
„ Üµ» - î Ø « I b4:#Ý Q b) í ö\ > « b °O¿

; U	%... ß	G µ	-	, q
-----	--------	-----	---	-----

O[☹

„ Üµ» - î Øc>* F 8 _ > 8 Z q v w ^ . Üå "4 _9xG 5ð>* „ _ I Ø
 b * 85ð óo ^ P K) 'g K S F [6 ~>* M5ð | ~ ^ F " Ø" %o « - î Ø _
 K Z d F w E 4 f \ K Z #.\$x[6 G \>*) i\$x[6 G _ | ~ @% I Z 8
 „ Üµ» - î ØbO¿OE c @ \ b&g i _ r T1 u } Z 8 ^ 8 @>* [c
 " | ~ G#ÝI Z 8 e [c @ \ [6 u Z ` „ Üµ» B F \ K Z °O¿ I
 S > « _ X 8 Z>*O¿OE > | g3U,0ł9 b +0[>* ^ } g _ ` „ Üµ» B F b) í ö_
 X 8 Z3Üm Z 8 3U,0ł9 [c>* d f p b Z,5 ' b >* öB O¿OE,5 _8fi M
 " Üµj _ | 7ü\$xoł9 >* " Üµj b2n/ _ | •\$xoł9 / W S G b) Ÿ*
 4 (b ' ØcOEi " \ | C M+· K>* œ · ö/¶ öv, ö [6 ~>* r S És5 v ' I C>*
 G b « b ót ö & 1 M G \ @ [A S) í ö_ X 8 Z c>* 3QO¿OE / 8 ` „ Üµ
 » B F c " Ø " %o « B F _ K Z t d f2 >#&i Øb(ö [A G \ @ ? W S

e c b l i " ? } 7 O t [A r M

UDC 624.023.933 : 624.21 : 625.745
624.04

ハイブリッドビームの実橋への適用
——その経済性と新井橋の架設——

Application of Hybrid Beam to Actual Bridge
—Its Economics and the Construction of Araibashi Bridge—

久保源三* 石渡正夫**
Genzo Kubo Masao Ishiwata

大古茂***

Shigeru Okata

Synopsis :

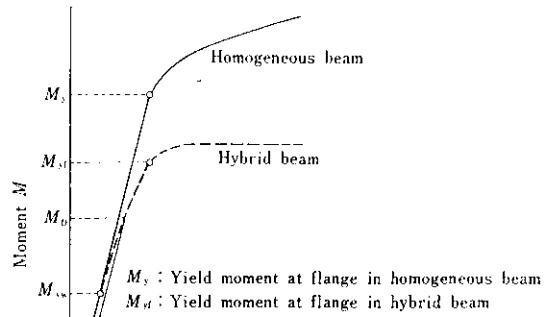
本論文は、複合構造の鋼橋の実橋への適用について述べる。複合構造は、高張力鋼と低張力鋼を組合せたもので、前者が断面の外側部、後者が内側部である。

従来からの許容応力度設計を基本としたわが国の示方書では、設計荷重が作用したとき、鋼材は許容応力を越えないことを原則としているので、ハイブリッドビームのようにフランジが許容応力に達したとき、ウェブが降伏しているような設計は許されない。

一方、最近の桁の残留応力に関する研究²⁾がすすみ、圧延H形鋼、溶接組立桁の残留応力分布とそれが桁の力学的挙動に与える影響が明らかとなつた。これによると、たとえば溶接部のように残留応力の大きい部分では、設計荷重程度でも局部的に塑性状態に達すること、残留応力を持った桁でも局部座屈を防止すれば十分な極限耐荷力を有することが確認されている。

このように通常用いられていてエネルギー法

じない場合でホモジニアスビームとハイブリッドビームが純曲げを受けた場合を比較してみる。ホモジニアスビームでは、モーメントと曲率の関係は、Fig. 1 に示すようにフランジが降伏するま



