

数量総括表(1)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
箱型函渠工				式	1	
	本体工	現場打BOX	B2200×H1900	式	1	
	仮設工	足場工	単管、枠組	式	1	冬期養生あり
		支保工	パイプサポート、くさび結合	式	1	
	附帯工	張コンクリート	本体底板	式	1	本体一体施工
		防護柵工	Gr-C-2B	式	1	L=12.5m
	土工	床堀	土砂	m3	145	
		埋戻	土砂	m3	130	
		残土	土砂	m3	7	
河川工				式	1	
	護岸石積工(1)	練石積35cm +胴込コン7cm	5分積、裏コン15cm	式	1	阿矢谷川下流
	護岸石積工(2)	練石積35cm +胴込コン7cm	5分積、裏コン10cm	式	1	阿矢谷川上流
	護岸石積工(3)	練石積35cm +胴込コン7cm	4分積	式	1	支川右岸
	護岸石積工(4)	練石積35cm +胴込コン7cm	4分積	式	1	支川左岸
	河床工	張コンクリート工	t=20cm	式	1	支川河床
		布団籠工	15cm×50cm×120cm×4m m L=2.0m	枚	2	阿矢谷川河床
道路工				式	1	
	防護柵工	土中用	Gr-C-4E	m	6.0	
		コンクリート建込用	Gr-C-2B-S	m	8.4	阿矢谷川上流
		プレキャスト基礎	プレガードⅡ BC-1100	m	8.0	阿矢谷川上流
	舗装工	表層	密粒度アスコン 13F t=4cm	m2	62.9	
		上層路盤	粒度調整碎石 M-30 t=10cm	m2	64.4	
		下層路盤	再生碎石 RC-40 t=15cm	m2	65.9	凍上抑制層含む
仮設工				式	1	
	仮締切り	高密度ポリエチレン管	φ 1000ダブル管	m	33.0	
		大型土のう		袋	8	阿矢谷川
		土のう		袋	29	支川

数量総括表(2)

[illegible]

箱型函渠工

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
		1式当り
	<u>箱型函渠工</u>	
	ボックス部面積:a1	
(頂版)	$2.800 \times 0.300 = 0.840 \text{ m}^2$	
(側壁)	$0.300 \times 1.900 \times 2 = 1.140 \text{ m}^2$	
(ハンチ)	$1/2 \times 0.200 \times 0.200 \times 2 = 0.040 \text{ m}^2$	
(底版)	$2.800 \times 0.350 = 0.980 \text{ m}^2$	
	a1 = 3.000 m2	
	天端排水処理部面積:a2	
	$a2 = 1/2 \times 2.800 \times 0.028 = 0.039 \text{ m}^2$	
	地覆-(A)外面面積:a3	
	$a3 = 3.233 \times 1/2 \times (0.399 + 0.431) = 1.342 \text{ m}^2$	
	地覆-(A)内面面積:a4	
	$a4 = 3.233 \times 1/2 \times (0.397 + 0.429) = 1.335 \text{ m}^2$	
	ウイング-(A)外面面積:a5	
	$a5 = 2.100 \times 1/2 \times (1.050 + 2.471) = 3.697 \text{ m}^2$	
	ウイング-(A)内面面積:a6	
	$a6 = 1.869 \times 1/2 \times (1.050 + 2.315) = 3.145 \text{ m}^2$	
	ウイング-(B)外面面積:a7	
	$a7 = 2.200 \times 1/2 \times (1.050 + 2.495) = 3.900 \text{ m}^2$	
	ウイング-(B)内面面積:a8	
	$a8 = 2.431 \times 1/2 \times (1.050 + 2.647) = 4.494 \text{ m}^2$	

名 称	算 式	数 量
地覆-(B)外面面積:a9		
	$a9 = 3.233 \times 1/2 \times (0.366 + 0.398)$	= 1.235 m2
地覆-(B)内面面積:a10		
	$a10 = 3.233 \times 1/2 \times (0.368 + 0.400)$	= 1.241 m2
ウイング-(C)外面面積:a11		
	$0.778 \times 1/2 \times (1.350 + 2.915)$	= 1.659 m2
	$0.122 \times 1/2 \times (2.915 + 2.916)$	= 0.356 m2
	$a11$	= 2.015 m2
ウイング-(C)内面面積:a12		
	$0.778 \times 1/2 \times (1.350 + 2.915)$	= 1.659 m2
	$0.353 \times 1/2 \times (2.915 + 2.918)$	= 1.030 m2
	$a12$	= 2.689 m2
ウイング-(D)外面面積:a13		
	$0.653 \times 1/2 \times (1.650 + 2.950)$	= 1.502 m2
	$0.247 \times 1/2 \times (2.951 + 2.948)$	= 0.729 m2
	$a13$	= 2.231 m2
ウイング-(D)内面面積:a14		
	$0.653 \times 1/2 \times (1.650 + 2.950)$	= 1.502 m2
	$0.016 \times 1/2 \times (2.950 + 2.950)$	= 0.047 m2
	$a14$	= 1.549 m2
止水壁面積:a15		
	$a15 = 0.400 \times 0.750$	= 0.300 m2

名 称	算 式	数 量
コンクリート	(ボックス部) $(3.000 + 0.039) \times 5.773$	= 17.544
24-12-25BB	(〃) $3.000 \times 0.462 \times 2$	= 2.772
	(地覆-(A)) $1/2 \times (1.342 + 1.335) \times 0.400$	= 0.535
	(ウイング-(A)) $1/2 \times (3.697 + 3.145) \times 0.400$	= 1.368
	(〃 ハンチ) $1/2 \times 0.462 \times 0.400 \times 1.610$	= 0.149
	(ウイング-(B)) $1/2 \times (3.900 + 4.494) \times 0.400$	= 1.679
	(〃 ハンチ) $1/2 \times 0.462 \times 0.400 \times 1.910$	= 0.176
	(地覆-(B)) $1/2 \times (1.235 + 1.241) \times 0.400$	= 0.495
	(ウイング-(C)) $1/2 \times (2.015 + 2.689) \times 0.400$	= 0.941
	(〃 ハンチ) $1/2 \times 0.462 \times 0.400 \times 2.332$	= 0.215
	(ウイング-(D)) $1/2 \times (2.231 + 1.549) \times 0.400$	= 0.756
	(〃 ハンチ) $1/2 \times 0.462 \times 0.400 \times 1.657$	= 0.153
	(止水壁) 0.300×4.464	= 1.339
	(上流側箱 抜控除) $-1/4 \times \pi \times 0.180^2 \times 0.400 \times 5$	= -0.051
	(下流側箱 抜控除) $-1/4 \times \pi \times 0.180^2 \times 0.400 \times 3$	= -0.031
	合計 =	28.040
		28.0 m³

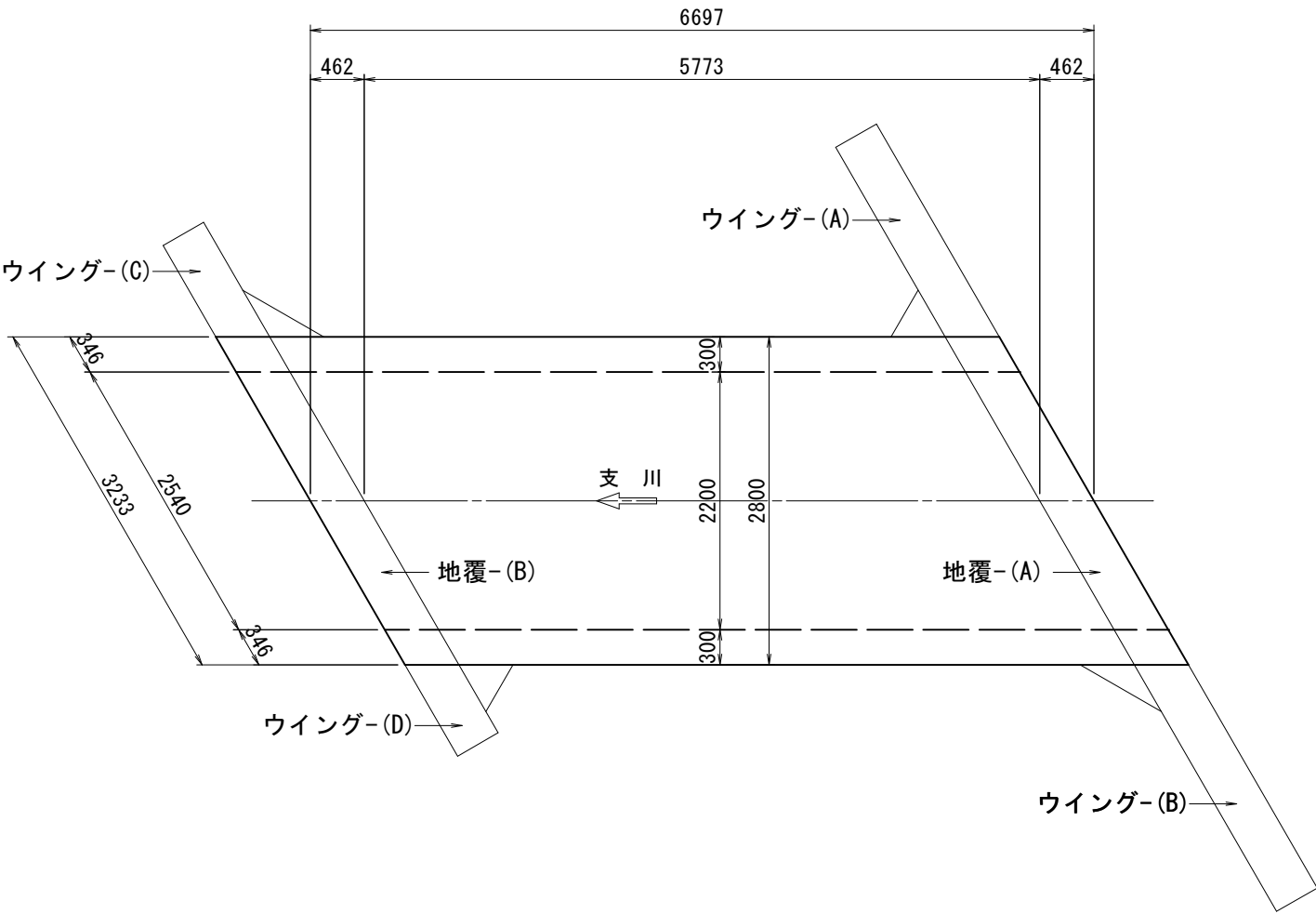
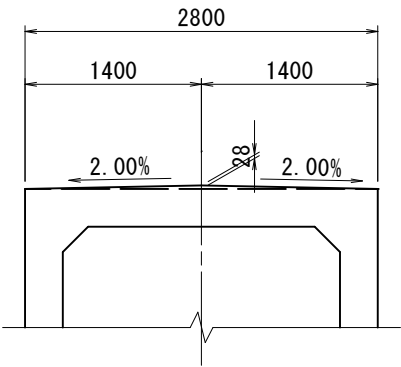
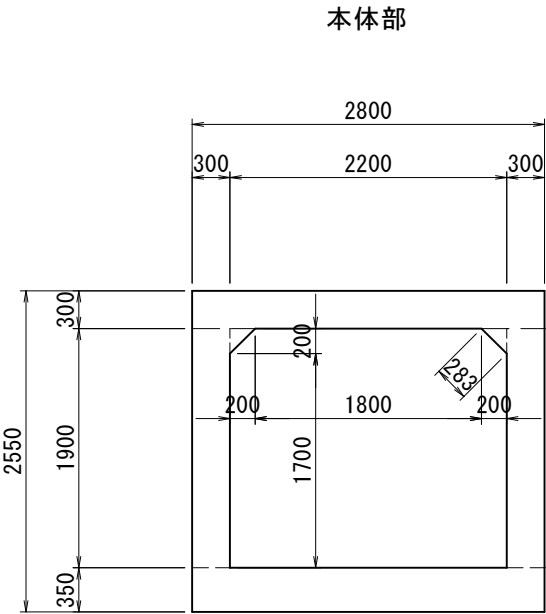
名 称	算 式	数 量
型 枠	(ボックス部外面) $2.550 \times 5.773 \times 2$	= 29.442
	(〃 上流端) $1/2 \times (0.478 + 0.632) \times 0.462$	= 0.256
	(〃 上流端) $1/2 \times (0.486 + 0.332) \times 0.462$	= 0.189
	(〃 内面) $(1.700 \times 2 + 0.283 \times 2 + 1.800) \times 6.697$	= 38.615
	(〃 内面張コ ン除) $-1/2 \times (0.295 + 0.027) \times 6.697$	= -1.078
	(〃 内面張コ ン除) $-1/2 \times (0.345 + 0.077) \times 6.697$	= -1.413
	(〃 端部) $\begin{matrix} a1 \\ \text{斜率} \end{matrix} 3.000 \times 1.1547 \times 2$	= 6.928
	(地覆-(A)) $\begin{matrix} a3 \\ a4 \end{matrix} 1.342 + 1.335$	= 2.677
	(ウイング-(A)) $\begin{matrix} a5 \\ a6 \end{matrix} 3.697 + 3.145$	= 6.842
	(〃 端部) 1.050×0.400	= 0.420
	(〃 下面) $1/2 \times (2.524 + 2.246) \times 0.400$	= 0.954
	(〃 ハンチ) 0.462×1.610	= 0.744
	(〃 ハンチ) $1/2 \times 0.462 \times 0.400$	= 0.092
	(〃 ハンチ除) $-0.462 \times 1.610 \times 2$	= -1.488
	(ウイング-(B)) $\begin{matrix} a7 \\ a8 \end{matrix} 3.900 + 4.494$	= 8.394
	(〃 端部) 1.050×0.400	= 0.420
	(〃 下面) $1/2 \times (2.644 + 2.922) \times 0.400$	= 1.113
	(〃 ハンチ) 0.800×1.910	= 1.528
	(〃 ハンチ) $1/2 \times 0.462 \times 0.400$	= 0.092
	(〃 ハンチ除) $-0.462 \times 1.910 \times 2$	= -1.765
	(地覆-(B)) $\begin{matrix} a9 \\ a10 \end{matrix} 1.235 + 1.241$	= 2.476
	(ウイング-(C)) $\begin{matrix} a11 \\ a12 \end{matrix} 2.015 + 2.689$	= 4.704
	(〃 端部) 1.350×0.400	= 0.540
	(〃 下面) 1.741×0.400	= 0.696
	(〃 ハンチ) 0.800×2.332	= 1.866
	(〃 ハンチ) $1/2 \times 0.462 \times 0.400$	= 0.092
	(〃 ハンチ除) $-0.462 \times 2.332 \times 2$	= -2.155

