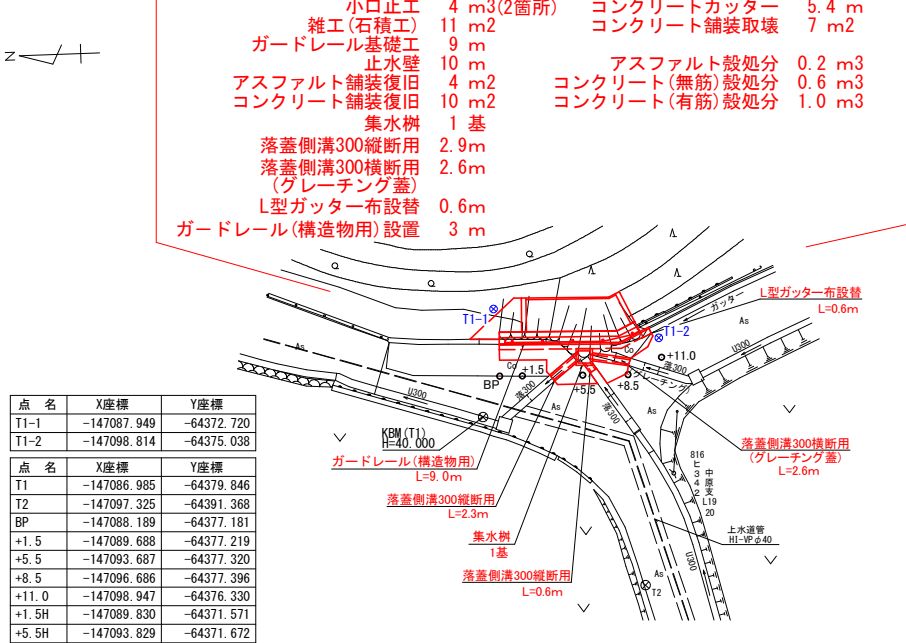
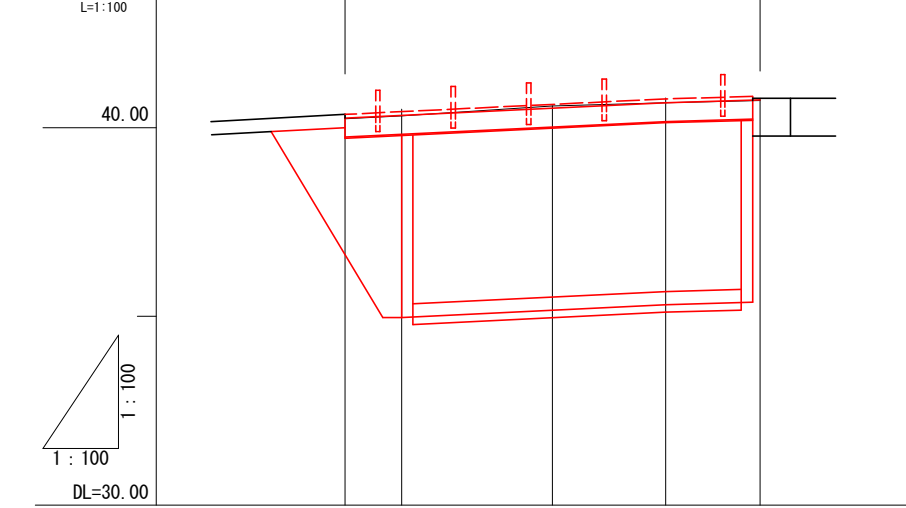