ホモジニアスピームといえども Fig. 1 の M_y に達する前に直線からはずれ、ハイブリッドビームと似かよった性状を示すことがわかっている^{1,2)}。

は、ホモジニアスピームに比べ低くはなるが、フランジが降伏するモーメントまでは曲げに対する挙動に大差はなく、少なくとも静荷重に対して

の降伏がはじまるモーメント M_{yf} と、ホモジニアスピームにおける降伏モーメント M_y とは、工学的には等価な意味を持つと考えてさしつかえないであろう。

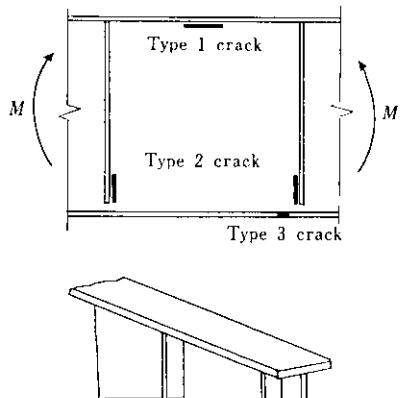
また、ハイブリッドビームでは、その特性を効果的に生かすために、設計荷重はウェブの降伏開始モーメント M_{yf} 以上となるのが普通であるが、たとえば設計荷重（曲げモーメント M_p ）まで載荷後除荷した場合には、その除荷時の $M-\phi$ 曲線は、載荷時の M_{yw} までの直線と平行になり、完

同様な考え方で設計を進めることが可能である。

なお、ハイブリッドビームに静的荷重が加わった場合の挙動については、すでに国内外で多くの研究がなされほぼその性状が明らかにされている^{1,2,4~6)}。

2・2 疲労強度

ハイブリッドビームの疲労強度については、1960年ごろより Toprac らの系統的な研究^{10,11)}、前田らの研究⁸⁾などがあり、設計にあたって配慮



ビーム設計においても参考とすることができる。

3型亀裂のうち、ウェブと下フランジのすみ肉溶接部に生ずる亀裂(3型(a))が特に重要である。この亀裂を防止するためには、溶接のとけ込み不足をなくし、ビード形状を平滑とし、アンダーカットを少なくすること、などにより応力集中をなるべく起さない形状とすることが肝要である。また溶接棒の選定にあたって、ウェブと同強度、あるいはウェブとフランジの中間強度のものを用いれば、溶接施工が容易であり、また応力の伝達が円滑となる。

3-1 許容曲げ応力度

ウェブの縁溶力度はウェブの鋼種に対する許容

垂直補剛材の断面2次モーメントは、次式から得られた値以上でなければならない。

応力度を超えてよいが、死荷重によるウェブの

$$I = d \cdot t_w^3 \cdot j \quad \dots \dots \dots \quad (3)$$

८०

フランジの曲げ応力度は、フランジの鋼種に対する許容応力度に次式で規定する減係数 R を

$$J : 2.5(h/d)^2 - 2 \geq 0.5$$

d : (2) 式より求めた最大補剛材間隔 (cm)

Table 4 Comparison of cost (unit: 10^3 yen/t)

Steels	Cost	Material	Fabrication	Transportation & construction	Total cost
Standard design		80.4	192.6	Transportation	331.0
A	75.0		188.9	15.0	322.9

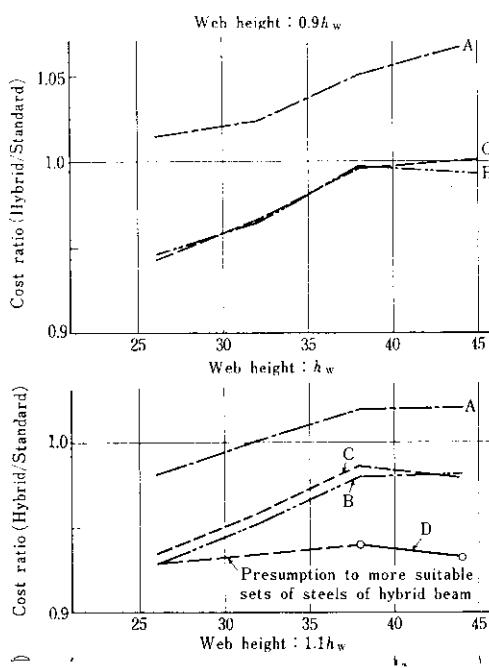


Table 5 Ratio of deflection to span

Span (m)	Standard design	Hybrid beam	Allowable value
26	$\frac{1}{1368}$	$\frac{1}{963}$	$\frac{1}{769}$
32	$\frac{1}{1280}$	$\frac{1}{928}$	$\frac{1}{625}$
38	$\frac{1}{1188}$	$\frac{1}{918}$	$\frac{1}{526}$
44	$\frac{1}{1189}$	$\frac{1}{913}$	$\frac{1}{500}$

