

(19) 日本国特許庁(JP)

(12) 特 許 公 報(B2)

(11) 特許番号

**特許第4076185号
(P4076185)**

(45) 発行日 平成20年4月16日(2008. 4. 16)

(24) 登録日 平成20年2月8日(2008. 2. 8)

(51) Int. Cl.	F I
EO1C 11/02 (2006.01)	EO1C 11/02 A
EO1D 19/06 (2006.01)	EO1D 19/06

請求項の数 4 (全 19 頁)

(21) 出願番号	特願2005-129084 (P2005-129084)	(73) 特許権者	592179067
(22) 出願日	平成17年4月27日(2005. 4. 27)		株式会社ガイアート T・K
(65) 公開番号	特開2006-307472 (P2006-307472A)		東京都新宿区新小川町8番27号
(43) 公開日	平成18年11月9日(2006. 11. 9)	(73) 特許権者	000230010
審査請求日	平成17年7月8日(2005. 7. 8)		ジオスター株式会社
			東京都文京区西片一丁目17番8号
		(74) 代理人	100060575
			弁理士 林 孝吉
		(72) 発明者	本間 淳史
			東京都千代田区霞が関3丁目3番2号 新
			霞が関ビルディング 日本道路公団内
		(72) 発明者	伊藤 彰彦
			東京都新宿区新小川町8番27号 株式会
			社ガイアート T・K 内

最終頁に続く

(54) 【発明の名称】 延長床版の設計方法

(57) 【特許請求の範囲】

【請求項 1】

土工部側に配置された底版の上に橋梁側の端部から土工部側へ延設されて土工部側に伸縮装置を設けた延長床版であって、該延長床版はコンクリート版からなり、該延長床版はコンクリート舗装版としての強度にて構成され、且つ、複数のコンクリート版を接続してなり、

該延長床版をコンクリート舗装版としての強度にて構成する際は、延長床版下面の支持力をばねとして考え、輪荷重によって上記コンクリート版が変形したときに該コンクリート版内に発生する応力を算出するとともに、

温度変化により該コンクリート版の表面と裏面との温度差によって該コンクリート版内に発生するそり拘束力を算出し、

前記輪荷重により発生する応力と、温度変化により発生するそり拘束力を合成して合成応力 σ_c を算定し、該合成応力 σ_c から断面力Mに換算した後に、コンクリートと鉄筋との応力度を算定することを特徴とする延長床版の設計方法。

【請求項 2】

上記輪荷重の載荷箇所は、コンクリート版の中央部と、コンクリート版の最外延部と、隣接するコンクリート版同士の継手近傍部とし、それぞれの部分で応力度を算定する請求項1記載の延長床版の設計方法。

【請求項 3】

上記合成応力 σ_c は、コンクリート版の温度上昇時は輪荷重により発生する応力と温度変

10

20

化により発生するそり拘束応力を加算して算定し、温度下降時は輪荷重により発生する応力にて算定する請求項 1 記載の延長床版の設計方法。

【請求項 4】

上記断面力 M は、合成応力 σ_c から断面係数 Z を用いて換算し、全断面有効にて算定する請求項 1 記載の延長床版の設計方法。

【発明の詳細な説明】

【技術分野】

【0001】

本発明は延長床版の設計方法に関するものであり、特に、コンクリート舗装版としての強度にて構成するようにした延長床版の設計方法に関するものである。

10

【背景技術】

【0002】

従来、橋桁の温度変化による伸縮を吸収するために、橋桁と橋台との間に伸縮装置を設けている。伸縮装置が橋桁と橋台との隙間にあるため、車両が通過する際にショックが発生して乗員に不快感を与えるとともに、騒音及び振動の発生による環境悪化が問題となる。

【0003】

この不具合を解消するために、本願出願人は、土工部側にプレキャストコンクリート製の底版を配置し、該底版の一端部を橋台に受けさせるとともに、該底版の上に橋梁側から土工部側へ延設されるプレキャストコンクリート製の延長床版を配置し、土工部側に伸縮装置を設けた工法を提案している（例えば、特許文献 1 参照）。

20

【特許文献 1】特開 2004 - 084280 号公報

【発明の開示】

【発明が解決しようとする課題】

【0004】

特許文献 1 記載の発明は、橋梁床版を延長して伸縮装置を土工部側へ移設したことにより、通過車両からの衝撃が緩和されて振動や騒音の発生を低減することができる。該延長床版の構造は橋梁床版を延長するという考えに基づき、橋梁床版の強度にて構成されている。橋梁床版は橋台や橋脚の間に架設されて、局所的な何点かの箇所で支持されるので、コンクリートの厚さや配筋もそれに耐えうるように設計される。延長床版の下面には底版及び地盤が存在して延長床版を支持しているにも拘らず、延長床版が橋梁床版としての強度にて設計されるため、必要以上の強度を備えた構成となり、コストアップの要因となっている。