# 5災第110号 小中原妙見線道路災害復旧工事

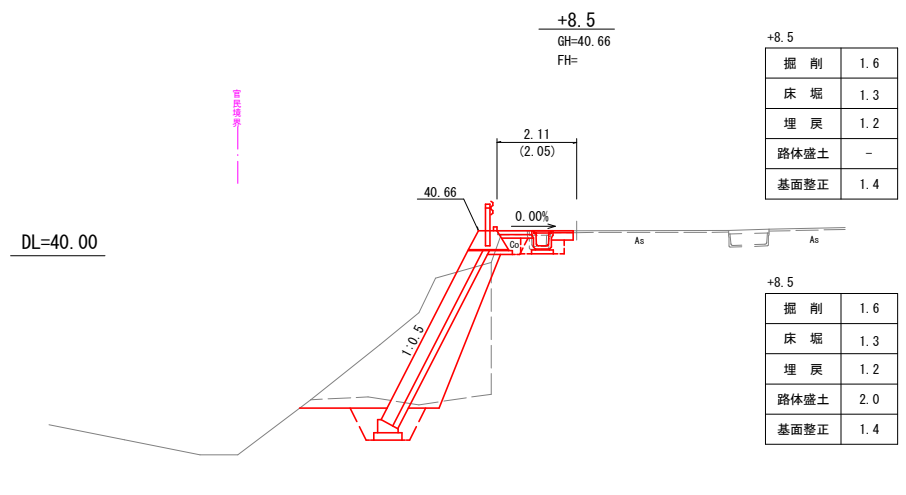
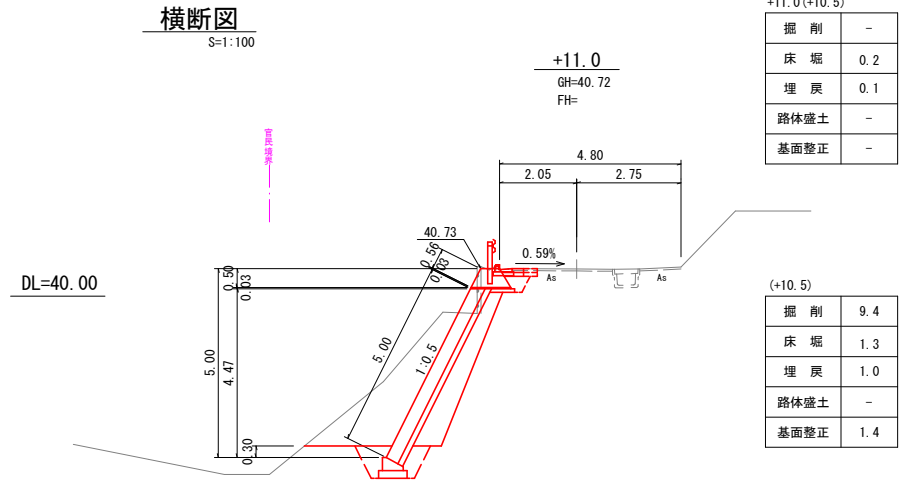
