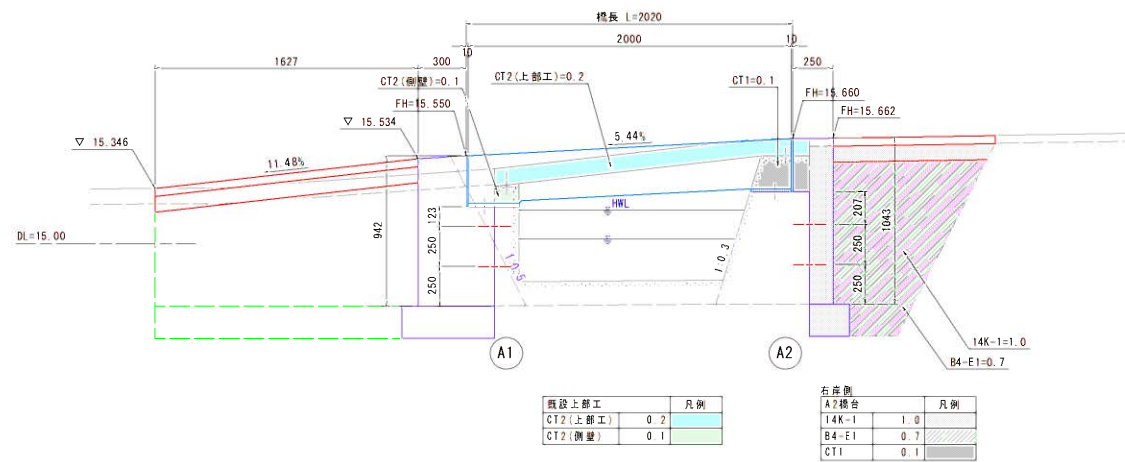
下部工計算書

種 別：作業土工
 ブロック：A2橋台
 区 分：

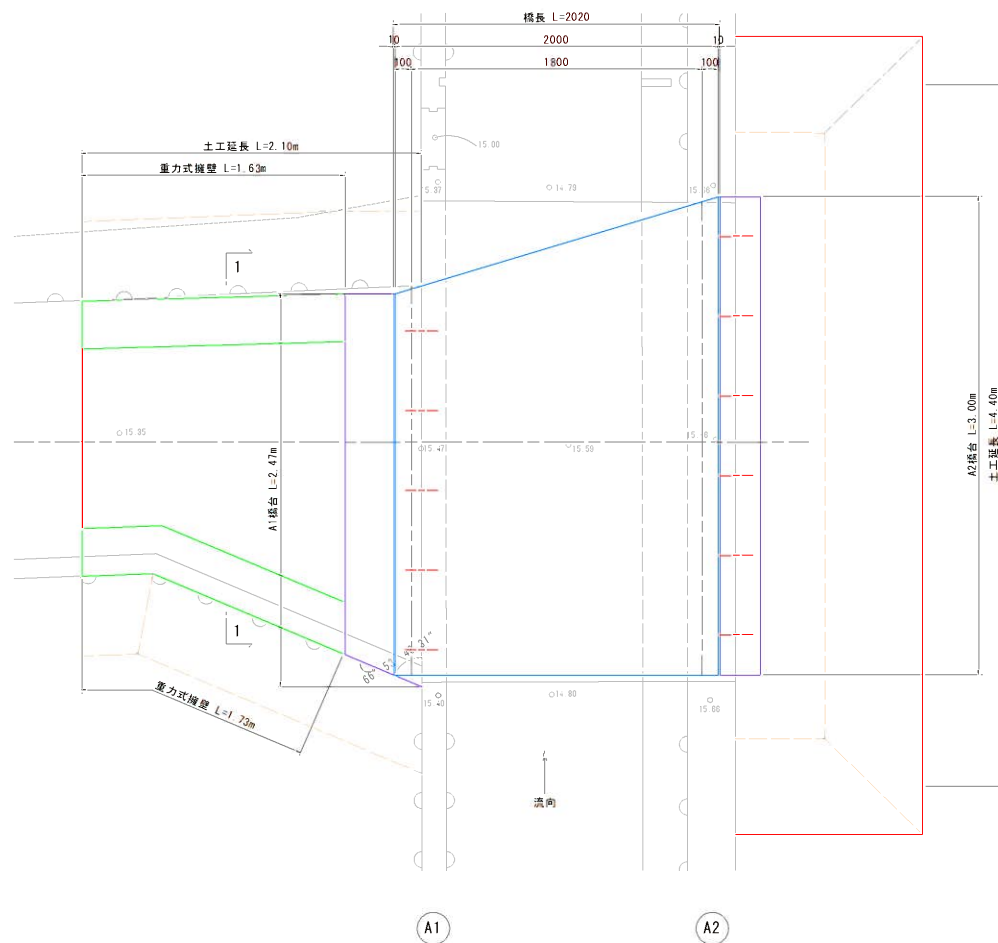
細別／規格	算 式 図	数 量
床掘り 土砂、14K-1	$V=1.0 \times 4.4=4.40$	4.4 m3
埋戻し 小規模、B4-E1	$V=0.7 \times 4.4=3.08$	3.1 m3
土砂運搬工 土砂(残土運搬)	$V=4.40-3.08 \times 1.111=0.98$	1.0 m3
残土処理工 土砂	$V=4.40-3.08 \times 1.111=0.98$	1.0 m3