30

【0005】

そこで、延長床版の設計に際して、必要な強度を備えつつコストダウンを図るために解決すべき技術的課題が生じてくるのであり、本発明はこの課題を解決することを目的とする。

【課題を解決するための手段】

【0006】

本発明は上記目的を達成するために提案されたものであり、請求項 1 記載の発明は、土工部側に配置された底版の上に橋梁側の端部から土工部側へ延設されて土工部側に伸縮装置を設けた延長床版であって、該延長床版はコンクリート版からなり、該延長床版はコンクリート舗装版としての強度にて構成され、且つ、複数のコンクリート版を接続してなり、該延長床版をコンクリート舗装版としての強度にて構成する際は、延長床版下面の支持力をばねとして考え、輪荷重によって上記コンクリート版が変形したときに該コンクリート版内に発生する応力を算出するとともに、温度変化により該コンクリート版の表面と裏面との温度差によって該コンクリート版内に発生するそり拘束力を算出し、前記輪荷重により発生する応力と、温度変化により発生するそり拘束力を合成して合成応力 σ_c を算定し、該合成応力 σ_c から断面力 M に換算した後に、コンクリートと鉄筋との応力度を算定する延長床版の設計方法を提供する。

40

50

【 0 0 0 7 】

また、上記輪荷重の載荷箇所は、コンクリート版の中央部と、コンクリート版の最外延部と、隣接するコンクリート版同士の継手近傍部とし、それぞれの部分で応力度を算定する請求項 1 記載の延長床版の設計方法を提供する。

【 0 0 0 8 】

また、上記合成応力 σ_c は、コンクリート版の温度上昇時は輪荷重により発生する応力と温度変化により発生するそり拘束応力を加算して算定し、温度下降時は輪荷重により発生する応力にて算定する請求項 1 記載の延長床版の設計方法を提供する。

【 0 0 0 9 】

また、上記断面力 M は、合成応力 σ_c から断面係数 Z を用いて換算し、全断面有効にて算定する請求項 1 記載の延長床版の設計方法を提供する。 10

【 0 0 1 3 】

上記構成によれば、延長床版の構造をコンクリート舗装版としての強度にて設計し、延長床版を構成している個々のプレキャスト製コンクリート版の幅や厚さなどの寸法、及び、鉄筋の種類や設置本数などの配筋は、コンクリート舗装版と同じ設計にて構成される。

【 発明の効果 】

【 0 0 1 4 】

本発明は、上記構成にて延長床版をコンクリート舗装版としての強度にて設計するので、従来の橋梁床版としての設計と比較して、部材断面を薄く構成することができ、配筋も簡素化することができるため、延長床版の設計に際して、必要な強度を備えつつコストダウンを図ることが可能となる。 20

【 発明を実施するための最良の形態 】

【 0 0 1 5 】

以下、本発明に係る延長床版の設計方法について、好適な実施例をあげて説明する。延長床版の設計に際して、必要な強度を備えつつコストダウンを図るという目的を、延長床版の構造をコンクリート舗装版としての強度にて設計することにより実現した。

【 実施例 1 】

【 0 0 1 6 】

図 1 は橋梁部付近に施工された延長床版の断面図であり、橋梁部 10 を形成している橋桁 11 は支承 12 を介して橋台 13 に載置され、橋桁 11 の上に橋梁床版 14 が配置されている。土工部 15 は締め固めた盛土 16 の上に底版 17 を配置し、該底版 17 の一端部を橋台 13 の上面まで延設して緩衝ゴム 18 を介してアンカーボルト 19 にて固定する。該底版 17 には所々にグラウト注入孔 20 が設けられ、ジャッキなどによって底版 17 の高さ調整を行った後に、このグラウト注入孔 20 からグラウト材を注入して盛土 16 との隙間へ充填する。 30

【 0 0 1 7 】

底版 17 の上には延長床版 21 が配置され、該延長床版 21 の橋梁部 10 側の一端部は緩衝ゴム 22 を介して前記橋梁床版 14 の上面に載置されている。そして、該延長床版 21 の一端部に埋設されているヒンジ構造（本実施例ではメナーゼヒンジ）23 の突出部分に現場打ちコンクリート 24 を打設して、延長床版 21 と橋梁床版 14 とが一体的に接続される。該延長床版 21 の他端部はコッター式継手 26 を介して着脱式床版 27 の一端部に接続されている。該着脱式床版 27 には伸縮装置 28 が設けられ、該着脱式床版 27 の他端部側はアンカーボルト 29 で前記底版 17 に固定されている。そして、前記延長床版 21 の上面には橋梁部 10 から連続的に舗装面 30 が施工されている。 40