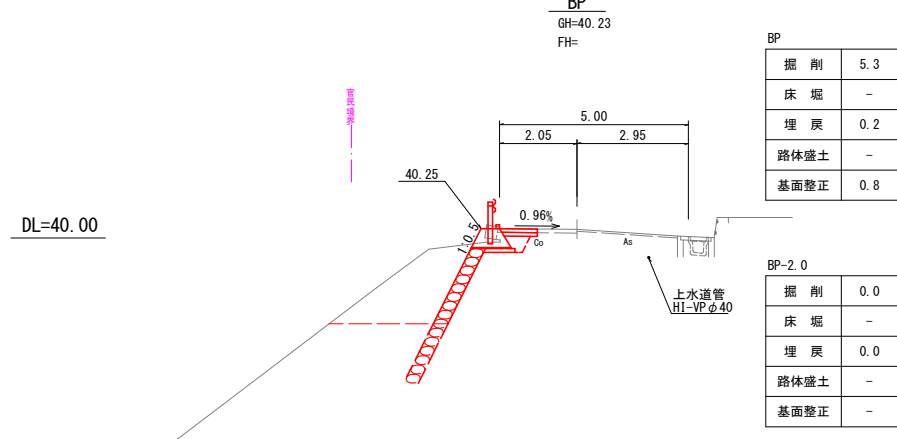
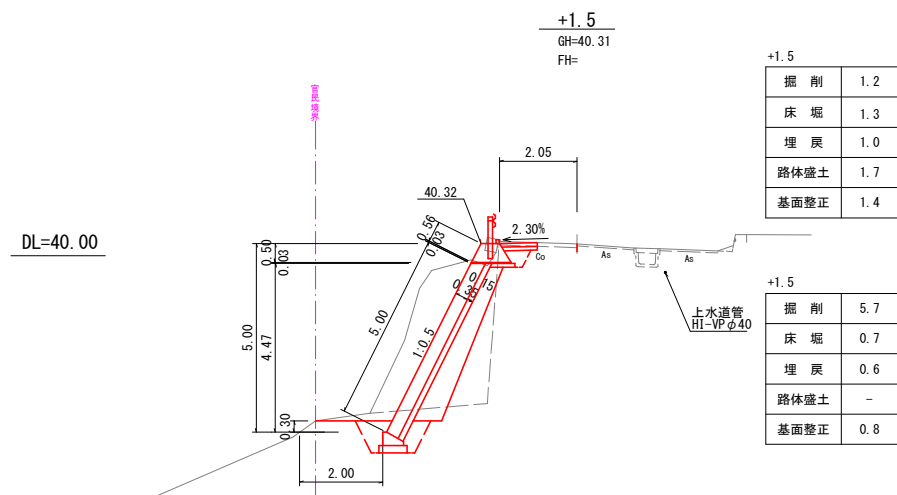
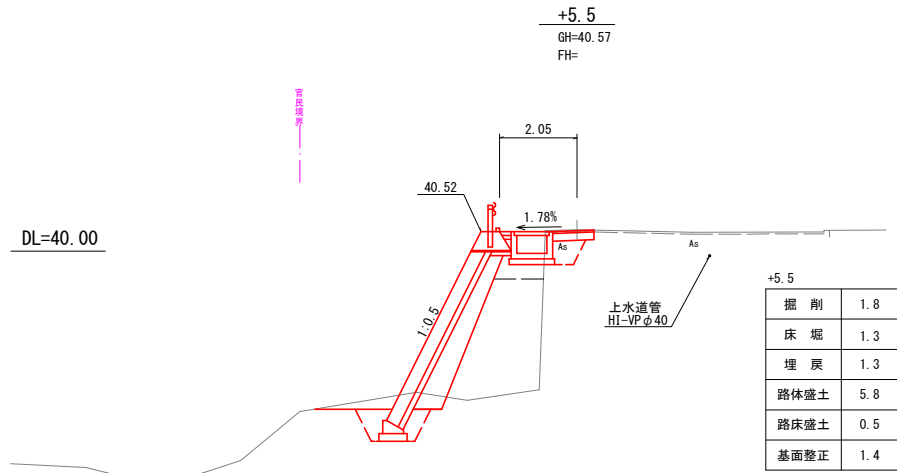
平面図  
S=1:250