種別：作業土工
ブロック：A2橋台
区分：

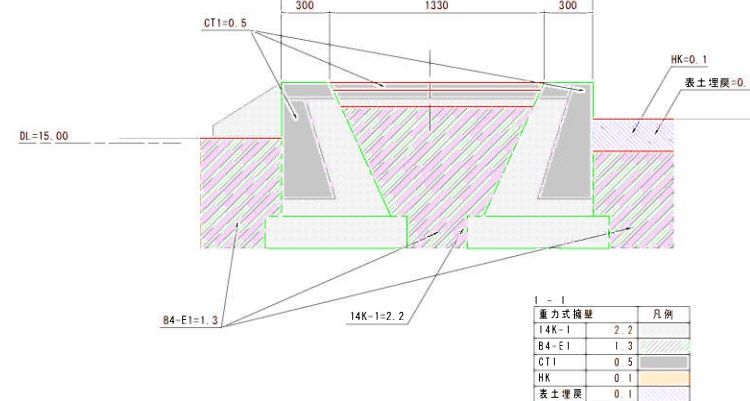
側 面 図 S=1:20



平面图 S=1:20



1 - 1 S=1:20



① 機械土工

区 分	記 号	土 質	備 考
片切盛削 H≦5.0m	94KH 96KH	土砂 軟着	人力係用機械盛削 H
オープン盛削 H≦5.0m	94K 96K	土砂 軟着	B又はB.D 大型ブリーカー
掘 削	14K-1 14K-2	土砂 H	リッパドーザー バックホウ
(床 掘)	16K	軟着	大型ブリーカー
表土切取	BK B4-A B4-B	H 土砂 H	1=20cm H2≦4.0m H1≧4.0m
埋 戻	B4-C B4-D B4-E1 B4-E2 Bcan	H 土砂 土 土 H	1.0m≦埋戻4.0 H1≦1m 土記以外(小規模) 土記以外(小規模) 埋戻しコンクリー
盛 土	路 床	BV1	土砂 平均値H≦4.0
		BV2	7.5≦平均値H≦9.4
		BV3	平均値H≦7.5
	歩 道	BV4	歩道盛土
		BV5	施工員H≦4.0
		BV6	7.5≦施工員H≦9.4
		BV7	施工員H≦7.5
	植 栽 土	BV9	H
		HM-1	土砂
	補強土	HM-2	砕石
切土法保護	NR4 NR6	土砂 軟着	