名 称	算 式	数 量
	a13 a14 (ウイング-D) 2.231+1.549 (" 端部) 1.650×0.400 (" 下面) 1.461×0.400 (" ハッチ) 0.462×1.657 (" ハッチ) 1/2×0.462×0.400 (" ハッチ控除) -0.462×1.657×2 (止水壁) (4.464+0.400)×0.750×2 合計 = 112.828 113 m²	

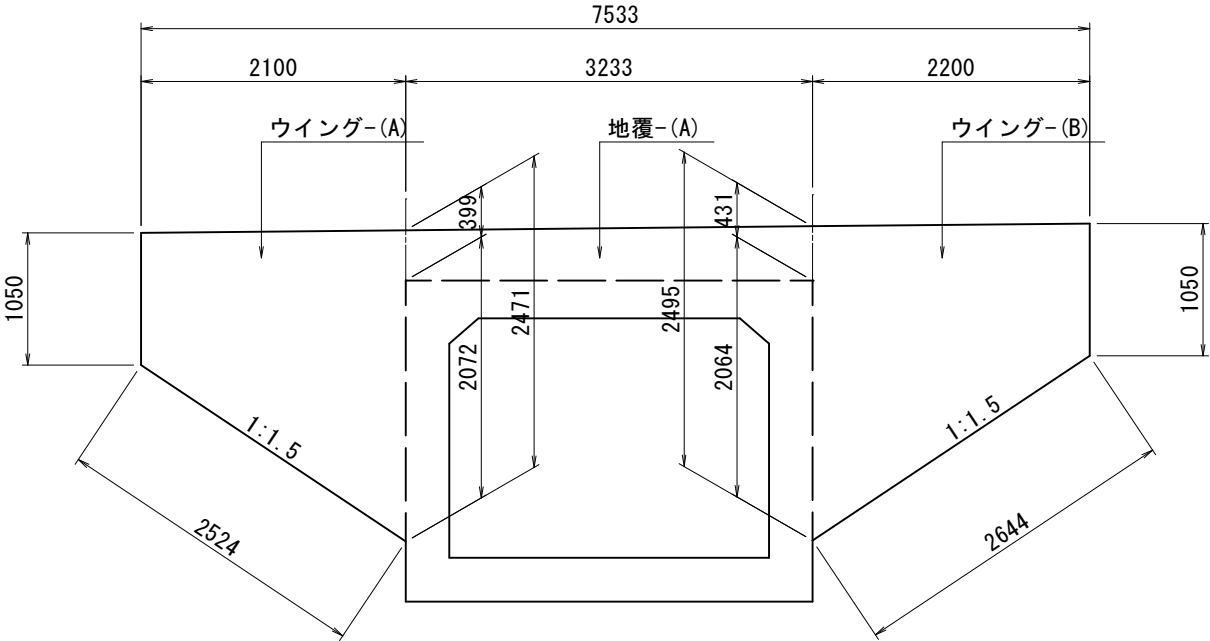
名 称	算 式	数 量																		
均しコンクリート	(面積)																			
18-8-40BB	$3.000 \times 6.351 = 19.053$																			
	$4.664 \times 0.600 = 2.798$																			
	合計 = 21.851	21.9 m ²																		
	(体積)																			
	$3.000 \times 6.351 \times 0.100 = 1.905$																			
	$4.664 \times 0.600 \times 0.100 = 0.280$																			
	合計 = 2.185	2.19 m ³																		
均しコン型枠	$(6.351 \times 2 + 3.464) \times 0.100 = 1.617$																			
	$(4.664 + 0.600) \times 0.100 \times 2 = 1.053$																			
	合計 = 2.670	2.7 m ²																		
鉄 筋	配筋図参照																			
SD345	単位 : kg <table><tr><td></td><td colspan="2">鉄筋重量</td></tr><tr><td>D25</td><td>166</td><td rowspan="4">1,368</td></tr><tr><td>D22</td><td>291</td></tr><tr><td>D19</td><td>122</td></tr><tr><td>D16</td><td>789</td></tr><tr><td>D13</td><td>1,512</td><td>1,512</td></tr><tr><td>合 計</td><td>2,880</td><td>2,880</td></tr></table>		鉄筋重量		D25	166	1,368	D22	291	D19	122	D16	789	D13	1,512	1,512	合 計	2,880	2,880	
	鉄筋重量																			
D25	166	1,368																		
D22	291																			
D19	122																			
D16	789																			
D13	1,512	1,512																		
合 計	2,880	2,880																		

箱型函渠工

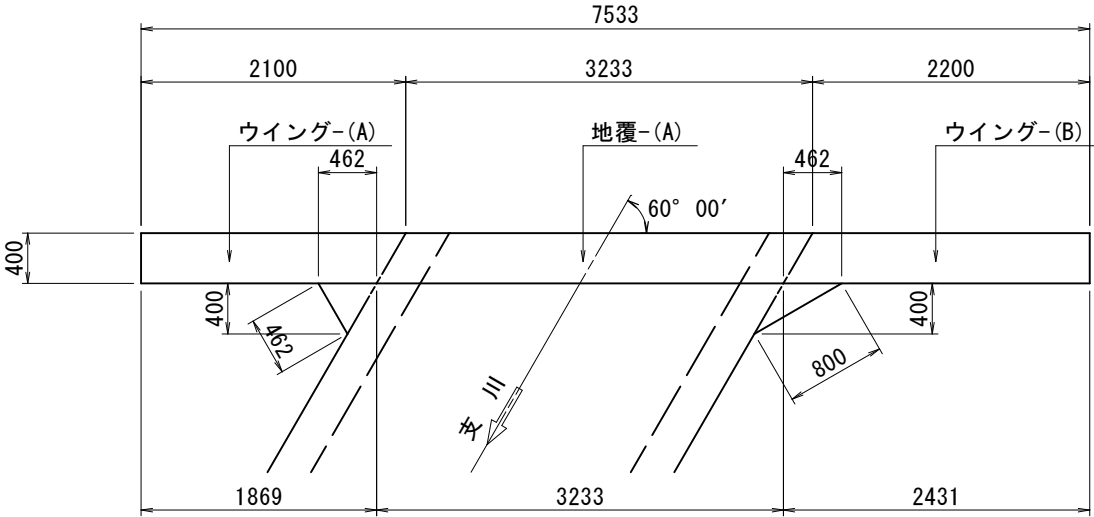
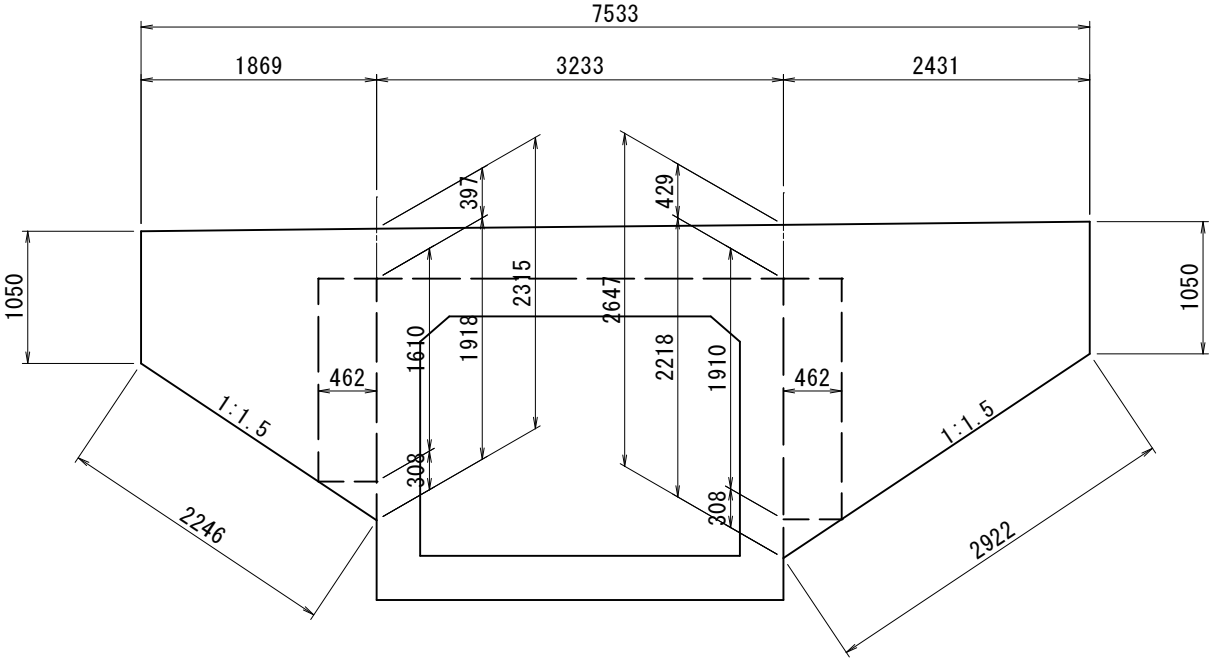
天端排水勾配