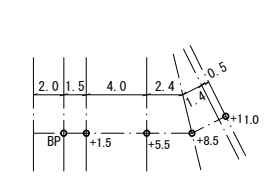
縦断面図  
H=1:100  
L=1:100



勾配	(天端高)	0.25	40.66	40.73		
盛土		0.02	0.01	0.01		
切土			0.05			
計画高	(天端高)	40.25	40.32	40.52	40.66	40.73
地盤高		40.23	40.31	40.57	40.66	40.72
追加距離		0.00	1.50	5.50	8.50	11.00
単距離		0.00	1.50	4.00	3.00	2.50
測点		BP	+1.5	+5.5	+8.5	+11.0
曲線						



土量計算距離算出図  
S=1:250



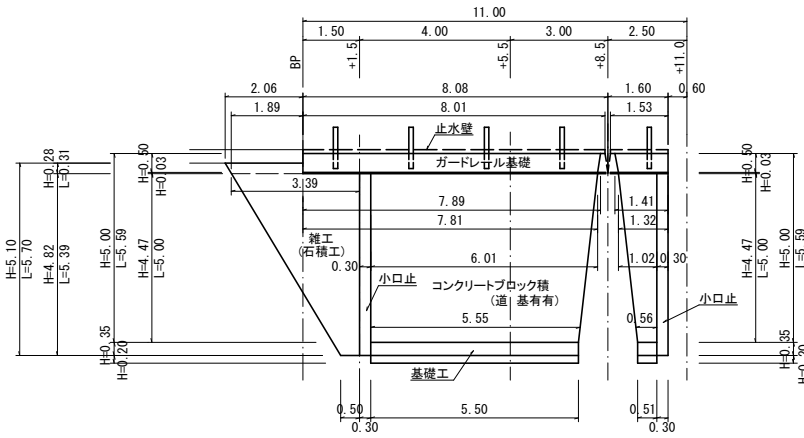
実施設計図

いちき串木野	
工事名	5災第110号 小中原妙見線道路災害復旧工事
路線名	市道小中原妙見線
工事箇所	いちき串木野市 大里 中原地内
図面種類	平面図・縦断面図・横断面図
縮尺	各図参照
図面番号	全 3 葉 第 1 号

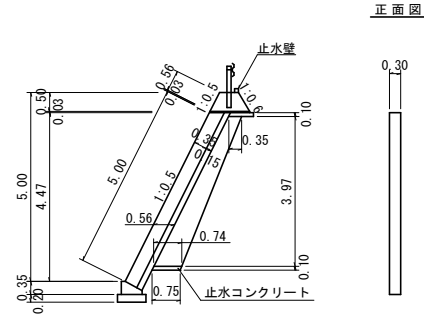
# 5災第110号 小中原妙見線道路災害復旧工事

## コンクリートブロック積

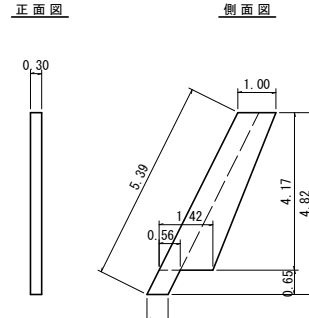
展開図 S=1:100



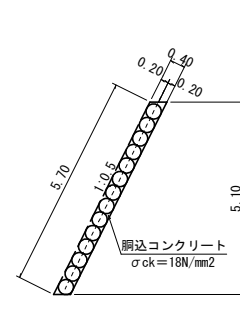
断面図 S=1:100



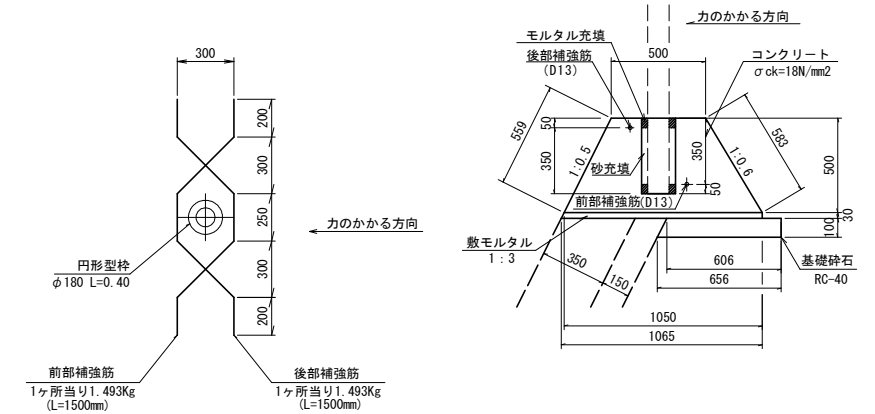
小口止工 S=1:100



雑工(石積工)標準断面図 S=1:100



ガードレール基礎工 (基礎長8.0m≦L<10.0m) S=1:20



## ブロック積工

コンクリートブロック積 (河・基有)	$(6.01+5.50+1.02+0.51)/2 \times 5.00$	$= 32.60 \approx 33 \text{ m}^2$
裏込砕石	$(0.35+0.74)/2 \times 3.97 \times (6.01+5.55+1.02+0.56)/2$	$= 14.22 \approx 14.2 \text{ m}^3$
	$14.22/32.60 \times 10$	$= 4.36 \approx 4.4 \text{ m}^3/10\text{m}^2$

## 小口止工

小口止工	$2 + 2$	$= 4 \approx 4 \text{ m}^3$ (2箇所)
------	---------	-----------------------------------