【 0 0 1 8 】

前記底板 17 及び延長床版 21 は、それぞれ複数のプレキャスト鉄筋コンクリート版を接続してなり、底板 17 と延長床版 21 との接触面は極めて平滑に形成されている。橋梁部 10 側の温度変化で橋桁 11 が伸び縮みしたときは、橋梁床版 14 に接合された延長床版 21 が橋梁床版 14 に押し引きされて底板 17 の上面を滑動し、橋桁 11 の伸び縮みが

前記伸縮装置 2 8 にて吸収される。

【 0 0 1 9 】

次に、前記延長床版 2 1 の設計方法について説明する。図 2 は延長床版の設計方法のフローチャートであり、先ず準備作業として設計条件を整理し、キックアップ量による延長床版の長さを決定する。

【 0 0 2 0 】

底版の検討に関しては、先ず踏掛版として或いは滑面形成を目的とした版としての検討により、底版の厚さ、基本配筋を決定する。構造部材としての検討は、壁高欄車両衝突時の検討及びコッター配置間隔を検討する。プレキャスト製コンクリート版吊込時等施工時の検討としては、リフトアップ時の検討を行う。そして、底版固定用アンカーを検討する

10

【 0 0 2 1 】

延長床版、着脱式床版の検討に関しては、本発明では延長床版の設計を橋梁床版ではなくコンクリート舗装版として検討して基本配筋を決定する。構造部材としての検討としては、遊間部での応力検討及び壁高欄車両衝突時の検討、コッター配置間隔を検討する。そして、底版と同様にプレキャスト製コンクリート版吊込時等施工時の検討を行う。着脱式床版の固定側アンカーボルトの検討としては、アンカーボルト及びインサートの検討を行う。

【 0 0 2 2 】

橋梁接合部の検討に関しては、ヒンジ構造の一例としてメナーゼヒンジを使用するものとし、遊間の検討、メナーゼ部の検討、地震時の検討などが必要である。

20

§ 1 設計条件

(1) 設計方法

道路橋示方書に準拠し、RC解析の許容応力度設計法により設計を行う。

(2) 使用材料

使用材料の一例を表 1 に示す。

【 0 0 2 3 】

【表 1】

項 目	仕 様 ・ 規 格	備 考
コンクリート	$\sigma_{ck}=50\text{N/mm}^2$	底版、延長床版、着脱式床版
コンクリート	$\sigma_{ck}=36\text{N/mm}^2$	橋梁接合部（現場打ち部）
鉄 筋	SD345	D13～D25
鋼 材	4. 6	着脱式床版固定用アンカーボルト
丸 鋼	SS400	底版固定用アンカーボルト
コッター式継手	FCD500 (JIS G5502)	H型金物

【 0 0 2 4 】

(3) 諸物理定数

鉄筋コンクリートの諸物理定数の一例を表 2 に示す。

40

【 0 0 2 5 】

【表 2】

項 目	物 理 定 数	
設計基準強度 σ_{ck}	50 N/mm ²	36 N/mm ²
ヤング係数 E_c	3.3×10^4 N/mm ²	2.98×10^4 N/mm ²
せん断弾性係数 G_c	1.43×10^4 N/mm ²	1.30×10^4 N/mm ²
ポアソン比 μ	0.167	0.167
適用構造物	PCa 底版 PCa 床版	橋梁接合部 (現場打ち部)

【 0 0 2 6 】

鉄筋のヤング係数は、 $E_s = 2.0 \times 10^5$ (N/mm²)

コッター式継手 (H型金物) のヤング係数は、 $E_{co} = 1.7 \times 10^5$ (N/mm²)

(4) 荷重条件

4.1活荷重

活荷重は、B活荷重 (T - 25) とする。図 3 (a) は図中左右方向に橋軸方向を示し、図 3 (b) は図中左右方向に橋軸直角方向を示す。

【 0 0 2 7 】

4.2死荷重

死荷重は、鉄筋コンクリート γ_c とアスファルト舗装 γ_a の荷重値の一例を表 3 に示す 20

【 0 0 2 8 】

【表 3】

項目	荷重値	備 考
鉄筋コンクリート γ_c	24.5N/mm ³	
アスファルト舗装 γ_a	22.5N/mm ³	

【 0 0 2 9 】

(5) 許容応力度

各使用材料の許容応力度の一例を表 4 に示す。

【 0 0 3 0 】

【表 4】

項 目	仕 様	許容応力度		備 考
コンクリート	$\sigma_{ck}=50$ N/mm ²	曲げ圧縮応力度	$\sigma_{ca}=17.0$ N/mm ²	
		許容付着応力度	$\tau_{0a}=2.0$ N/mm ²	
コンクリート	$\sigma_{ck}=36$ N/mm ²	曲げ圧縮応力度	$\sigma_{ca}=12.8$ N/mm ²	
		許容付着応力度	$\tau_{0a}=1.92$ N/mm ²	
鉄筋	SD345	許容引張応力度	$\sigma_{sa}=180.0$ N/mm ²	応力度検討時
		許容引張応力度	$\sigma_{sa}=200.0$ N/mm ²	重ね継手検討時
丸鋼	SS400	許容せん断応力度	$\tau_{sa}=80.0$ N/mm ²	
コッター式 継手	$\sigma_{cy}=320$ N/mm ² (降伏点)	$\sigma_{coa}=190.0$ N/mm ²		H型金物
鋼材	4.6	許容引張応力度	$\sigma_{sa}=140.0$ N/mm ²	
		許容せん断応力度	$\tau_{as}=90$ N/mm ²	