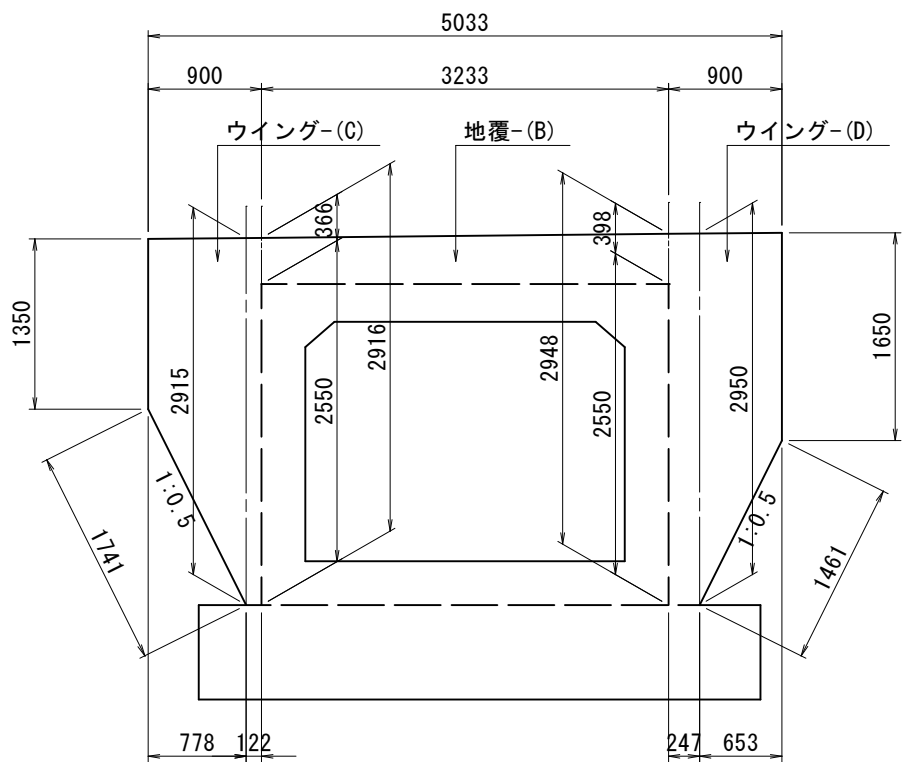
支川上流側外面図



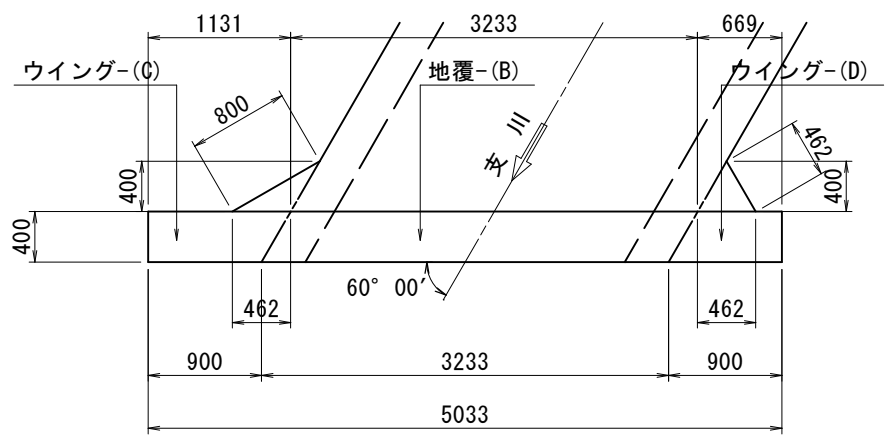
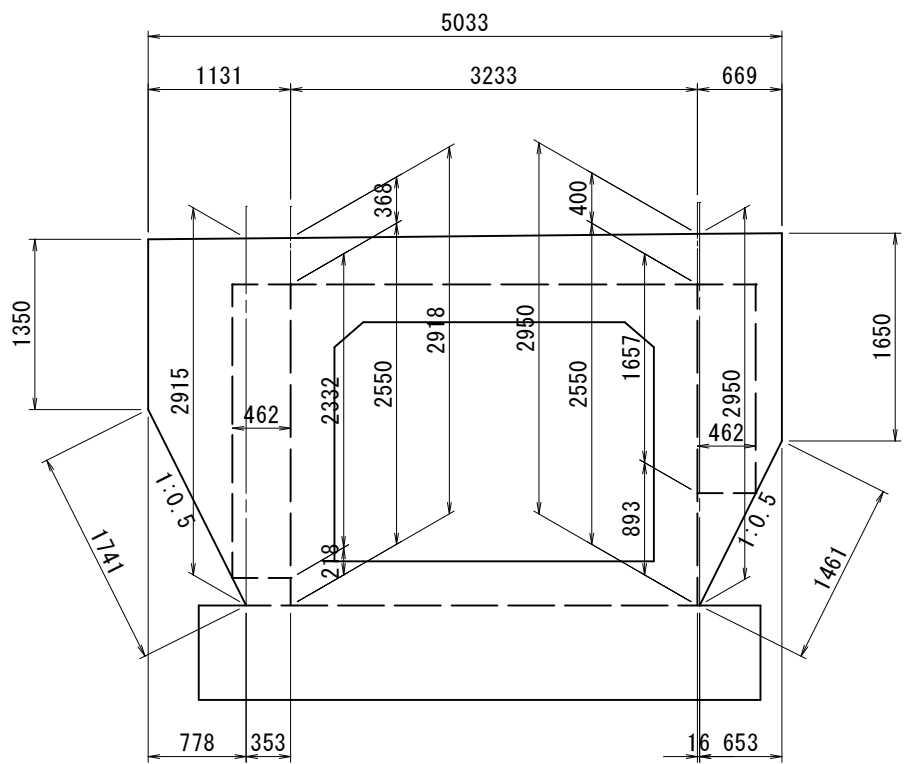
支川上流側内面図



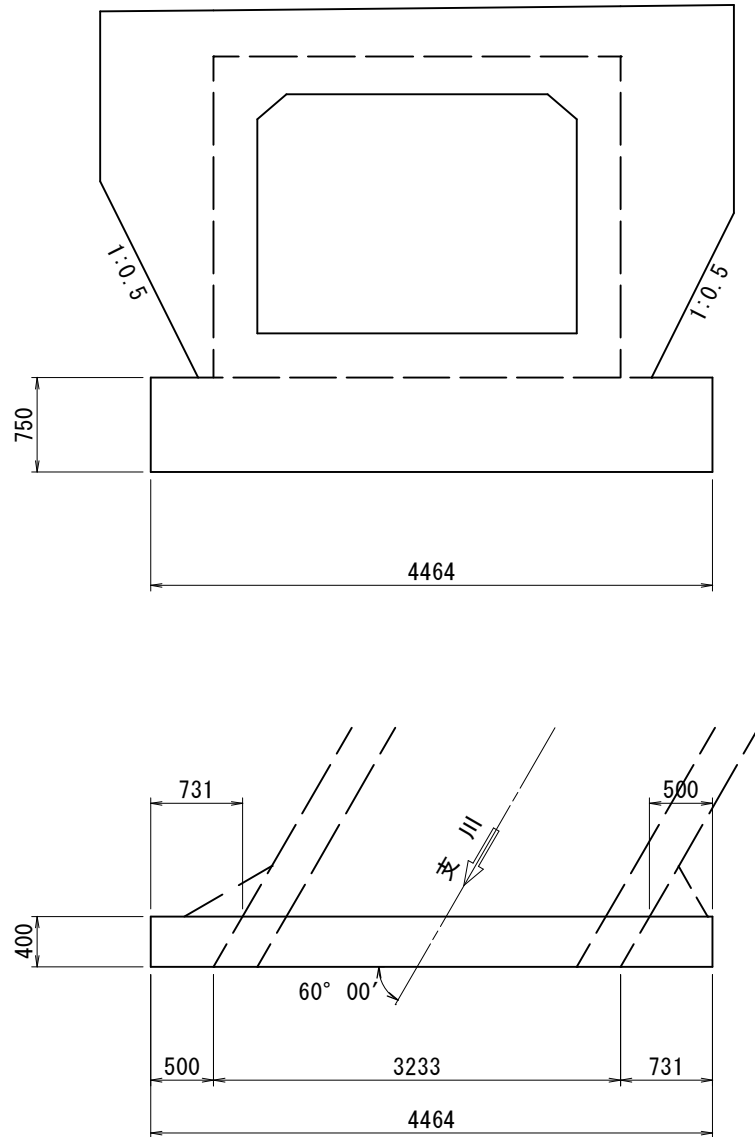
支川下流側外面図



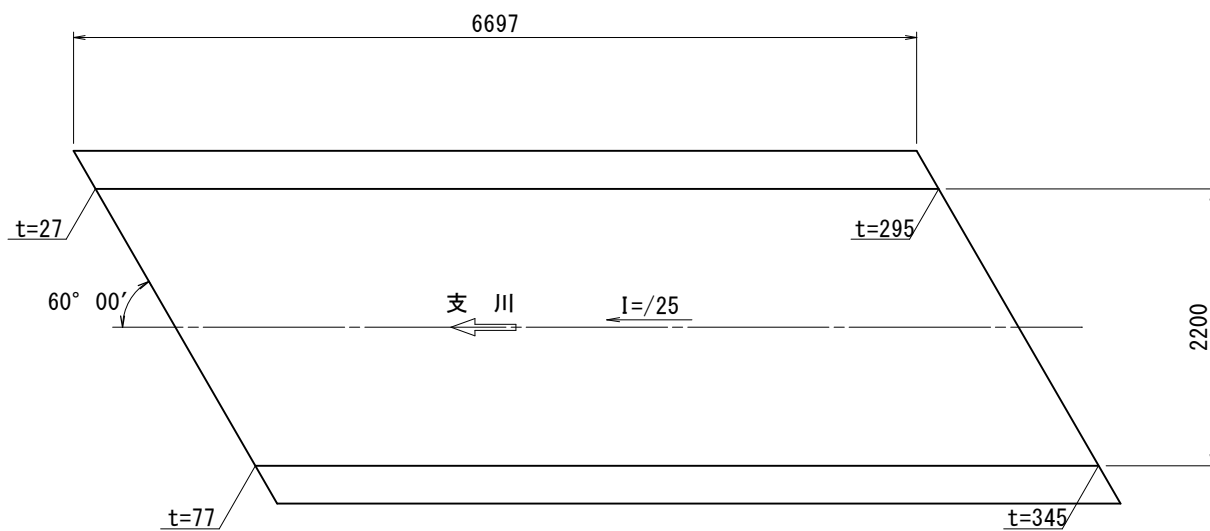
支川下流側内面図



止水壁

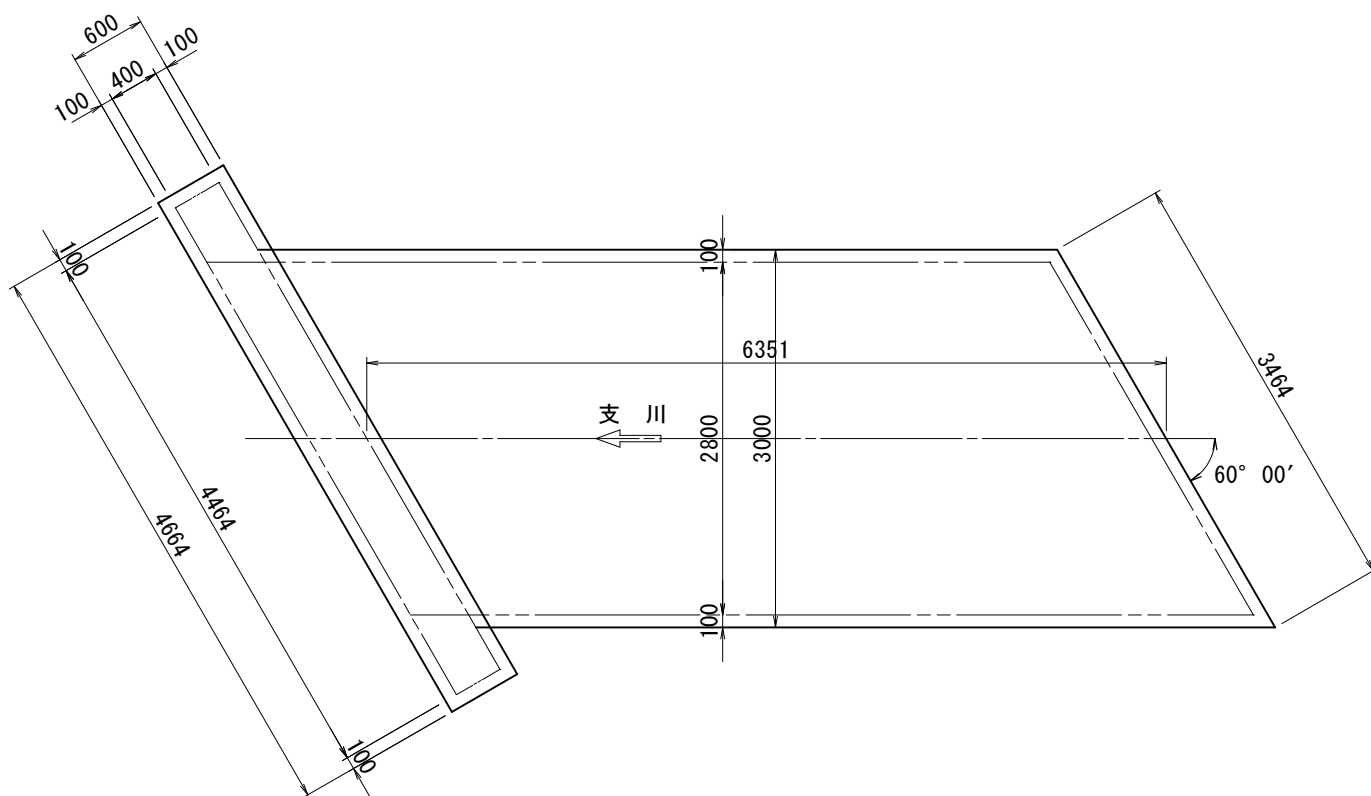


張コンクリート厚



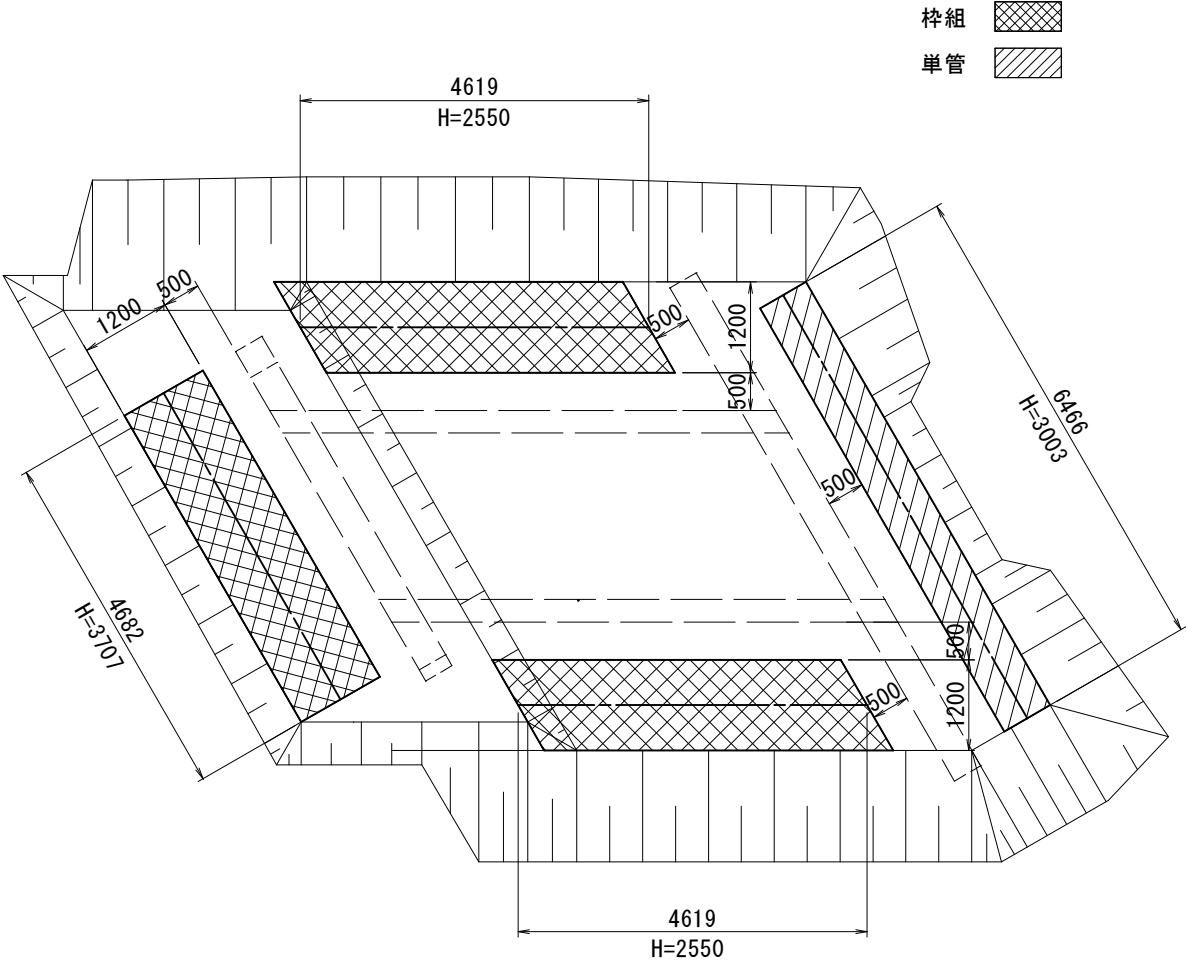
平均厚 $t = 1/4 \times (295 + 345 + 27 + 77) = 186$