## 雑工

雑工(石積工)	$(3.39+0.50)/2 \times 5.39 + (2.06+1.89)/2 \times 0.31$	$= 11.10 \approx 11 \text{ m}^2$
---------	---	----------------------------------

## ガードレール基礎工(延長算出)

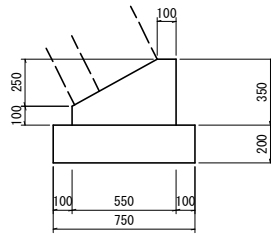
ガードレール基礎工延長	$(8.08+1.60+8.01+1.53+7.89+1.41+7.81+1.32)/4$	$= 9.41 \approx 9 \text{ m}$
-------------	---	------------------------------

## 止水壁(延長算出)

止水壁延長	$8.01+1.53$	$= 9.54 \approx 10 \text{ m}$
-------	-------------	-------------------------------

## 基礎工

S=1:20

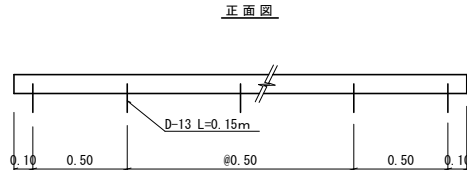


## 基礎工 10m当り数量

コンクリート (σck=18N/mm2)	$((0.10+0.55)/2 \times 0.25+0.55 \times 0.10) \times 10.00$	$= 1.36 \text{ m}^3$
型枠	$(0.35+0.10) \times 10.00$	$= 4.50 \text{ m}^2$
基礎砕石	$0.75 \times 10.00$	$= 7.50 \text{ m}^2$

## 止水壁

S=1:20



## 止水壁 10m当り数量

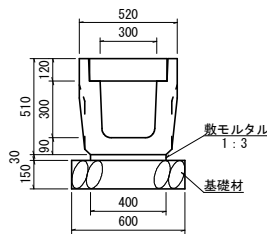
コンクリート (σck=18N/mm2)	$0.10 \times 0.10 \times 10.00$	$= 0.10 \approx 0.1 \text{ m}^3$
型枠	$(0.10+0.10) \times 10.00$	$= 2.00 \approx 2 \text{ m}^2$
鉄筋 (D13)	$0.15 \times 20 \times 0.995$	$= 2.99 \approx 3 \text{ kg}$

止水コンクリート	$(0.74+0.75)/2 \times 0.10 \times (5.55+0.56)$	$= 0.46 \approx 0.5 \text{ m}^3$
水抜きパイプ (VPφ50mm)	$32.60/3 \times 0.56$	$= 6.09 \approx 6.1 \text{ m}$
基礎工	$5.50+0.51$	$= 6.01 \approx 6.0 \text{ m}$

## 小口止工 1箇所当り数量

コンクリート (σck=18N/mm2)	$((1.00+1.42)/2 \times 4.17+0.56 \times 0.65) \times 0.30$	$= 1.623 \approx 2 \text{ m}^3$
型枠	$((1.00+1.42)/2 \times 4.17+0.56 \times 0.65) \times 2 \times 5.39 \times 0.30$	$= 12.44 \approx 12.4 \text{ m}^2$

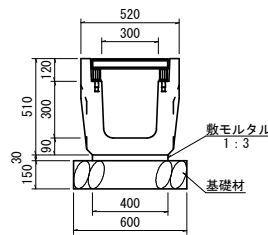
落蓋側溝300横断用 S=1:20



## 落蓋側溝300横断用 10m当り数量

躯体	$300 \times 300$	$= 10.00 \text{ m}$
敷モルタル	$1:3$ $0.40 \times 0.03 \times 10.0$	$= 0.120 \approx 0.12 \text{ m}^3$
基礎砕石	$t=15\text{cm}$ $0.60 \times 10.0$	$= 6.000 \approx 6.00 \text{ m}^2$
蓋板	$L=50\text{cm}$ $10.0/0.50$	$= 20 \text{ 枚}$
基面整正	$0.60 \times 10.0$	$= 6.000 \approx 6.00 \text{ m}^2$