② 法匪整影

区 分	記 号	備 考
ブルドーフ	NK1	法勾配 2・0～3・0
盛土・面置形	NK2	法勾配 2・0～1・0
バグホウ 機械形	NK3	支保工使用(1) 粘土 10%
	NK4	支保工使用(2) 盛土
バグホウ 面置形	NK5	土質 砂質土・粘土状
	NK6	土質 粘性土・粘土状
	NK7	土質 砂質土・粘土状
機 械 切土整形	N23K	砂質土・粘性土
	N4K	礫質土
	N6K	軟土
人 力 面置形	N27H	土質(砂質土・礫質土)
	N28H	土質(粘性土・礫質土)
人力及び (※人力用機械 一次整形)	N33H	砂質土・粘性土
	N4H	礫質土
	N6H	軟土
基準整形	N1	土砂

③ 人力土工

区 分	記 号	備 考
切 削	04H	土 砂
	05H	岩塊, 玉石混り土
掘 削 (床 堀)	14H	土 砂
	15H	岩塊, 玉石混り土
盛 土 (埋 戻)	B4H	土 砂
	B5H	岩塊

④ 鋪裝工

舗装	W1	車道舗装(アスファルト)
----	----	--------------

⑤ 搬去工

舗装取壊し	HT1	車道部 $t=5\text{cm}$
コンクリート取壊し	CT1	無筋構造物
	CT2	鉄筋構造物

留意事項
※本図面は、点検調査および現地計測による寸法を記載したものであり、
施工に使用する場合には、当該部材寸法を再度現地計測すること。

南 国 市			
工事種別	工 事		号
国名名称	丸ノ坪橋 補修一般箇	橋長	図示
路線河川名	市通芝田線		
工事箇所	高知県 南国市 上野田		
設計種別		国 道 番 号	1
事務所名	南国市建設課道路改良係		3
会社名	株式会社 セイミツ		

下部工数量集計表

種 別：下部工
規 格：

細 別	規 格	単位	A1橋台	A2橋台	合 計	摘 要
コンクリート	18-8-40	m3	0.96	0.56	1.52	
型枠	無筋構造物	m2	2.86	4.13	6.99	
止め型枠	無筋構造物	m2	0.78	0.37	1.15	
基礎砕石	t=20cm、RC-40	m2	1.37	0.74	2.11	
支承ゴム	t20×B314×L2503/2410斜	式	1		1	
	t20×B248×L3000/2927斜 φ 50-3穴	式		1	1	
支承アンカー	SD345、D16、L=300	kg		1	1	
支承樹脂カプセル	D16用 φ 20*L130mm削孔含む	本		3	3	
樹脂カプセル	D13用 φ 16*L100mm削孔含む	本	10	12	22	
鉄筋	SD345、D13、L=200	kg	2	2	4	
チップング	厚2cm以下	m2	1.55	2.12	3.67	

下部工計算書

種 別：下部工
 ブロック：A1橋台
 区 分：

細別／規格	算 式／図	数 量
コンクリート 18-8-40	$V=0.388 \times 2.465=0.956$	0.96 m3
型枠 無筋構造物	背面側 $A1=0.926 \times 2.263=2.096$ 河川側 $A2=0.319 \times 2.391=0.763$ $A=2.096+0.763=2.859$	2.86 m2
止め型枠 無筋構造物 基礎砕石 t=20cm、RC-40	$A=0.388 \times 2=0.776$ CAD計測より $A=1.365$	0.78 m2 1.37 m2
支承ゴム t20×B314×L2503 /2410斜	N=1	1 式
樹脂カプセル D13用 削孔φ16、L=100含む	N=10	10 本
鉄筋 SD345、D13、L=200	D13単位重量：0.995kg/m $W=0.995 \times (0.200 \times 10)=1.99$	2 kg
チップング 厚2cm以下	CAD計測より $A=1.548$	1.55 m2