【 0 0 3 1 】

許容応力度の割増し係数の一例を表 5 に示す。

【 0 0 3 2 】

【表 5】

項 目	割増し係数	備 考
常 時	1.0	
短 期	1.5	衝突時、レベル1地震時等
施工時	1.25	P C a版吊込時等

【 0 0 3 3 】

(6) 前提条件

当該延長床版は、発注者の意向及び橋梁の諸条件により、以下のような前提で設計を行うものとする。 10

「延長床版長」

橋梁端部に設置される伸縮装置が、土工部側へ移動した距離をさす。

「キックアップ量」

橋梁端部において、活荷重等によるたわみによって発生する橋梁端部の回転による跳ね上がり量（浮き上がり量）をさす。本発明では、最大値で+0.002radをもって検討する。

「橋梁移動量」

橋梁移動量は、橋梁温度伸縮及び地震動レベル1時の移動量によって決定され、その値の中で一番大きな数値から伸縮装置を決定する。

【 0 0 3 4 】

橋梁の伸縮量の値の一例を表6に示す。 20

【 0 0 3 5 】

【表 6】

(最大値)	橋軸方向	橋軸直角方向
温度伸縮	± 75.40mm	
地震動レベル1	± 100.60mm	
レベル2	±424.00mm	±427.00mm

【 0 0 3 6 】

上記値により、延長床版に設置する伸縮装置は、橋軸方向±100.6mmの伸縮量に対応する伸縮装置とする。 30

「地震力」

地震時、橋梁と延長床版では異なる動き方をすると考えられ。延長床版が橋梁に無理な負担を強いないために、橋梁と延長床版を接合しているメナーゼヒンジを地震動レベル2時には降伏するように設計する。橋梁の地震時に発生する力の一例を表7に示す。

【 0 0 3 7 】

【表 7】

	固有周期		Kh
	橋軸方向	橋直方向	
地震動レベル1	0.939	0.989	0.3
レベル2type I	0.989	1.025	1.0
レベル2type II	1.324	1.343	1.5
A1 橋台 反力 (kN)	3854.182		

【 0 0 3 8 】

(7) 構造細目

7.1形状及び部材寸法

プレキャスト製コンクリート版の版厚は下記の条件を満たすものとする。 50

【 0 0 3 9 】

(1)最小全厚 160mm以上

(2)コッター式継手仕様に伴う必要版厚 200mm以上

上記の条件から、プレキャスト製コンクリート版の版厚を200mm以上とする。延長床版の版厚は $t=200\text{mm}$ 、底版の版厚は踏掛版の設計により決定する。

【 0 0 4 0 】

7.2最小鉄筋量

部材には、その断面積の0.15%以上の付着力のある鋼材を配置する。

【 0 0 4 1 】

鉄筋コンクリート構造に配置する軸方向引張主鉄筋の断面積は次式により決定する。 10

【 0 0 4 2 】

$$A_{st} = 0.005 b_w \cdot d$$

ただし、せん断力が作用する方向の厚さが薄く、斜引張鉄筋を配置することができない部材については次式により決定する。

【 0 0 4 3 】

$$A_{st} = 0.01 b_w \cdot d$$

ここで、 A_{st} ：軸方向引張主鉄筋の断面積(mm^2)

b_w ：けたのウェブ厚(mm)

d ：有効厚(mm)

7.3最小かぶり

20

プレキャスト部材と場所打ちコンクリートの最小かぶりの一例を表8に示す。

【 0 0 4 4 】

【表8】

部材種別	かぶり	備 考
プレキャスト部材	30mm	
場所打ちコンクリート	40mm	

【 0 0 4 5 】

7.4鉄筋のあき

30

鉄筋のあきは下記の条件をすべて満たすものとする。

【 0 0 4 6 】

(1)40mm以上(プレキャスト部材では20mm以上)

(2)粗骨材(20mm)の最大寸法の4/3倍以上

(3)鉄筋の直径の1.5倍以上

7.5鉄筋の継手

引張鉄筋に重ね継手を用いる場合は、次式により算出する重ね継手長 L_a 以上かつ鉄筋の直径の20倍以上重ね合わせるものとする。また、重ね継手は継手に対して直角に配置した2本以上の鉄筋で補強するものとする。なお、引張鉄筋に機械式継手を用いる場合は、鉄筋の種類、直径、応力状態、継手位置等を考慮して、継手部の強度を定めるものとする。 40