均しコンクリート



名 称	算 式	数 量
足 場 工	单 管	
	3.003×6.466 = 19.417	19 掛 m^2
	枋 組	
	$2.550 \times 4.619 \times 2$ = 23.557	
	3.707×4.682 = 17.356	
	合計 = 40.913	41 掛 m^2

足場工



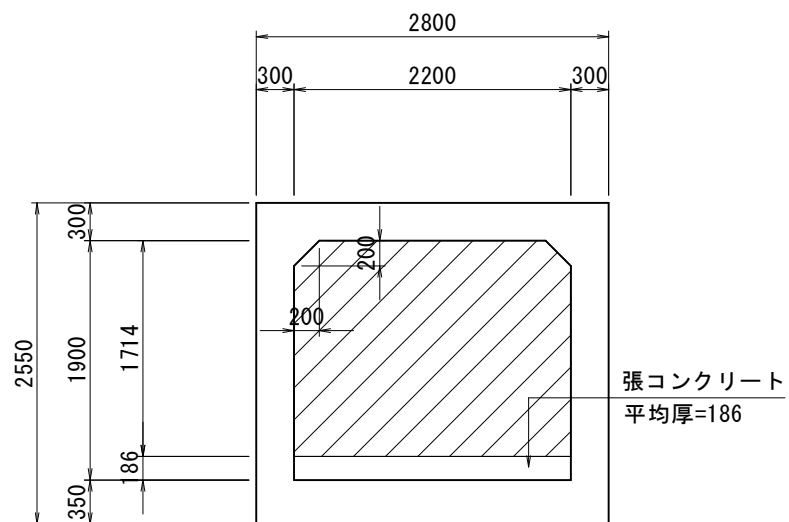
名 称	算 式	数 量
支 保 工	ボックス部面積:a16 $a16= 2.200 \times 1.714 - 1/2 \times 0.200 \times 0.200 \times 2 = 3.731 \text{ m}^2$ ウイング [*] -(A)外面面積:a17 $a17= 2.100 \times 1/2 \times (0.478 + 1.878) = 2.474 \text{ m}^2$ ウイング [*] -(A)内面面積:a18 $a18= 1.869 \times 1/2 \times (0.632 + 1.878) = 2.346 \text{ m}^2$ ウイング [*] -(B)外面面積:a19 $a19= 2.200 \times 1/2 \times (0.486 + 1.953) = 2.683 \text{ m}^2$ ウイング [*] -(B)内面面積:a20 $a20= 2.431 \times 1/2 \times (0.332 + 1.953) = 2.777 \text{ m}^2$ ウイング [*] -(C)外面面積:a21 $a21= 1/2 \times 0.778 \times 1.557 = 0.606 \text{ m}^2$ ウイング [*] -(C)内面面積:a22 $a22= 1/2 \times 0.778 \times 1.557 = 0.606 \text{ m}^2$ ウイング [*] -(D)外面面積:a23 $a23= 1/2 \times 0.653 \times 1.307 = 0.427 \text{ m}^2$ ウイング [*] -(D)内面面積:a24 $a24= 1/2 \times 0.653 \times 1.307 = 0.427 \text{ m}^2$	

名 称	算 式	数 量
平均コンクリート厚		
ボックス部		
	$t = (2.800 \times 0.300 + 1/2 \times 2.800 \times 0.028) \div 2.800 = 0.314 \text{ m}$ → パイプサポート40kN/m²以下 (コンクリート厚$t \leq 120\text{cm}$)	
地覆-(A)部		
	$t = 1/2 \times (1.342^{a3} + 1.335^{a4}) \div 3.233 + 0.300 = 0.714 \text{ m}$ → パイプサポート40kN/m²以下 (コンクリート厚$t \leq 120\text{cm}$)	
ウイング-(A)部		
	$t = 1/2 \times (3.697^{a5} + 3.145^{a6}) \div \{1/2 \times (2.100 + 1.869)\} = 1.724 \text{ m}$ → パイプサポート40kN/m²を超え60kN/m²以下 (コンクリート厚$120\text{cm} < t \leq 190\text{cm}$)	
ウイング-(B)部		
	$t = 1/2 \times (3.900^{a7} + 4.494^{a8}) \div \{1/2 \times (2.200 + 2.431)\} = 1.813 \text{ m}$ → パイプサポート40kN/m²を超え60kN/m²以下 (コンクリート厚$120\text{cm} < t \leq 190\text{cm}$)	
地覆-(B)部		
	$t = 1/2 \times (1.235^{a9} + 1.241^{a10}) \div 3.233 + 0.300 = 0.683 \text{ m}$ → パイプサポート40kN/m²以下 (コンクリート厚$t \leq 120\text{cm}$)	
ウイング-(C)部		
	$t = 1/2 \times (1.350 + 2.915) = 2.133 \text{ m}$ → くさび結合40kN/m²を超え80kN/m²以下 (コンクリート厚$120\text{cm} < t \leq 250\text{cm}$)	
ウイング-(D)部		
	$t = 1/2 \times (1.650 + 2.950) = 2.300 \text{ m}$ → くさび結合40kN/m²を超え80kN/m²以下 (コンクリート厚$120\text{cm} < t \leq 250\text{cm}$)	

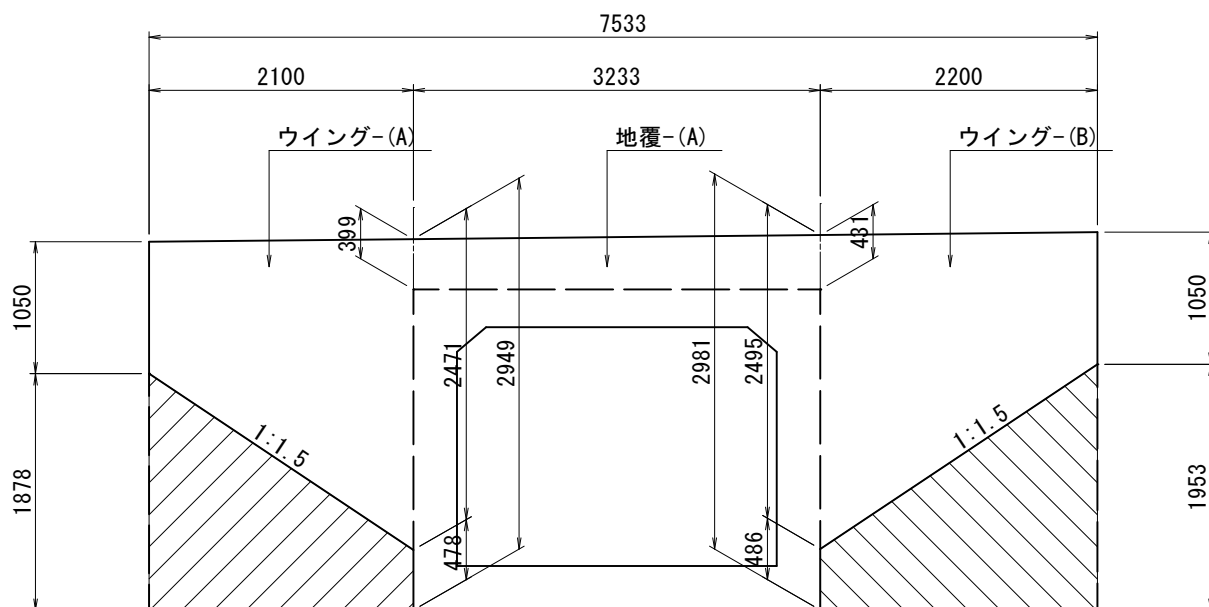
名 称	算 式	数 量
	パイプサポート40kN/m2以下 (コンクリート厚 $t \leq 120\text{cm}$) (ボックス部、地覆部(A)、地覆部(B)) $\overset{a16}{3.731} \times 6.697$ = 24.987	25.0 空 m^3
	パイプサポート40kN/m2を超え60kN/m2以下 (コンクリート厚 $120\text{cm} < t \leq 190\text{cm}$) (ウイング-(A)) $\overset{a17}{1/2} \times (\overset{a18}{2.474} + 2.346) \times 0.400$ = 0.964 (ウイング-(B)) $\overset{a19}{1/2} \times (\overset{a20}{2.683} + 2.777) \times 0.400$ = 1.092 合計 = 2.056	2.1 空 m^3
	くさび結合40kN/m2を超え80kN/m2以下 (コンクリート厚 $120\text{cm} < t \leq 250\text{cm}$) (ウイング-(C)) $\overset{a21}{1/2} \times (\overset{a22}{0.606} + 0.606) \times 0.400$ = 0.242 (ウイング-(D)) $\overset{a23}{1/2} \times (\overset{a24}{0.427} + 0.427) \times 0.400$ = 0.171 合計 = 0.413	0.4 空 m^3
張コンクリート 24-12-25BB	$2.200 \times 0.186 \times 6.697$ = 2.740	2.74 m^3
張コン型枠	$1/2 \times (0.295 + 0.345) \times 2.200 \times \overset{\text{斜率}}{1.1547}$ = 0.813 $1/2 \times (0.027 + 0.077) \times 2.200 \times \overset{\text{斜率}}{1.1547}$ = 0.132 合計 = 0.945	0.9 m^2