下部工計算書

種 別：下部工
ブロック：A2橋台
区 分：

細別／規格	算 式 図	数 量
コンクリート 18-8-40	$V=0.187 \times 3.000=0.561$	0.56 m3
型枠 無筋構造物	背面側 $A1=1.043 \times 3.000=3.129$ 河川側 $A2=0.334 \times 3.000=1.002$ $A=3.129+1.002=4.131$	4.13 m2
止め型枠 無筋構造物	$A=0.187 \times 2=0.374$	0.37 m2
基礎砕石 t=20cm、RC-40	CAD計測より $A=0.739$	0.74 m2
支承ゴム t20×B248×L3000 /2927斜 φ50-3 穴	N=1	1 式
支承アンカー SD345、D16、L=300	D16単位重量：1.56kg/m $W=1.560 \times 0.300 \times 3=1.4$	1 kg
支承樹脂カプセル D16用 削孔φ20、L=130含む	N=3	3 本
樹脂カプセル D13用 削孔φ16、L=100含む	N=12	12 本
鉄筋 SD345、D13、L=200	D13単位重量：0.995kg/m $W=0.995 \times (0.200 \times 12)=2.4$	2 kg
チップング 厚2cm以下	CAD計測より $A=2.120$	2.12 m2

下部工数量集計表

種 別：構造物取壊し工

規格：

[illegible]

下部工計算書

種 別：構造物取壊し工
 ブロック：橋台
 区 分：

細別／規格	算 式／図	数 量
コンクリート切断 15cm< t ≤30cm	$L=0.16+0.15+0.37+0.37=1.05$	1.1 m
コンクリート構造 物取壊し	$V=0.1*4.40=0.44$	0.4 m3
無筋構造物、CT1 コンクリート構造 物取壊し	既設上部工(上部工) $V1=0.2*3.00=0.60$	0.8 m3
鉄筋構造物、CT2	既設上部工(側壁) $V2=0.1*2.40=0.24$	
殻運搬	$V=0.60+0.24=0.84$	
無筋コンクリート 、機械積込、DID 区間無し	$V=0.1*4.40=0.44$	
殻処分	$V=0.1*4.40=0.44$	0.4 m3
無筋コンクリート 処分量		0.4 m3
殻運搬	既設上部工(上部工) $V1=0.2*3.00=0.60$	0.8 m3
鉄筋コンクリート 、機械積込、DID 区間無し	既設上部工(側壁) $V2=0.1*2.40=0.24$	
殻処分	$V=0.60+0.24=0.84$	
鉄筋コンクリート 処分量	既設上部工(上部工) $V1=0.2*3.00=0.60$	0.8 m3
	既設上部工(側壁) $V2=0.1*2.40=0.24$	
	$V=0.60+0.24=0.84$	

下部工数量集計表

種 別：舗装工

規格：

[illegible]

下部工計算書

種 別：舗装工
ブロック：A2橋台
区 分：

細別／規格	算 式／ 図	数 量
路盤工 RM-30、t=10cm	舗装工図 S=1:40 CAD計測より A=5.32	5.3 m2
表層 再生密粒度アスコン、t=5cm 舗装版切斷	CAD計測より A=5.32	5.3 m2
アスファルト舗装 版厚t=5cm	舗装版撤去工図 S=1:40 L=1.15+5.00+1.16+5.00=12.31 A=0.5*(1.15+1.16)*5.00=5.78	12.3 m
舗装版破碎 アスファルト舗装 版厚t=5cm	A=0.5*(1.15+1.16)*5.00=5.78	5.8 m2

下部工計算書

種 別：舗装工
ブロック：A2橋台
区 分：

細別／規格	算 式 図	数 量
殻運搬 舗装版破碎、機械 積込(小規模)、DI D区間無し 殻処分	$V=0.5 \times (1.15+1.16) \times 5.00 \times 0.05=0.29$	0.3 m3
As処分量	$V=0.5 \times (1.15+1.16) \times 5.00 \times 0.05=0.29$	0.3 m3

取合道路数量集計表

種 別：作業土工

規格：

[illegible]