【 0 0 4 7 】

$$L_a = (\sigma_{sa} \cdot \phi) / (4 \tau_{0a})$$

ここで、 L_a ：付着応力度より算出する重ね継手長(mm)

σ_{sa} ：鉄筋の許容引張応力度(N/mm^2)

ϕ ：鉄筋の直径(mm)

τ_{0a} ：コンクリートの許容付着応力度(N/mm^2)

なお、継手が同一断面に集中する場合は、「鉄筋継手指針(コンクリートライブラリー第49号)」(土木学会)Ⅰ.9条(2)を参照するものとする。

【 0 0 4 8 】

50

7.6主鉄筋の配置

主鉄筋は、直径13mm以上の鉄筋とする。

【0049】

主鉄筋は、2段以下に配置する。

【0050】

7.7用心鉄筋の配置

コンクリートの乾燥収縮、温度勾配、応力集中等により生じる可能性のあるひび割れを有害でない程度に抑えるように鉄筋を配置するものとする。

【0051】

用心鉄筋は、直径13mm以上とし、300mm以下の間隔で配置する。

10

【0052】

打継目付近には、新旧コンクリート間の温度差、乾燥収縮等により生じる引張応力に対して用心鉄筋を配置する。

§2 延長床版及び着脱式床版の検討

前述したように、橋梁床版は橋台や橋脚の間に架設されて、局所的な何点かの箇所で支持されるのに対して、延長床版の下面には底版及び盛土（地盤）が存在して延長床版を支持しているので、コンクリートの厚さや配筋等、延長床版の構造をコンクリート舗装版として考えて設計する。これにより、部材断面を薄くすることができるうえ、部材断面寸法が変化しないため安価なものとしてすることができる。

【0053】

20

コンクリート舗装版には、輪荷重により発生する応力と、温度変化により発生するそり拘束応力とがあり、双方の応力を合成（合算）して合成応力 σ_c を算定し、断面力Mに換算した後に、コンクリート構造物の応力度（断面力が作用した際にコンクリート及び鉄筋等の要素毎に作用している単位面積あたりの力）を検討する。

【0054】

輪荷重により発生する応力とは、外部荷重（自動車や航空機等の輪荷重）によってコンクリート内部に発生する応力であり、図4に示すように、輪荷重がコンクリート版に載荷されたとき、コンクリート版の内部に発生する応力は、上面には圧縮力が発生し、下面には引張力が発生する。

【0055】

30

一方、温度変化により発生する応力とは、そり拘束応力が他の応力に対して卓越しているため、主にそり拘束応力ことをいい、外気温が変化することにより、コンクリート版の上面と下面とに温度差ができ、コンクリート版が反り返ろうとするのを自重が阻害するため、コンクリート版の内部に発生する応力のことをいう。

【0056】

図5に示すように、外気温が下降したとき、コンクリート版の上面の温度が下降して上面が収縮しようとする。このとき、コンクリート版の内部に発生する応力は、上面には圧縮力が発生し、下面には引張力が発生する。

【0057】

舗装設計指針には、コンクリート版を設計する場合に必要な路盤の支持力係数は、直径30cmの載荷版での平板載荷試験値 K_{30} が2MPa/cmとされている。本発明では、延長床版下面には底版があるため、必要な路盤支持力係数を確保されているものとして計算する。また、コンクリート版の設計には直径75cmの載荷版での平板載荷試験値 K_{75} が必要であるため、平板載荷試験値 K_{30} を K_{75} に変換すると以下の値となる。

40

【0058】

【数 1】

$K_{30}=2\text{MPa/cm}=2\times 10^6\text{Pa/cm}=2\text{N/mm}^2/\text{cm}=200\text{N/cm}^3$
 従って、 K_{75} は以下の値となる。

$$K_{75}=\frac{K_{30}}{2.2}=\frac{200\text{N/cm}^3}{2.2}=91\text{N/cm}^3=0.091\text{N/mm}^3$$

【0059】

本発明では、舗装下面の路盤の支持力をばねとして考え、輪荷重によって上記コンクリート版が変形したときに該コンクリート版内に発生する応力を算出するとともに、温度変化により該コンクリート版の表面と裏面との温度差によって該コンクリート版内に発生するそり拘束応力を算出し、前記輪荷重により発生する応力と、温度変化により発生するそり拘束応力を合成して合成応力 σ_c を算定し、該合成応力 σ_c を断面力Mに換算した後に、コンクリートと鉄筋との応力度を検討する。