5. 新井橋について

5.1 設計および製作概要

5.1.1 設計条件

道橋規格 3種2級

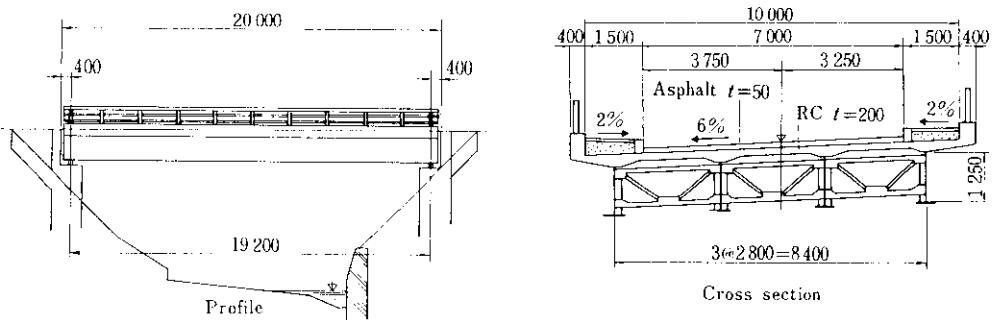
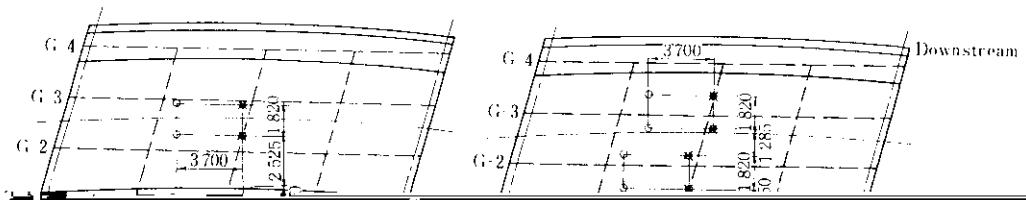
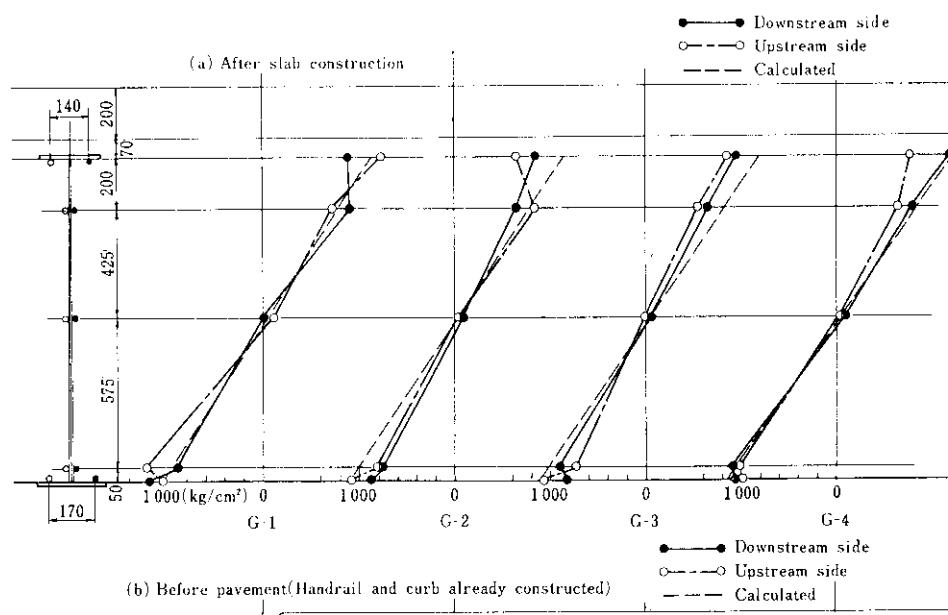


Table 6 Section of main beam

Table 7 Chemical compositions, mechanical properties and basic allowable stresses
of *Hybrid beam*

Steel	Thick- ness (mm)	Chemical composition (%)								Mechanical property			Basic allowable stress (kg/cm ²)	Application			
		C	Si	Mn	P	S	Cu	Ni	Cr	Mo	V	Ceq	Yield point strength (kg/mm ²)	Tensile strength (kg/mm ²)	Elongation (%)	Impact value (kg·m)	
	Standard	0.18~0.35	1.20	0.030	0.030	0.030	0.50	1.50	0.80	0.80	0.00	~21	~50	~55	~10	-5°C	Low temperature