取合道路計算書

種 別：作業土工
ブロック：取合道路
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
床掘り(掘削) 土砂、14K-1	$V=2.2 \times 2.10=4.62$	4.6 m3
埋戻し 小規模、B4-E1	$V=1.3 \times 2.10=2.73$	2.7 m3
表土切取 HK	$V=0.1 \times 2.10=0.21$	0.2 m3
表土埋戻 土砂運搬工 土砂(残土運搬)	$V=0.1 \times 2.10=0.21$ $V=4.62-2.73 \times 1.111=1.59$	0.2 m3 1.6 m3
残土処理工 土砂	$V=4.62-2.73 \times 1.111=1.59$	1.6 m3

取合道路数量集計表

種 別：擁壁工
規 格：

[illegible]

取合道路計算書

種 別：擁壁工
ブロック：重力式擁壁
区 分：

細別／規格	算 式 図	数 量
重力式擁壁 構造物単位(小型 擁壁)、擁壁平均 高=0.85m、18-8-4 0	上流側 重力式擁壁 $V1=0.5 \times (0.300+0.633) \times 0.74=0.345$ $V2=0.5 \times (0.300+0.660) \times 0.80=0.384$ $V3=0.5 \times (0.300+0.712) \times 0.93=0.471$ $V4=0.5 \times (0.345+0.384) \times 0.44+0.5 \times (0.384+0.471) \times 1.29=0.712$ 下流側 重力式擁壁 $V5=0.5 \times (0.300+0.633) \times 0.74=0.345$ $V6=0.5 \times (0.300+0.712) \times 0.93=0.471$ $V7=0.5 \times (0.345+0.471) \times 1.63=0.665$ 上流側+下流側 $V=0.712+0.665=1.377$	1.38 m3

取合道路数量集計表

種 別：舗装工
規 格：

[illegible]

取合道路計算書

種 別：舗装工
ブロック：取合道路
区 分：

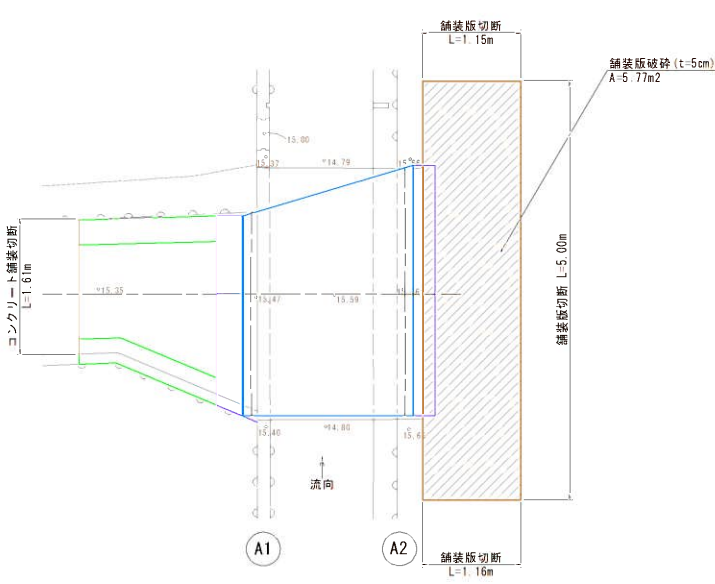
細別／規格	算 式 図	数 量
路盤工 RM-30、t=10cm	舗装工図 S=1:40 CAD計測より A=2.12	2.1 m2
表層 再生密粒度アスコン、t=5cm	CAD計測より A=2.12	2.1 m2

取合道路数量集計表

種 別：構造物取壊し工
規 格：[illegible]

取合道路計算書

種 別：構造物取壊し工
ブロック：取合道路
区 分：

細別／規格	算 式／ 図	数 量
コンクリート構造物取壊し	$V=0.5 \times 2.10 = 1.05$	
無筋構造物、CT1 殻運搬		1.1 m3
無筋コンクリート、機械積込、DID 区間無し 殻処分	$V=0.5 \times 2.10 = 1.05$	
無筋コンクリート 処分量 舗装版切断	$V=0.5 \times 2.10 = 1.05$	
コンクリート舗装 版厚 $t=10\text{cm}$	舗装版撤去工図 S=1:40  L=1.61	1.6 m