(1) 応力度の計算

1.1 輪荷重による応力度

コンクリート版上に輪荷重を載荷した場合に発生する応力は、ウェスターガード式を用いて算定し、輪荷重の載荷箇所は、図6に示すように、コンクリート版の中央部(イ)と、コンクリート版の最外縁部(ロ)と、隣接するコンクリート版同士の継手近傍部(ハ)の三箇所とし、それぞれの部分で応力度を検討する。

【0060】

中央部載荷時(イ)と最外縁部載荷時(ロ)は、剛比半径 r 、タイヤ接地半径 a 、衝撃輪荷重 P_i 、コンクリート目地形状によって決まる係数 C 等にて算出する。継手近傍部載荷時(ハ)は、最外縁部載荷時(ロ)の公式で算出した応力 σ_e に、継手形状によって決まる低減係数 α を掛けて算出する。

【0061】

「剛比半径 r 」は、輪荷重が載荷された際の影響範囲内でコンクリート版と路盤の剛性比によって決まり、通常交通荷重は複数輪付いているが単輪に変換(等価単車輪への変換)し、影響範囲も実際の複数輪に近くなるように修正したものである。

【0062】

「衝撃輪荷重 P_i 」は、車両が通過する際の衝撃も考慮した後輪荷重である。

【0063】

「係数 C 」は、最外縁部載荷時の応力 σ_e を算出する際に使用する係数で、コンクリート舗装の最外縁部に継手が入っていない場合は2.12の値を使用し、継手が入っている場合は1.59の値を使用する。

【0064】

「低減係数 α 」は、継手近傍部載荷時の応力 σ_{co} を算出する際に使用する係数で、継手の強度や信頼性によって決まってくる。延長床版で使用するコッター式継手の場合は0.6の値を使用する。

【0065】

(イ) 中央部載荷時の発生応力

中央部載荷時の発生応力は次式で検討する。

【0066】

【数 2】

$$\sigma_i = \frac{0.0547 P_i}{h^2} \left(\left(\frac{b}{r} \right)^2 - 10.186 \log_e \left(\frac{b}{r} \right) + 3.714 \right)$$

【0067】

ここに、

【0068】

10

20

30

40

【数 3】

$$r : \text{剛比半径 (mm)} = \left(\frac{E_c h^3}{(12(1-\nu^2) K_{15})} \right)^{1/4} = \left(\frac{33 \times 200^3}{(12(1-0.167^2) 0.091)} \right)^{0.25} = 706$$

$$a : \text{タイヤ接地半径 (mm)} = \left(\frac{200 \times 500}{\pi} \right)^{0.5} = 178$$

$$b : a < 1.724h \text{ のとき } b = (1.6a^2 + h^2)^{0.5} - 0.675h$$

$$a \geq 1.724h \text{ のとき } b = a$$

$$1.724 \times 200 \text{ mm} = 345 \text{ mm} > a = 178 \text{ mm} \text{ であるので、}$$

$$b = (1.6 \times 178^2 + 200^2)^{0.5} - 0.675 \times 200 = 166 \text{ mm}$$

$$P_i : \text{衝撃を考慮した後輪荷重 (N)} = (1+i) \times 100 \text{ kN} \times 1000 = 130000 \text{ N}$$

$$i : \text{衝撃係数 (=0.3)}$$

【0069】

従って、

【0070】

【数 4】

$$\sigma_i = \frac{0.0547 \times 130000}{200^2} \times \left(\left(\frac{166}{706} \right)^2 - 10.186 \log_e \left(\frac{166}{706} \right) + 3.714 \right)$$

$$= 3.291 \text{ N/mm}^2$$

【0071】

(口) 最外縁部載荷時の発生応力

最外縁部載荷時の発生応力は次式で検討する。

【0072】

【数 5】

$$\sigma_e = \frac{(1+0.54\nu) C \cdot P_i}{h^2} \left(\log \left(\frac{r}{10} \right) - 0.75 \log \left(\frac{a}{10} \right) - 0.18 \right)$$

ここに、C : 係数

自由縁部に対して 2.12 → 選定

適当量のダウエルバーを用いた目地部に対して 1.59

$$\sigma_e = \frac{(1+0.54 \times 0.167) \times 2.12 \times 130000}{200^2} \left(\log \left(\frac{706}{10} \right) - 0.75 \log \left(\frac{178}{10} \right) - 0.18 \right)$$

$$= 5.491 \text{ N/mm}^2$$

【0073】

(ハ) 継手近傍部の発生応力

継手近傍部における荷重応力は自由縁部に基づいて荷重伝達効果を係数で表し、以下の式で検討する。

【0074】

【数 6】

$$\sigma_{co} = \alpha \cdot \sigma_e$$

ここに、 α : 低減係数 (コッター式継手では 0.6)

$$\sigma_{co} = 0.6 \times 5.491 = 3.295 \text{ N/mm}^2$$

【0075】

1.2そり拘束による発生応力

コンクリート版の上下面の温度差によりコンクリート版にそり拘束による応力が作用する。継手近傍部については、コンクリート版を剛結した場合に版中央部に近い応力状態になると考えられるため、版中央部と同じ値とする。