落蓋側溝300横断用 (グレーチング蓋) S=1:20

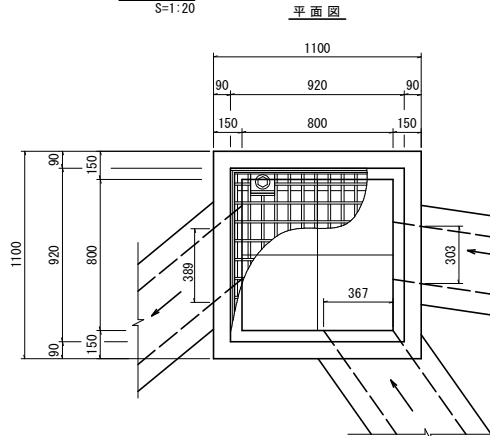


## 落蓋側溝300横断用(グレーチング蓋) 10m当り数量

躯体	$300 \times 300$	$= 10.00 \text{ m}$
敷モルタル	$1:3$ $0.40 \times 0.03 \times 10.0$	$= 0.120 \approx 0.12 \text{ m}^3$
基礎砕石	$t=15\text{cm}$ $0.60 \times 10.0$	$= 6.000 \approx 6.00 \text{ m}^2$
グレーチング蓋	$L=100\text{cm}$ $10.0/1.00$	$= 10 \text{ 枚}$
基面整正	$0.60 \times 10.0$	$= 6.000 \approx 6.00 \text{ m}^2$

## 集水樹

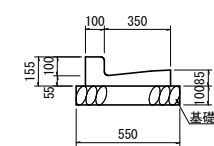
S=1:20



## 集水樹 1基当り数量

コンクリート (σck=18N/mm2)	$1.10 \times 1.10 \times 0.72 - (0.80 \times 0.80 \times 0.624 + 0.92 \times 0.92 \times 0.096) + 0.389 \times 0.30 \times 0.15 + 0.367 \times 0.30 \times 0.15 + 0.303 \times 0.30 \times 0.15$	$= 0.343 \approx 0.34 \text{ m}^3$
型枠 損料	$1.10 \times 0.72 \times 4 + 0.80 \times 0.624 \times 4 + 0.30 \times 0.15 \times 6 + 0.389 \times 0.15 + 0.367 \times 0.15 + 0.303 \times 0.15$	$= 4.958 \approx 4.96 \text{ m}^2$
基礎砕石	$t=15\text{cm}$ $1.20 \times 1.20$	$= 1.440 \approx 1.44 \text{ m}^2$
グレーチング	$800 \times 800$ 用 $1.0$ 枚	$= 1.0 \text{ 枚}$
鋼筋コンクリート (σck=18N/mm2)	$0.4 \times 10.00 - 4/3 \times 3.14 \times 0.20^3 \times 72 / 2$	$= 0.79$
鋼筋コンクリート (σck=18N/mm2)	$1.20 \times 1.20$	$= 1.440 \approx 1.44 \text{ m}^2$

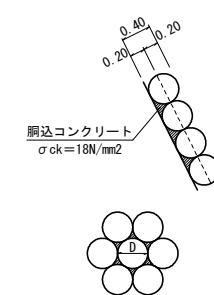
L型ガッター布設替 S=1:20



## L型ガッター布設替 10m当り数量

躯体	既設流用	$= 10.00 \text{ m}$
基礎砕石	$t=10\text{cm}$ $0.55 \times 10.0$	$= 5.50 \text{ m}^2$
基面整正	$0.55 \times 10.0$	$= 5.50 \text{ m}^2$

雑工(石積工) S=1:50



## 雑工(石積工) 10m2当り数量

雑石 (φ400)	$(1 \text{ 個当り占有面積 } 1/2 \times \sqrt{3} \times 0.40^2 = 0.139 \text{ m}^2)$	$10.00\text{m}^2 / 0.139\text{m}^2 = 71.94$
鋼筋コンクリート (σck=18N/mm2)	$(0.4 \times 10.00 - 4/3 \times 3.14 \times 0.20^3 \times 72) / 2$	$= 0.79$