支保工

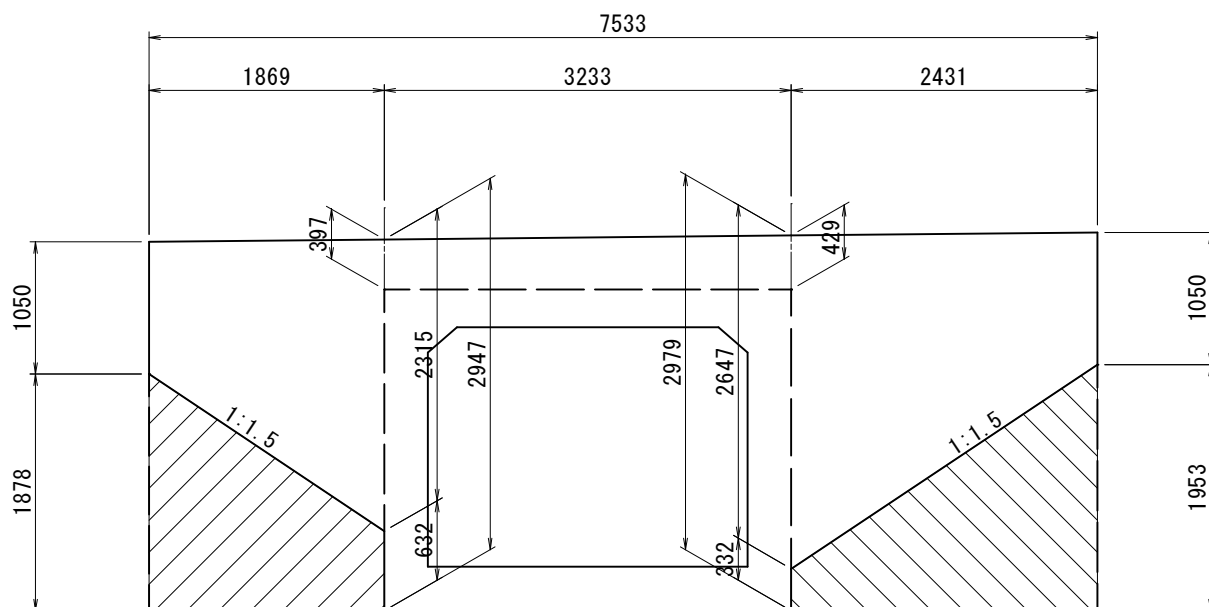
本体部



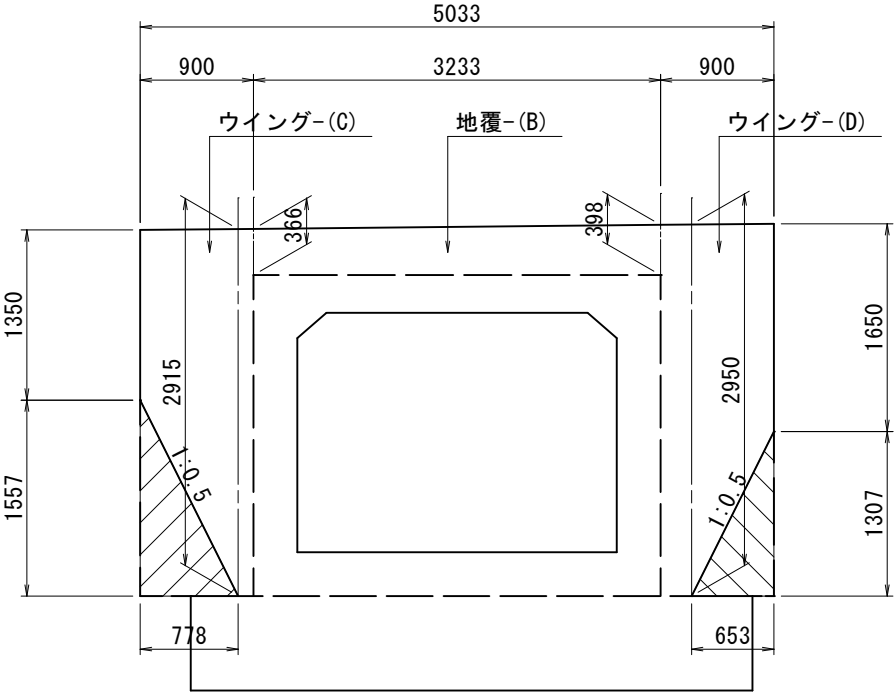
支川上流側外面図



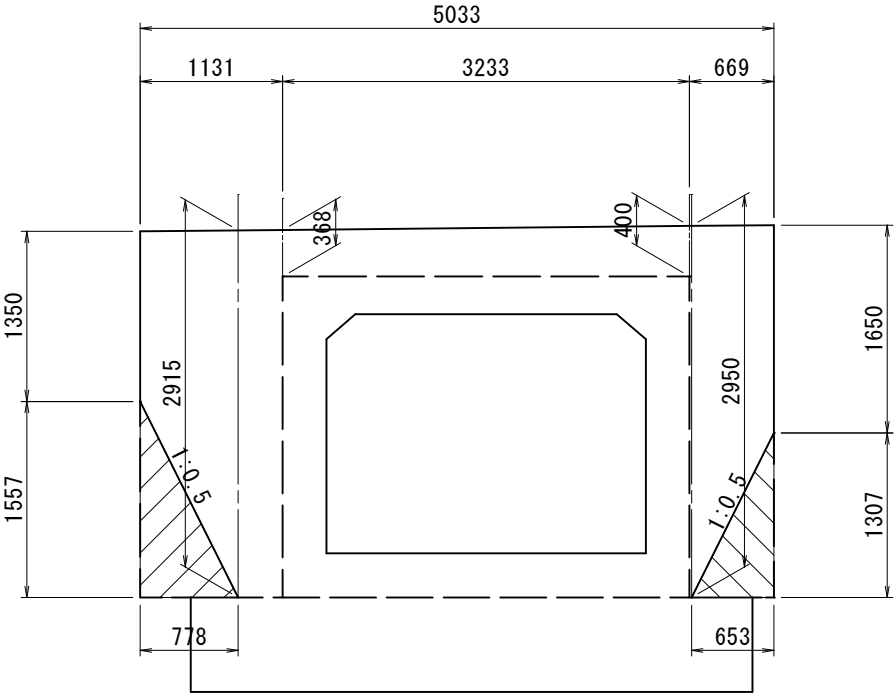
支川上流側内面図



支川下流側外面図



支川下流側内面図



防護柵工

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>防護柵工</u> <u>支川上流側</u>	1式当り
ガードレール Gr-C-2B	$2.000 \times 2 + 1.267 \times 2 + 0.500 \times 2 = 7.534$	7.5 m
ガードレール 基礎工	= 5	5 箇所

名 称	算 式	数 量
	<u>支川下流側</u>	
ガードレール Gr-C-2B	$2.000 \times 2 + 0.500 \times 2 = 5.000$	5.0 m
ガードレール 基礎工	$= 3$	3 箇所

ガードレール基礎工

10箇所当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
円形空洞型枠 φ 180×400	$0.400 \times 10 = 4.000$	10箇所当り 4.0 m
ブロンアスファルト	$\frac{1}{4} \times \pi \times (0.180^2 - 0.1143^2) \times 0.050 \times 2 \times 10 = 0.015$	0.02 m ³
砂	$\frac{1}{4} \times \pi \times (0.180^2 - 0.1143^2) \times 0.300 \times 10 = 0.046$	0.05 m ³

雪寒仮囲い工

1式当り

[illegible]

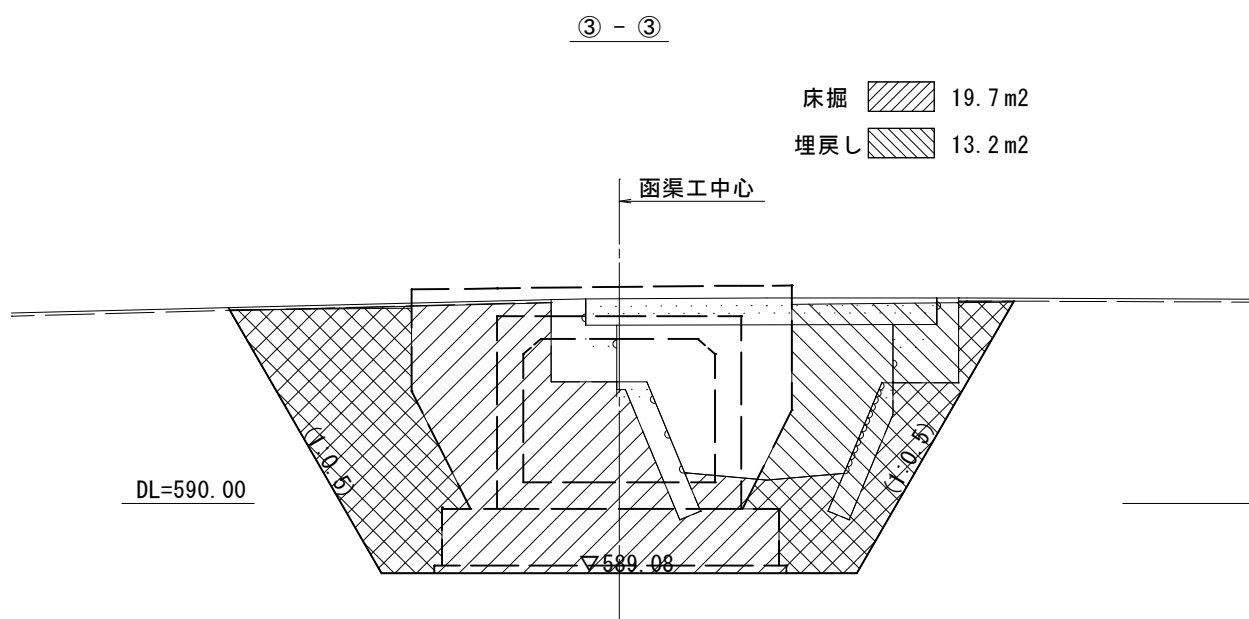
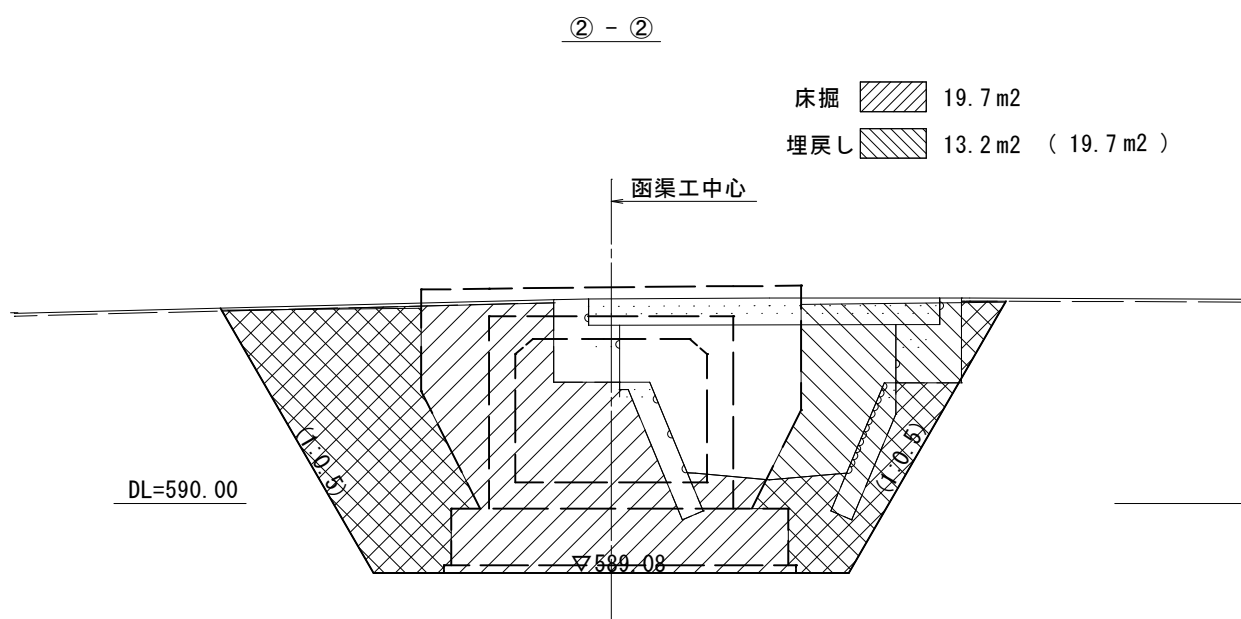
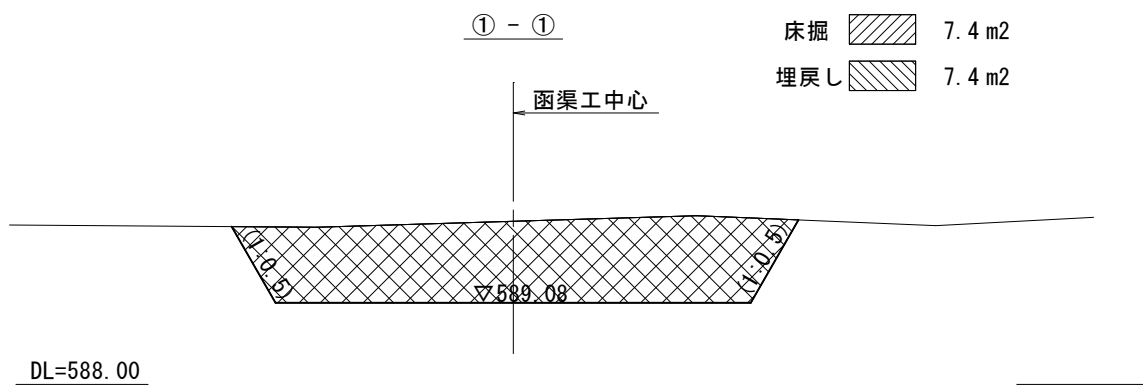
名 称	算 式	数 量
	国土交通省土木工事標準積算基準書 II-5-⑫-4より	1式当り
仮囲い設置・撤去 枠組足場部	$(2 \times (2.8 + 6.7) + 0.5 \times 8 + 1.2 \times 4) \times 2.6 = 72.280$	72.3 m ²
仮囲い設置・撤去 枠組足場以外	$10.1 \times (4.09 + 4.71 + 6.23 - 2.6 \times 2) + 6.2 \times (4.09 + 4.71 - 2.6 \times 2) = 121.61$ $2.8 + 0.5 \times 2 + 1.2 \times 2 = 6.2$ $(6.2^2 + (6.2 \times 0.1)^2)^{1/2} = 6.23$ $6.7 + 0.5 \times 2 + 1.2 \times 2 = 10.1$ $2.6 + 1.8 - (6.2 \div 2) \times 0.1 = 4.09$ $2.6 + 1.8 + (6.2 \div 2) \times 0.1 = 4.71$	121.6 m ²