【0076】

ここで、コンクリート版の上下面の温度差 θ' は15 としている。これは、温度差の小さい地域（気温の日振幅が14 をほとんど超えない地域）では、版厚200mmのコンクリート版における上下面の温度差が15 を超えることは起こりえないと、舗装設計施工指針に明記されているためである。

【 0 0 7 7 】

そり拘束係数 C_w は、目地間隔及び温度差の正負によって決まる係数である。

【 0 0 7 8 】

1.2.1温度上昇時

（イ）版中央部のそり拘束応力

版中央部におけるそり拘束応力は次式で検討する。

10

【 0 0 7 9 】

【数 7】

$$\begin{aligned}\text{版中央部 } \sigma_{ti} &= \frac{0.7 E_c \cdot \alpha \cdot \theta'}{2(1-\nu)} \\ &= \frac{0.7 \times 3.3 \times 10^4 \text{ N/mm}^2 \times 1.0 \times 10^{-5} \times 15}{(2 \times (1-0.167))} \\ &= 2.080 \text{ N/mm}^2\end{aligned}$$

【 0 0 8 0 】

（ロ）最外縁部のそり拘束応力

20

最外縁部におけるそり拘束応力は次式で検討する。

【 0 0 8 1 】

【数 8】

$$\text{継手近傍 } \sigma_{tco} = \sigma_{ti} = 2.080 \text{ N/mm}^2$$

【 0 0 8 2 】

（ハ）継手近傍部におけるそり拘束応力

継手近傍部におけるそり拘束応力は次式で検討する。

【 0 0 8 3 】

【数 9】

30

$$\begin{aligned}\text{縁部 } \sigma_{te} &= 0.35 \cdot C_w \cdot \alpha \cdot E_c \cdot \theta' \\ &= 0.35 \times 0.85 \times 1.0 \times 10^{-5} \times 3.3 \times 10^4 \times 15 \\ &= 1.473 \text{ N/mm}^2\end{aligned}$$

【 0 0 8 4 】

1.2.2温度下降時

（イ）版中央部のそり拘束応力

版中央部におけるそり拘束応力は次式で検討する。

【 0 0 8 5 】

【数 10】

40

$$\begin{aligned}\text{版中央部 } \sigma_{ti} &= \frac{0.7 E_c \cdot \alpha \cdot \theta'}{2(1-\nu)} \\ &= \frac{0.7 \times 3.3 \times 10^4 \text{ N/mm}^2 \times 1.0 \times 10^{-5} \times 15}{(2 \times (1-0.167))} \\ &= 2.080 \text{ N/mm}^2\end{aligned}$$

【 0 0 8 6 】

（ロ）最外縁部のそり拘束応力

最外縁部におけるそり拘束応力は次式で検討する。

【 0 0 8 7 】

50

【数 1 1】

$$\text{継手近傍 } \sigma_{tc0} = \sigma_{ti} = 2.080 \text{ N/mm}^2$$

【0 0 8 8】

(八) 継手近傍部におけるそり拘束応力

継手近傍部におけるそり拘束応力は次式で検討する。

【0 0 8 9】

【数 1 2】

$$\begin{aligned} \text{縁部 } \sigma_{tc} &= 0.35 \cdot C_w \cdot \alpha \cdot E_c \cdot \theta' \\ &= 0.35 \times 0.40 \times 1.0 \times 10^{-5} \times 3.3 \times 10^4 \times 15 \\ &= 0.693 \text{ N/mm}^2 \end{aligned}$$

ここに、 C_w : そり拘束係数

【0 0 9 0】

1.3 合成応力度 σ_c

コンクリート版の下面における合成応力度を算定する。コンクリート版の温度上昇時は、輪荷重によって発生する応力と温度変化によって発生するそり拘束応力を加算して合成応力を算定し、コンクリート版の温度下降時は、輪荷重によって発生する応力のみにて算定する。温度上昇時と温度下降時の、版中央部と継手近傍と縁部とにそれぞれ発生する合成応力の一覧の一例を表 9 に示す。

20

【0 0 9 1】

【表 9】

(単位: N/mm²)

		活荷重応力	そり拘束応力	合成応力 σ_c
温度 上昇時	版中央部 σ_{it}	3.291	2.080	5.371
	継手近傍 σ_{cot}	3.295	2.080	5.375
	縁部 σ_{et}	5.491	1.473	6.964
温度 下降時	版中央部 σ_{it-}	3.291	-	3.291
	継手近傍 σ_{co-}	3.295	-	3.295
	縁部 σ_{e-}	5.491	-	5.491