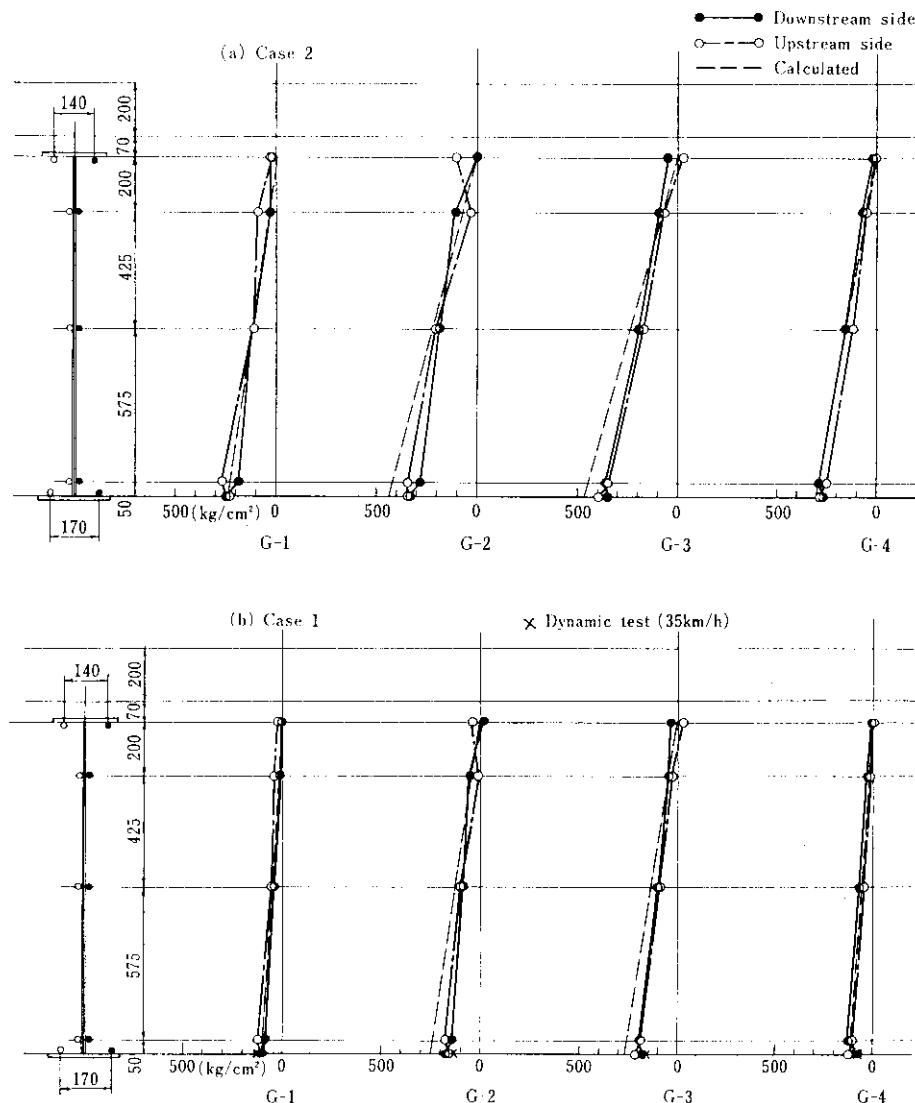


Fig. 14 Stress distributions of main beams at mid-span

ートの乾燥収縮およびクリープ等の影響によるものである。また動的たわみの測定結果（35km/h 時のみ）を

Table 11 に示す。また、主梁の測定結果と計算値と

Table 11 Dynamic deflections at mid-span

Table 11 Results of dynamic test of Gotoh River

Measuring

1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	14	15	16	17	18	19	20	21	22	23	24	25	26	27	28	29	30	31	32	33	34	35	36	37	38	39	40	41	42	43	44	45	46	47	48	49	50	51	52	53	54	55	56	57	58	59	60	61	62	63	64	65	66	67	68	69	70	71	72	73	74	75	76	77	78	79	80	81	82	83	84	85	86	87	88	89	90	91	92	93	94	95	96	97	98	99	100

総括すると次のことがいえる。

(3) ハイブリッド合成桁の経済比較の結果、鋼種

合せによる設計上の差はあまり大きくない。これは下フランジに高張力鋼を使用しても、ウェブの一部降伏を考慮しない減係数により、許

比して7%程度のコストダウンが可能である。

ハイブリッドビームに残された課題として座屈強度、せい減係数、荷重回数と疲労強度、現場継

容応力度が低下するためである。疲労設計荷重による応力振幅は $\sigma_R = 500 \text{ kg/cm}^2$ 程度で、十分な安全性をもつと考らわれて

手などが主なものとしてあげられる。ハイブリッドビームはスパンの大きなボックスガーダーにも適用が期待されますが、今後は上記の課題について