土 工

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>土 工</u>	1式当り
床 掘	$1/2 \times 7.4 \times 0.51$	= 1.9
	$1/2 \times (7.4+19.7) \times 1.70$	= 23.0
	$1/2 \times (19.7+19.7) \times 0.40$	= 7.9
	$1/2 \times (19.7+19.7) \times 0.50$	= 9.9
	$1/2 \times (19.7+14.7) \times 0.38$	= 6.5
	$1/2 \times (14.7+14.7) \times 1.01$	= 14.8
	$1/2 \times (14.7+15.8) \times 3.52$	= 53.7
	$1/2 \times (15.8+13.1) \times 1.20$	= 17.3
	$1/2 \times (13.1+5.2) \times 0.60$	= 5.5
	0.9×5.4	= 4.9
	合計 =	145.4
		145 m ³
埋 戻 し	$1/2 \times 7.4 \times 0.51$	= 1.9
	$1/2 \times (7.4+19.7) \times 1.70$	= 23.0
	$1/2 \times (13.2+13.2) \times 0.40$	= 5.3
	18.7×0.50	= 9.4
	$1/2 \times (18.7+13.7) \times 0.38$	= 6.2
	$1/2 \times (13.7+13.7) \times 1.01$	= 13.8
	13.7×3.12	= 42.7
	8.6×0.40	= 3.4
	$1/2 \times (15.8+13.1) \times 1.20$	= 17.3
	$1/2 \times (13.1+5.2) \times 0.60$	= 5.5
	0.2×5.4	= 1.1
	合計 =	129.6
		130 m ³
残土処理	$145.4 - 129.6 \div 0.9$	= 1.4
	$1 \div 1.33 \times 8$ (大型土のう撤去)	= 6.0
	合計 =	7.4
		7 m ³



④ - ④

床掘  19.7 m²

埋戻し  18.7 m²

函渠工中心

DL=590.00

▽589.08

⑤ - ⑤

床掘  14.7 m²

埋戻し  13.7 m²

函渠工中心

DL=590.00

▽589.83

⑥ - ⑥

BN0.0+5.110(市道方向)

床掘  14.7 m²

埋戻し  13.7 m²

函渠工中心

支川測量中心

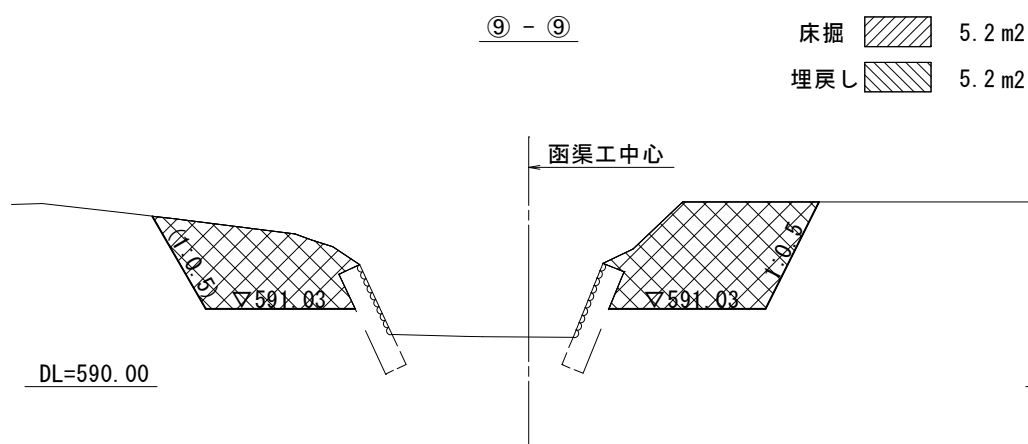
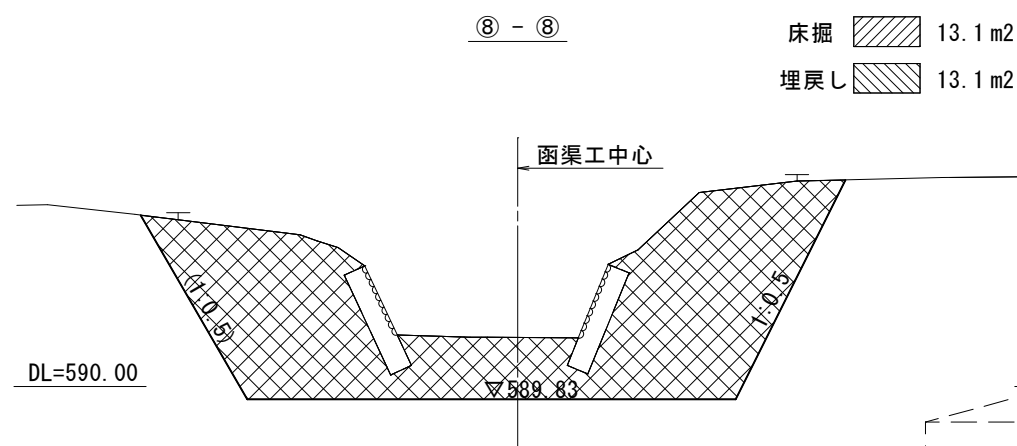
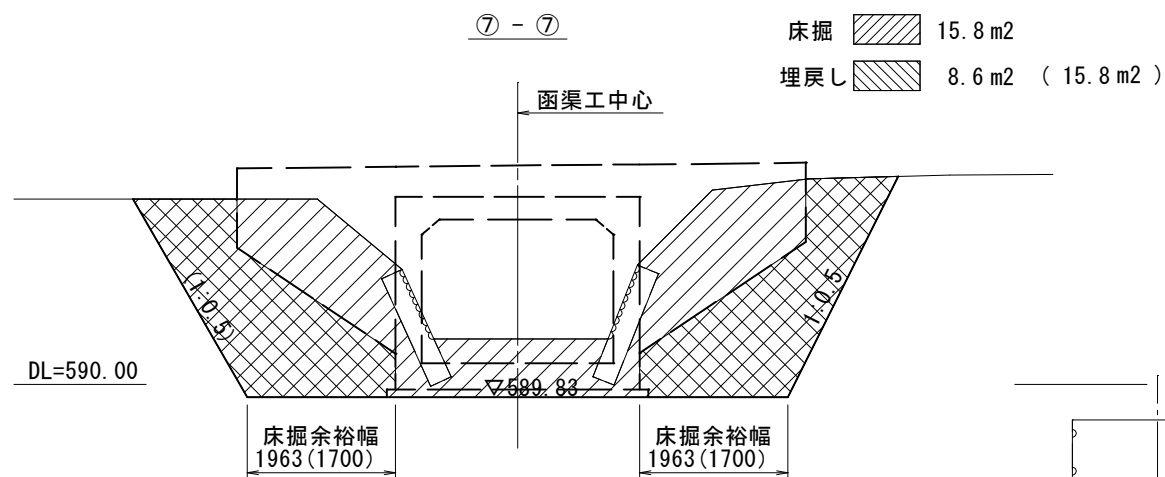
DL=590.00

▽589.83

床掘余裕幅
1963(1700)

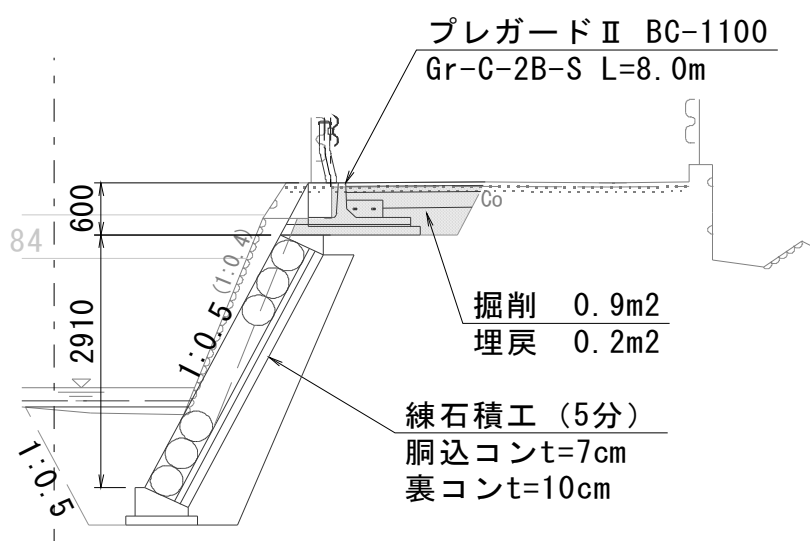
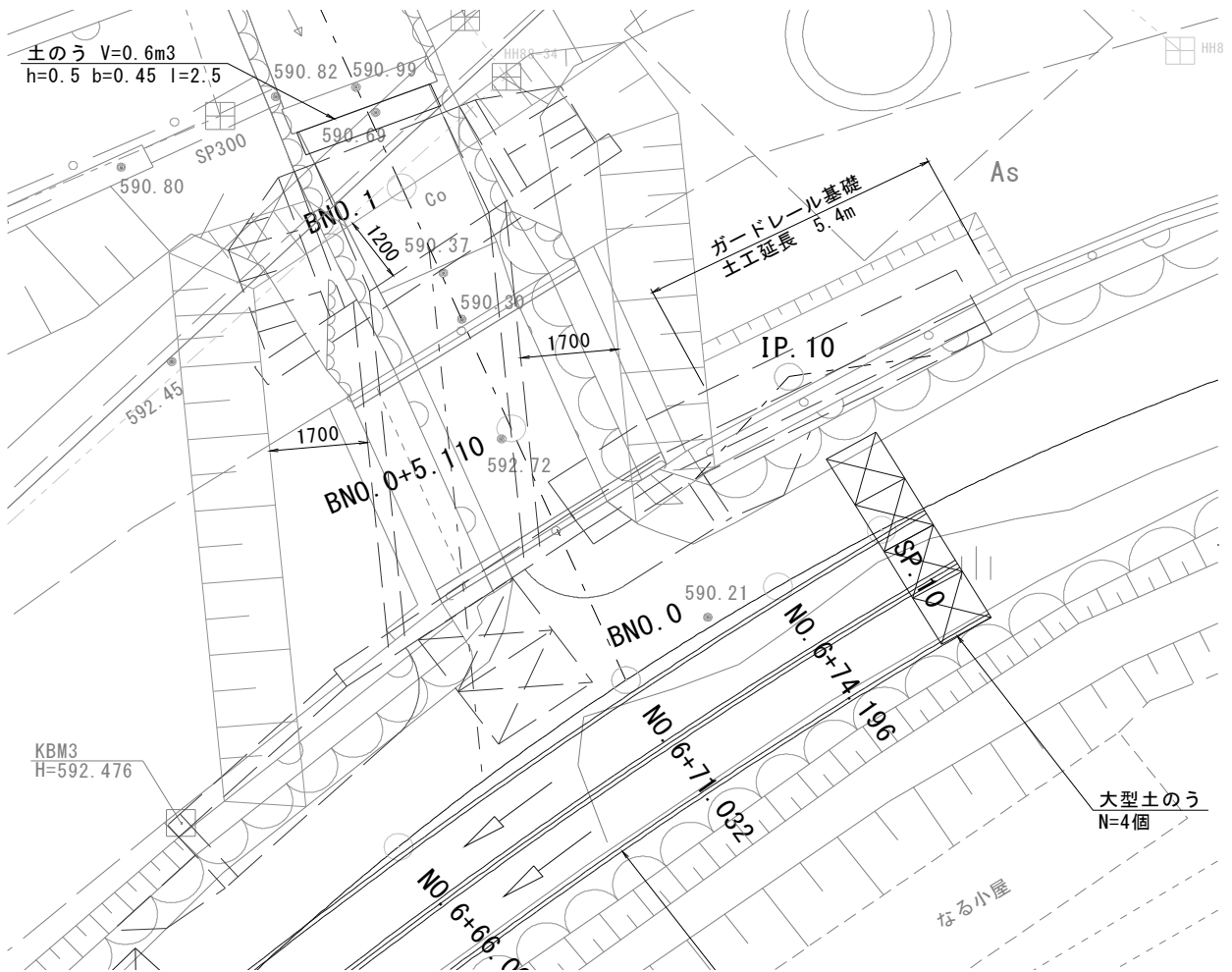
床掘余裕幅
1963(1700)

国道41号
P2橋脚



国道41号
P2橋脚

ガードレール基礎 土工図



護岸石積工(1)

1式当り

[illegible]

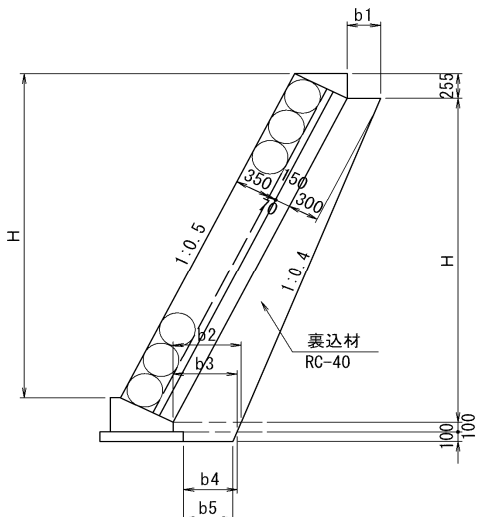
名 称	算 式	数 量
	<u>護岸石積工(1)</u>	1式当り
護岸石積工(A)	= 1	1 式
小口止 (A)	= 1	1 箇所
すり付け石積工(A)	= 1	1 式

護岸石積工(A)