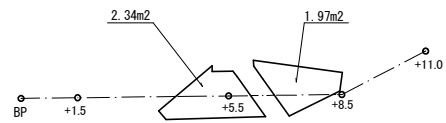
## 実施設計図

### いちき串木野

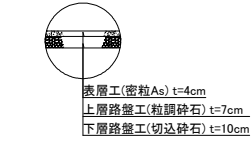
工事名	5災第110号 小中原妙見線道路災害復旧工事
市井路線	市道小中原妙見線
工事箇所	いちき串木野市 大里 中原地内
図面種類	構造図
縮尺	各図参照
図面番号	全 3 葉 第 2 号

# 5災第110号 小中原妙見線道路災害復旧工事

アスファルト舗装復旧算出図  
(CADによる算出) S=1:100



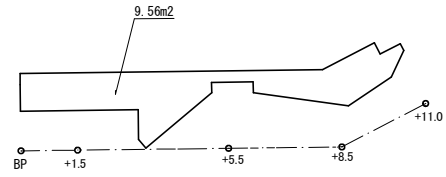
アスファルト舗装構成



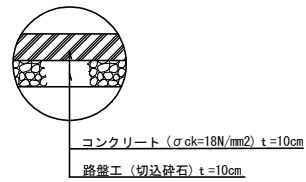
アスファルト舗装復旧

表層工(密粒アスコン)	2.34+1.97	= 4.31	≒ 4	m <sup>2</sup>
路盤工(粒調砕石)	2.34+1.97	= 4.31	≒ 4	m <sup>2</sup>

コンクリート舗装算出図  
(CADによる算出) S=1:100



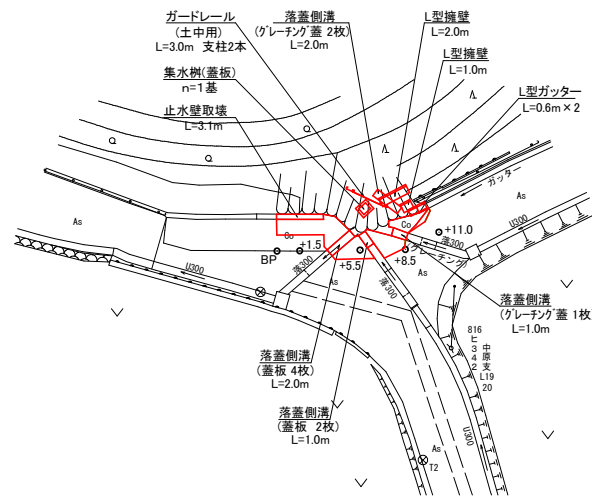
コンクリート舗装構成



コンクリート舗装

張コンクリート	= 9.56	≒ 10	m <sup>2</sup>
路盤工(切込砕石)	= 9.56	≒ 10	m <sup>2</sup>

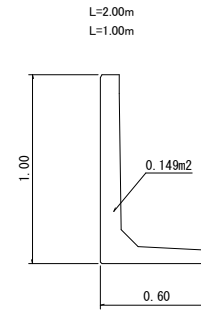
産廃処理平面図  
S=1:250



産廃処理集計

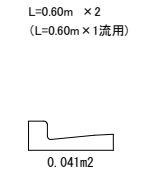
アスファルトカッター (t=5cm)	= 7.30	≒ 7	m	
アスファルト舗装剥取	= 5.45	≒ 5	m <sup>2</sup>	
アスファルト処分	= 0.27	≒ 0.2	m <sup>3</sup>	
コンクリートカッター (t=10cm)	= 5.30	≒ 5	m	
コンクリートカッター (t=30cm)	= 0.35	≒ 0.4	m	
コンクリート舗装取壊	= 7.30	≒ 7	m <sup>2</sup>	
コンクリート(無筋)処分	0.258+0.325	= 0.58	≒ 0.6	m <sup>3</sup>
コンクリート(有筋)処分	0.447+0.025+0.285+0.414+0.053	= 1.224	≒ 1.0	m <sup>3</sup>
グレーチング蓋	= 3	枚		
ガードレール(土中用)処分 L=3.0m 支柱2本	= 3.0	≒ 3	m	