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>護岸石積工(A)</u>	1式当り
石積面積	$1/2 \times (3.800+3.810) \times 1/2 \times (2.460+2.560) = 9.551$	
控え35cm	$1/2 \times (3.810+3.830) \times 1.300 = 4.966$	
	$1/2 \times 3.830 \times 2.440 = 4.673$	
	合計 = 19.190	19.2 m ²
胴込コンクリート	石材の基本数量	
18-8-25BB	・ 径 $\phi 0.35\text{m}$ ・ 体積 $V = \pi D^3/6 = \pi \times 0.35^3/6 = 0.02245 (\text{m}^3/\text{個})$ ・ 面積 $A = \pi D^2/4 = \pi \times 0.35^2/4 = 0.09621 (\text{m}^2/\text{個})$ ・ 占有面積 $A' = (3^{1/2}/2)D^2/2 = (3^{1/2}/2) \times 0.35^2/2 = 0.10609 (\text{m}^2/\text{個})$ ・ 10m²当り基本数量 $N = 10/A' = 10/0.10609 = 94.3 (\text{個})$ $V = (D \times 10 \text{ m}^2 - V \times N) / 2$ $= (0.35 \times 10 - 0.02245 \times 94.3) / 2 = 0.691$ $0.691 \div 10.00 \times 19.190 = 1.326$ $19.190 \times 0.070 = 1.343$ 合計 = 2.669	2.67 m ³
裏込コンクリート	$19.190 \times 0.150 = 2.879$	2.88 m ³
18-8-25BB		

名 称	算	式	数 量
裏込材 RC-40			
	断面積		
	番号	H(m) b1(m) b2(m) b3(m) b4(m) b5(m) 断面積:a(m²)	
	1	3.400 0.322 0.662 0.622 0.522 0.482 1.787	
	2	3.410 0.322 0.663 0.623 0.523 0.483 1.794	
	3	3.430 0.322 0.665 0.625 0.525 0.485 1.808	
	1/2 × (1.787+1.794) × 1/2 × (2.460+2.560) = 4.494		
	1/2 × (1.794+1.808) × 1.300 = 2.341		
	1/2 × 1.808 × 2.440 = 2.206		
	合計 = 9.041		9.0 m³
石積天端工(A)		= 3.760	3.8 m
石積基礎工(A)		= 6.300	6.3 m

小口止(A)

10箇所当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>小口止(A)</u>	10箇所当り
コンクリート	$1/2 \times (0.510+0.637) \times 0.255 \times 0.300 \times 10 = 0.439$	
18-5-40BB	$1/2 \times (0.959+1.320) \times 3.605 \times 0.300 \times 10 = 12.324$	
	合計 = 12.763	12.76 m ³
型 枠	$1/2 \times (0.510+0.637) \times 0.255 \times 2 \times 10 = 2.925$	
	$1/2 \times (0.959+1.320) \times 3.605 \times 2 \times 10 = 82.158$	
	$(4.320+0.255) \times 0.300 \times 10 = 13.725$	
	合計 = 98.808	98.8 m ²
目地板	$1/2 \times (0.510+0.637) \times 0.255 \times 10 = 1.462$	
	$0.637 \times 3.605 \times 10 = 22.964$	
	合計 = 24.426	24.4 m ²

すり付け石積工(A)

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>すり付け石積工(A)</u>	1式当り
石積面積	$1/2 \times (3.400 + 3.270) \times 0.500 = 1.668$	
控え35cm	$1/2 \times 3.270 \times 1.520 = 2.485$	
	合計 = 4.153	4.2 m ²
胴込コンクリート	石材の基本数量	
18-8-25BB	・ 径 $\phi 0.35\text{m}$	
	・ 体積 $V = \pi D^3/6 = \pi \times 0.35^3/6 = 0.02245 (\text{m}^3/\text{個})$	
	・ 面積 $A = \pi D^2/4 = \pi \times 0.35^2/4 = 0.09621 (\text{m}^2/\text{個})$	
	・ 占有面積 $A' = (3^{1/2})D^2/2 = (3^{1/2}) \times 0.35^2/2 = 0.10609 (\text{m}^2/\text{個})$	
	・ 10m ² 当り基本数量 $N = 10/A' = 10/0.10609 = 94.3 (\text{個})$	
	$V = (D \times 10 \text{ m}^2 - V \times N) / 2$	
	$= (0.35 \times 10 - 0.02245 \times 94.3) / 2 = 0.691$	
	$0.691 \div 10.00 \times 4.153 = 0.287$	
	$4.153 \times 0.070 = 0.291$	
	合計 = 0.578	0.58 m ³

護岸石積工(2)

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>護岸石積工(2)</u>	1式当り
護岸石積工(B)	= 1	1 式
小口止 (B)	= 1	1 箇所
すり付け石積工(B)	= 1	1 式

護岸石積工(B)

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>護岸石積工(B)</u>	1式当り
石積面積	$3.200 \times 0.300 = 0.960$	
控え35cm	$1/2 \times 3.200 \times 2.220 = 3.552$	
	$3.200 \times 1/2 \times (2.010 + 1.940) = 6.320$	
	合計 = 10.832	10.8 m ²
胴込コンクリート	石材の基本数量	
18-8-25BB	・ 径 $\phi 0.35\text{m}$ ・ 体積 $V = \pi D^3/6 = \pi \times 0.35^3/6 = 0.02245 (\text{m}^3/\text{個})$ ・ 面積 $A = \pi D^2/4 = \pi \times 0.35^2/4 = 0.09621 (\text{m}^2/\text{個})$ ・ 占有面積 $A' = (3^{1/2})D^2/2 = (3^{1/2}) \times 0.35^2/2 = 0.10609 (\text{m}^2/\text{個})$ ・ 10m²当り基本数量 $N = 10/A' = 10/0.10609 = 94.3 (\text{個})$ $V = (D \times 10 \text{ m}^2 - V \times N) / 2$ $= (0.35 \times 10 - 0.02245 \times 94.3) / 2 = 0.691$ $0.691 \div 10.00 \times 10.832 = 0.748$ $10.832 \times 0.070 = 0.758$	
	合計 = 1.506	1.51 m ³
裏込コンクリート	$10.832 \times 0.100 = 1.083$	1.08 m ³
18-8-25BB		

小口止(B)

10箇所当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>小口止(B)</u>	10箇所当り
コンクリート	$1/2 \times (0.465+0.580) \times 0.230 \times 0.300 \times 10 = 0.361$	
18-5-40BB	$1/2 \times (0.902+1.208) \times 3.060 \times 0.300 \times 10 = 9.685$	m ³
	合計 = 10.046	10.05
型 枠	$1/2 \times (0.465+0.580) \times 0.230 \times 2 \times 10 = 2.404$	
	$1/2 \times (0.902+1.208) \times 3.060 \times 2 \times 10 = 64.566$	
	$(3.680+0.230) \times 0.300 \times 10 = 11.730$	
	合計 = 78.700	78.7 m ²
目地板	$1/2 \times (0.465+0.580) \times 0.230 \times 10 = 1.202$	
	$0.580 \times 3.060 \times 10 = 17.748$	
	合計 = 18.950	18.9 m ²

すり付け石積工(B)

1式当り

[illegible]

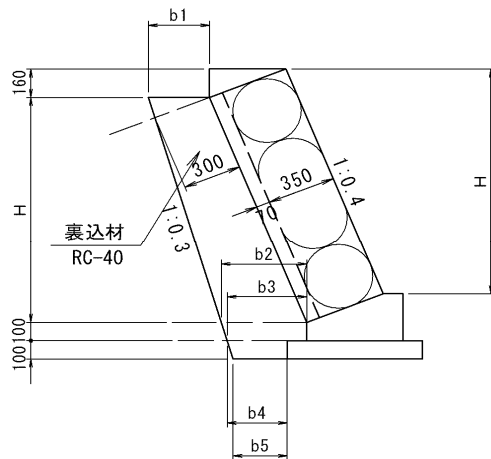
名 称	算 式	数 量
	<u>すり付け石積工(B)</u>	1式当り
石積面積	$1/2 \times (3.680 + 3.540) \times 0.500 = 1.805$	
控え35cm	$1/2 \times 3.540 \times 1.650 = 2.921$	m ²
	合計 = 4.726	4.7
胴込コンクリート	石材の基本数量	
18-8-25BB	・ 径 $\phi 0.35\text{m}$ ・ 体積 $V = \pi D^3/6 = \pi \times 0.35^3/6 = 0.02245 (\text{m}^3/\text{個})$ ・ 面積 $A = \pi D^2/4 = \pi \times 0.35^2/4 = 0.09621 (\text{m}^2/\text{個})$ ・ 占有面積 $A' = (3^{1/2})D^2/2 = (3^{1/2}) \times 0.35^2/2 = 0.10609 (\text{m}^2/\text{個})$	
	$V = (D \times 10 \text{ m}^2 - V \times N) / 2$ $= (0.35 \times 10 - 0.02245 \times 94.3) / 2 = 0.691$	
	$0.691 \div 10.00 \times 4.726 = 0.327$	
	$4.726 \times 0.070 = 0.331$	m ³
	合計 = 0.658	0.66

護岸石積工(3)

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>護岸石積工(3)</u>	1式当り
石積面積	$1/2 \times 1.550 \times 0.130 = 0.101$	
控え35cm	$1/2 \times (1.550 + 1.340) \times 1.550 = 2.240$	
	$1/2 \times (1.340 + 1.230) \times 1.000 = 1.285$	
	合計 = 3.626	3.6 m ²
胴込コンクリート	石材の基本数量	
18-8-25BB	・ 径 $\phi 0.35\text{m}$ ・ 体積 $V = \pi D^3/6 = \pi \times 0.35^3/6 = 0.02245 (\text{m}^3/\text{個})$ ・ 面積 $A = \pi D^2/4 = \pi \times 0.35^2/4 = 0.09621 (\text{m}^2/\text{個})$ ・ 占有面積 $A' = (3^{1/2})D^2/2 = (3^{1/2}) \times 0.35^2/2 = 0.10609 (\text{m}^2/\text{個})$ ・ 10m²当り基本数量 $N = 10/A' = 10/0.10609 = 94.3 (\text{個})$ $V = (D \times 10 \text{ m}^2 - V \times N) / 2$ $= (0.35 \times 10 - 0.02245 \times 94.3) / 2 = 0.691$ $0.691 \div 10.00 \times 3.626 = 0.251$ $3.626 \times 0.070 = 0.254$ 合計 = 0.505	0.51 m ³

名 称	算 式	数 量																																
裏込材 RC-40																																		
	断面積																																	
	<table><tr><th>番号</th><th>H(m)</th><th>b1 (m)</th><th>b2 (m)</th><th>b3 (m)</th><th>b4 (m)</th><th>b5 (m)</th><th>断面積:a (㎡)</th></tr><tr><td>1</td><td>1.440</td><td>0.312</td><td>0.456</td><td>0.426</td><td>0.326</td><td>0.296</td><td>0.628</td></tr><tr><td>2</td><td>1.240</td><td>0.312</td><td>0.436</td><td>0.406</td><td>0.306</td><td>0.276</td><td>0.535</td></tr><tr><td>3</td><td>1.140</td><td>0.312</td><td>0.426</td><td>0.396</td><td>0.296</td><td>0.266</td><td>0.490</td></tr></table>	番号	H(m)	b1 (m)	b2 (m)	b3 (m)	b4 (m)	b5 (m)	断面積:a (㎡)	1	1.440	0.312	0.456	0.426	0.326	0.296	0.628	2	1.240	0.312	0.436	0.406	0.306	0.276	0.535	3	1.140	0.312	0.426	0.396	0.296	0.266	0.490	
	番号	H(m)	b1 (m)	b2 (m)	b3 (m)	b4 (m)	b5 (m)	断面積:a (㎡)																										
	1	1.440	0.312	0.456	0.426	0.326	0.296	0.628																										
	2	1.240	0.312	0.436	0.406	0.306	0.276	0.535																										
	3	1.140	0.312	0.426	0.396	0.296	0.266	0.490																										
	1/2×0.628×0.130 1/2×(0.628+0.535)×1.550 1/2×(0.535+0.490)×1.000 合計 = 1.455	= 0.041 = 0.901 = 0.513																																
		1.5 m ³																																
	石積天端工(C)	= 2.680	2.7 m																															
石積基礎工(C)	= 2.550	2.6 m																																

護岸石積工(4)

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>護岸石積工(4)</u>	1式当り
石積面積	$1/2 \times 1.520 \times 0.130 = 0.099$	
控え35cm	$1/2 \times (1.520 + 1.340) \times 0.920 = 1.316$	
	$1/2 \times (1.340 + 1.210) \times 1.000 = 1.275$	
	合計 = 2.690	2.7 m ²
胴込コンクリート	石材の基本数量	
18-8-25BB	・ 径 $\phi 0.35\text{m}$ ・ 体積 $V = \pi D^3/6 = \pi \times 0.35^3/6 = 0.02245 (\text{m}^3/\text{個})$ ・ 面積 $A = \pi D^2/4 = \pi \times 0.35^2/4 = 0.09621 (\text{m}^2/\text{個})$ ・ 占有面積 $A' = (3^{1/2})D^2/2 = (3^{1/2}) \times 0.35^2/2 = 0.10609 (\text{m}^2/\text{個})$ ・ 10m²当り基本数量 $N = 10/A' = 10/0.10609 = 94.3 (\text{個})$	
	$V = (D \times 10 \text{ m}^2 - V \times N) / 2$ $= (0.35 \times 10 - 0.02245 \times 94.3) / 2 = 0.691$	
	$0.691 \div 10.00 \times 2.690 = 0.186$	
	$2.690 \times 0.070 = 0.188$	
	合計 = 0.374	0.37 m ³

石積天端工(A)

10m 当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>石積天端工(A)</u>	10m当り
コンクリート 18-8-25BB	$1/2 \times 0.510 \times 0.255 \times 10.00 = 0.650$	0.65 m ³
型 枠	$0.255 \times 10.00 = 2.550$	2.6 m ²

石積基礎工(A)

10m当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>石積基礎工(A)</u>	10m当り
コンクリート	$1/2 \times (0.100 + 0.610) \times 0.255 \times 10.00 = 0.905$	
18-5-40BB	$0.610 \times 0.100 \times 10.00 = 0.610$	
	合計 = 1.515	1.52 m ³
型 枠	$(0.355 + 0.100) \times 10.00 = 4.550$	4.6 m ²
均しコンクリート	$0.810 \times 0.100 \times 10.00 = 0.810$	0.81 m ³
18-8-40BB		
均しコン型枠	$0.100 \times 2 \times 10.00 = 2.000$	2.0 m ²

石積天端工(B)

10m 当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>石積天端工(B)</u>	10m当り
コンクリート 18-8-25BB	$1/2 \times 0.465 \times 0.230 \times 10.00 = 0.535$	0.54 m ³
型 枠	$0.230 \times 10.00 = 2.300$	2.3 m ²

石積基礎工(B)

10m当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>石積基礎工(B)</u>	10m当り
コンクリート	$1/2 \times (0.100 + 0.565) \times 0.230 \times 10.00 = 0.765$	
18-5-40BB	$0.565 \times 0.100 \times 10.00 = 0.565$	
	合計 = 1.330	1.33 m ³
型 枠	$(0.330 + 0.100) \times 10.00 = 4.300$	4.3 m ²
均しコンクリート	$0.765 \times 0.100 \times 10.00 = 0.765$	0.77 m ³
18-8-40BB		
均しコン型枠	$0.100 \times 2 \times 10.00 = 2.000$	2.0 m ²

石積天端工(C)

10m当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>石積天端工(C)</u>	10m当り
コンクリート 18-8-25BB	$1/2 \times 0.390 \times 0.160 \times 10.00 = 0.312$	0.31 m ³
型 枠	$0.160 \times 10.00 = 1.600$	1.6 m ²

石積基礎工(C)

10m当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>石積基礎工(C)</u>	10m当り
コンクリート	$1/2 \times (0.100 + 0.490) \times 0.160 \times 10.00 = 0.472$	
18-5-40BB	$0.490 \times 0.100 \times 10.00 = 0.490$	
	合計 = 0.962	0.96 m ³
型 枠	$(0.260 + 0.100) \times 10.00 = 3.600$	3.6 m ²
均しコンクリート	$0.690 \times 0.100 \times 10.00 = 0.690$	0.69 m ³
18-8-40BB		
均しコン型枠	$0.100 \times 2 \times 10.00 = 2.000$	2.0 m ²

張コンクリート

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>張コンクリート</u> 上面面積:a1 $1/2 \times 2.470 \times 0.550 = 0.679 \text{ m}^2$ $1/2 \times (2.470 + 2.430) \times 1.020 = 2.499 \text{ m}^2$ $1/2 \times (2.430 + 2.400) \times 1.000 = 2.415 \text{ m}^2$ $a1 = 5.593 \text{ m}^2$ 下面面積:a2 $1/2 \times 2.310 \times 0.510 = 0.589 \text{ m}^2$ $1/2 \times (2.310 + 2.270) \times 1.040 = 2.382 \text{ m}^2$ $1/2 \times (2.270 + 2.240) \times 1.000 = 2.255 \text{ m}^2$ $a2 = 5.226 \text{ m}^2$ 均しコンクリート面積:a3 $1/2 \times 2.110 \times 0.470 = 0.496 \text{ m}^2$ $1/2 \times (2.110 + 2.070) \times 1.060 = 2.215 \text{ m}^2$ $1/2 \times (2.070 + 2.040) \times 1.000 = 2.055 \text{ m}^2$ $a3 = 4.766 \text{ m}^2$	1式当り
コンクリート 18-5-40BB	$1/2 \times (5.593^{a1} + 5.226^{a2}) \times 0.200 = 1.082$	1.08 m ³
均しコンクリート 18-8-40BB	$4.766^{a3} \times 0.100 = 0.477$	0.48 m ³

布团籠工

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>布団籠工</u>	1式当り
布団籠 15cm×50cm ×120cm×4m m	L=2.00m = 2	2 枚

防護柵工

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>防護柵工</u>	1式当り
土中用	2.500+3.500 = 6.000	6.0 m
コンクリート建込用	= 8.400	8.4 m
プレキャスト防 護柵基礎工	= 8.000	8.0 m

プレキャスト防護柵基礎工

10m 当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>プレキャスト防護柵基礎工</u>	10m当り
プレキャスト防護柵基礎 プレガードⅡ BC-1100	= 5.0	5.0 個
ブロンアスファルト	$1/4 \times \pi \times (0.180^2 - 0.1143^2) \times 0.050 \times 2 \times 5$ = 0.008	0.01 m ³
砂	$1/4 \times \pi \times (0.180^2 - 0.1143^2) \times 0.300 \times 5$ = 0.023	0.02 m ³
敷モルタル	$1.100 \times 0.020 \times 10.00$ = 0.220	0.22 m ³
均しコンクリート	$1/2 \times (0.240 + 0.300) \times 0.120 \times 10.00$ = 0.324	
18-8-40BB	$1.200 \times 0.100 \times 10.00$ = 1.200	
	合計 = 1.524	1.52 m ³
均しコン型枠	$(0.134 + 0.100) \times 10.00$ = 2.340	2.3 m ²

舖裝工

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>舗装工</u>	1式当り
表 層 密粒度アスコン 13F	図面より = 62.85	62.9 m ²
上層路盤 粒度調整碎石 M-30	$62.85 + 0.10 \times (10.74 + 4.69) = 64.39$	64.4 m ²
下層路盤 再生碎石 RC-40	$64.39 + 0.10 \times (10.74 + 4.69) = 65.93$	65.9 m ²

仮設工

1式当り

[illegible]

名 称	算 式	数 量
	<u>仮設工</u>	1式当り
	(仮締切り)	
高密度ポリエチレン管 φ 1000 ダブル管	16.50×2 = 33.00	33.0 m
大型土のう	4+4 = 8	8 袋
土のう	土のう1袋当りの土量 0.02 m ³ /袋 (0.50×0.45×2.50)÷0.02 = 29	29 袋
0	0 = 4	4 0
0		
0		
0	= 1	1 0

撤去・取り壊し工

1式当り

[illegible]

撤去・取り壊し工

2) コンクリート取壊し(無筋)

コンクリート舗装	V =	3.65	×	4.60	×	0.05	=	0.84	m ³
コンクリート護岸	V =	1.3	×	4.50			=	5.85	m ³
水路張コン	V =	6.1	×	0.20			=	1.22	m ³
天端ブロック	V =	0.5	×	6.20			=	3.1	m ³
ガードレール基礎	V =	0.2	×	5.6			=	1.12	m ³
								12.13	m ³

コンクリート重量(無筋)

$$W = 12.13 \times 2.35 \text{ (t/m}^3\text{)} = 28.50 \text{ t}$$

3) コンクリート取壊し(有筋)

橋台	V =	0.7	×	4.243	×	2	=	5.9402	m ³
上部工床板	V =	4.15	×	0.30	×	4.60	=	5.73	m ³
上部工地覆	V =	0.25	×	0.25	×	4.60	×	2	= 0.58 m ³
								12.24	m ³

コンクリート重量(有筋)

$$W = 12.24 \times 2.50 \text{ (t/m}^3\text{)} = 30.61 \text{ t}$$

撤去・取り壊し工

4) 石積取壊し

石積(1)	V =	1.29	×	0.35	×	3.80	×	2	=	3.43	m ³
石積(2)	V =	2.15	×	0.35	×	9.00			=	6.77	m ³
石積(3)	V =	1.83	×	0.35	×	7.60			=	4.87	m ³
										15.07	m ³

玉石重量

$$W = 15.07 \times 2.6 \text{ (t/m}^3\text{)} = 39.19 \text{ t}$$

5) 舗装取り壊し

$$A = 15.8 + 13.4 = 29.2 \text{ m}^2$$

$$V = 29.2 \times 0.05 = 1.46 \text{ m}^3$$

6) 舗装版切断

$$L = 5.4 + 9.5 = 14.9 \text{ m}$$

7) Co殻運搬処理

$$\text{無筋Co} \quad W = 28.50 \text{ t}$$

$$\text{有筋Co} \quad W = 30.61 \text{ t}$$

8) As殻運搬処理

$$\text{舗装取り壊しより} \quad V = 1.46 \text{ m}^3$$

$$W = 1.46 \times 2.3 \text{ (t/m}^3\text{)} = 3.36 \text{ t}$$

9) Gr撤去 (Co中用)

$$L = 4.7 + 4.7 + 5.4 = 14.8 \text{ m}$$

ガードレール重量

$$W = 14.8 \times 16 \text{ (kg/m)} = 236.80 \text{ kg}$$

交通整理員必要目数算定表

[illegible]

残土

大山土木

高山市前原町363

L=9.1km

📍

🚗

🚶

🚲

🚲

✈

✕

おすすめ... 14分 1時間... 2時間...

〒506-0825 岐阜県高山市石浦町9丁目

36.1486605, 137.1759997

目的地を追加

🕒 すぐに出発

オプション

📱 モバイルデバイスにルートを送信

🔗 リンクをコピー

🚗 せせらぎ街道/国道158号/国道472号 経由

14分

9.1km

交通状況に基づいた現時点の最適ルート

詳細 プレビュー

🚗 高山バイパス/国道41号とせせらぎ街道/国道158号/国道472号 経由

14分

9.1km

詳細 プレビュー

🚗 高山バイパス/国道41号 経由

15分

10.0km

詳細 プレビュー

36.1486605, 137.1759997周辺のスポット

🍽

🏨

🛢

🅑

...

レストラン ホテル ガソリンスタンド 駐車場 もっと見る

あ

経路沿いを検索...

🛢 ガソリン

🔌 EV充電スタンド

🏨 ホテル

Google Maps

Co, As

(株)カンチ飛騨リサイクルセンター

高山市松之木町1020-1

L=5.7km

📍

🚗

🚶

🚲

🚲

✈

✕

おすすめ... 13分 36分 1時間...

〒506-0825 岐阜県高山市石浦町9丁目

(株)カンチ 飛騨リサイクルセンター、

目的地を追加

🕒 すぐに出発

オプション

📱 モバイルデバイスにルートを送信

🔗 リンクをコピー

🚗 県道462号 経由

10分

6.2km

最適ルート

🚗 国道361号 経由

10分

6.5km

詳細 プレビュー

🚗 県道460号と国道158号 経由

13分

5.7km

多少の交通量 (通常どおり)

詳細 プレビュー

(株)カンチ 飛騨リサイクルセンター周辺のスポット

🍽

🏨

🛢

🅑

...

レストラン ホテル ガソリンスタンド 駐車場 もっと見る

あ

経路沿いを検索...

🛢 ガソリン

🔌 EV充電スタンド

🏨 ホテル

Google Maps

鉄くずスクラップ | 高山貿易(株)

高山市山田町1649-1

L=4.2km

おすす。 7分 58分

〒506-0825 岐阜県高山市石浦町9丁目

高山貿易 株式会社、〒506-0058 岐阜県

目的地を追加

① すぐに出発

オプション

モバイル デバイスにルートを送信

リンクをコピー

高山バイパス/国道41号 と せせらぎ街道/国道158号/国道472号 経由

7分 4.2 km

最速ルート (通常の交通量)

詳細 プレビュー

高山バイパス/国道41号 経由

9分 5.3 km

「高山貿易 株式会社」周辺のスポット

レストラン ホテル ガソリンスタンド 駐車場 もっと見る

Google Maps

高山市山田町1649-1

廃プラ | (有)丸武産業

高山市丹生川町町方3480-1

L=8.4km

おすす。 15分 56分 1時間

〒506-0825 岐阜県高山市石浦町9丁目

岐阜県高山市丹生川町町方3480-1

目的地を追加

① すぐに出発

オプション

モバイル デバイスにルートを送信

リンクをコピー

国道460号 と 国道158号 経由

15分 8.4 km

交通状況に基づいた現時点の最速ルート

▲ このルートには制限のある道路または私道を渡る箇所があります。

詳細 プレビュー

国道462号 経由

14分 8.7 km

▲ 7:11 (水曜日) - 8:06

55分

おすす。 (岐阜県高山市) (岐阜県高山市) (岐阜県高山市)

「丸武産業 リユース・クリーンセンター」周辺のスポット

レストラン ホテル ガソリンスタンド 駐車場 もっと見る

Google Maps

高山市丹生川町町方3480-1