L型擁壁撤去  
S=1:20



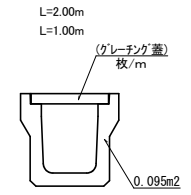
コンクリート取壊(有筋) 0.149 × (2.00+1.00) = 0.447 m<sup>3</sup>

L型ガッター撤去  
S=1:20



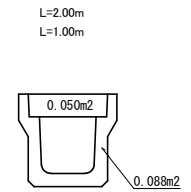
コンクリート取壊(有筋) 0.041 × 0.60 = 0.025 m<sup>3</sup>

落蓋側溝(グレーチング蓋)撤去  
S=1:20



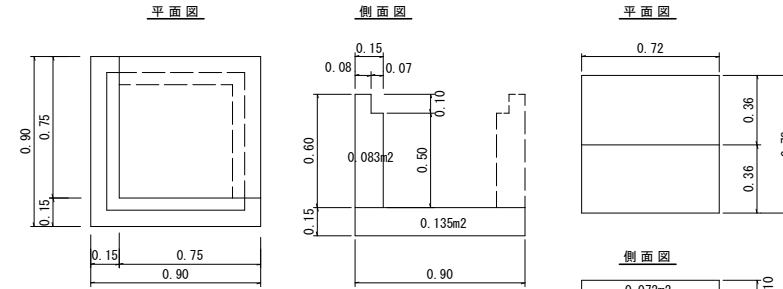
コンクリート取壊(有筋) 0.095 × (2.00+1.00) = 0.285 m<sup>3</sup>  
グレーチング蓋 2 + 1 = 3 枚

落蓋側溝(蓋板)撤去  
S=1:20



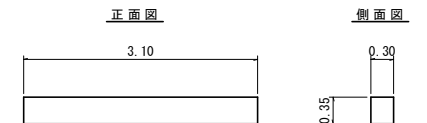
コンクリート取壊(有筋) (0.050+0.088) × (2.00+1.00) = 0.414 m<sup>3</sup>

集水樹(蓋板)撤去  
S=1:20



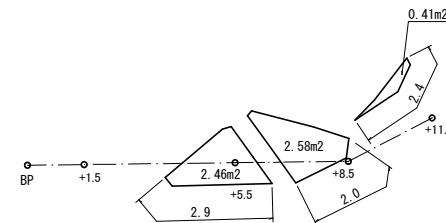
コンクリート取壊(無筋) 0.135 × 0.90 + 0.083 × (0.90+0.75) = 0.258 m<sup>3</sup>  
コンクリート取壊(有筋) 0.072 × 0.73 = 0.053 m<sup>3</sup>

止水壁取壊  
S=1:50



コンクリートカッター (t=30cm) = 0.35 m  
コンクリート取壊(無筋) 0.30 × 0.35 × 3.10 = 0.325 m<sup>3</sup>

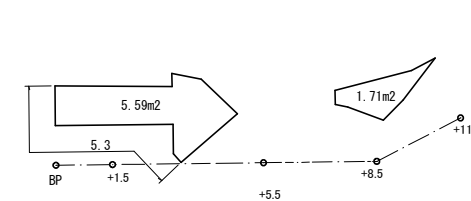
アスファルト舗装剥取算出図  
(CADによる算出) S=1:100



アスファルト舗装剥取

アスファルトカッター (t=10cm)	2.9+2.0+2.4	= 7.30	m
アスファルト舗装剥取	2.46+2.58+0.41	= 5.45	m <sup>2</sup>
アスファルト処分	5.45 × 0.04	= 0.22	m <sup>3</sup>

コンクリート舗装取壊算出図  
(CADによる算出) S=1:100



コンクリート舗装取壊

コンクリートカッター	= 5.30	m	
コンクリート舗装剥取	5.59+1.71	= 7.30	m <sup>2</sup>
コンクリート処分	7.30 × 0.10	= 0.730	m <sup>3</sup>

## 実施設計図

いちき串木野	
工事名	5災第110号 小中原妙見線道路災害復旧工事
路線名	市道小中原妙見線
工事箇所	いちき串木野市 大里 中原地内
図面種類	舗装工・産廃処理工
縮尺	各図参照
図面番号	全 3 葉 第 3 号