【0 0 9 2】

例えば、温度上昇時の版中央部では輪荷重による応力(活荷重応力)が、数 2 に示すように、 $\sigma_{it}=3.291 \text{ N/mm}^2$ であり、そり拘束応力が、数 5 に示すように、 $\sigma_{ti}=2.080 \text{ N/mm}^2$ であるので、合成応力 σ_c は 5.371 N/mm^2 となる。また、温度下降時は輪荷重によって発生する応力のみにて算定し、例えば、縁部では輪荷重による応力(活荷重応力)が、数 3 に示すように、 $\sigma_e=5.491 \text{ N/mm}^2$ であるので、合成応力 σ_c は 5.491 N/mm^2 となる。

(2) 断面力の算定

上記のようにして求められた合成応力度 σ_c から、断面係数 Z を用いて断面力 M を換算する。ここでは安全側で計算を行うように全断面有効にて算定する。図 7 は全断面有効としたときの応力分布図である。

40

【0 0 9 3】

コンクリート版の検討断面は、厚さ 200mm、単位幅 1000mm とする。したがって、断面係数 Z は次式で表される。

【0 0 9 4】

【数 1 3】

$$\text{断面係数 } Z = 1000 \text{ mm} \times t^2 / 6 = 1000 \times 200^2 / 6 = 6.667 \times 10^6 \text{ mm}^3$$

【0 0 9 5】

50

温度上昇時の版中央部における断面力 M_{i+} 、継手近傍における断面力 M_{co+} 、縁部における断面力 M_{e+} は次式で検討する。

【 0 0 9 6 】

【 数 1 4 】

温度上昇時

$$\text{版中央部 } M_{i+} = \sigma_{i+} \times Z = 5.371 \times 6.667 \times 10^6 = 35.808 \times 10^6 \text{ N} \cdot \text{mm} = 35.808 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$\text{継手近傍 } M_{co+} = \sigma_{co+} \times Z = 5.375 \times 6.667 \times 10^6 = 35.835 \times 10^6 \text{ N} \cdot \text{mm} = 35.835 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$\text{縁部 } M_{e+} = \sigma_{e+} \times Z = 6.964 \times 6.667 \times 10^6 = 46.429 \times 10^6 \text{ N} \cdot \text{mm} = 46.429 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

【 0 0 9 7 】

10

温度下降時の版中央部における断面力 M_{i-} 、継手近傍における断面力 M_{co-} 、縁部における断面力 M_{e-} は次式で検討する。

【 0 0 9 8 】

【 数 1 5 】

温度下降時

$$\text{版中央部 } M_{i-} = \sigma_{i-} \times Z = 3.291 \times 6.667 \times 10^6 = 21.941 \times 10^6 \text{ N} \cdot \text{mm} = 21.941 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$\text{継手近傍 } M_{co-} = \sigma_{co-} \times Z = 3.295 \times 6.667 \times 10^6 = 21.968 \times 10^6 \text{ N} \cdot \text{mm} = 21.968 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

$$\text{縁部 } M_{e-} = \sigma_{e-} \times Z = 5.491 \times 6.667 \times 10^6 = 36.608 \times 10^6 \text{ N} \cdot \text{mm} = 36.608 \text{ kN} \cdot \text{m}$$

【 0 0 9 9 】

20

軸力 N は、橋梁の温度変化による伸縮時に発生する圧縮力及び引張力で、延長床版が押し引きされるときに発生し、次式で算定される値となる。なお、摩擦係数 μ は、安全を考慮して 1.0 とする。そして、橋梁の伸び時は軸力が圧縮方向に作用して断面計算上有利となるため、安全を考慮して、圧縮時に関しては軸力 N を考慮しないものとする。

【 0 1 0 0 】

【 数 1 6 】

$$\begin{aligned} N &= (\gamma_c \times t_c + \gamma_a \times t_a) \times (L_c + L_a) \times B \times \mu \\ &= (24.5 \text{ kN/m}^3 \times 0.2 \text{ m} + 22.5 \text{ kN/m}^3 \times 0.08 \text{ m}) \times 5.0 \text{ m (延長床版長)} \times 1.0 \text{ m} \times 1.0 \\ &= \pm 33.5 \text{ kN} \end{aligned}$$

【 0 1 0 1 】

コンクリート版の基本配筋は、図 8 に示すように、版厚 200mm のコンクリート版の上面から 60mm の位置と 140mm の位置に、鋼種 D1、直径 19mm の鉄筋を 1m 当たり 10 本配置するものとする。

【 0 1 0 2 】

温度上昇時及び温度下降時のそれぞれについて、版中央部、継手近傍、縁部における発生応力度の検討結果の一例を表 10 及び図 9 乃至図 14 に示す。

【 0 1 0 3 】

「圧縮側コンクリート圧縮応力 σ_c 」：断面力を掛けたときに圧縮側コンクリートに発生する圧縮応力である。

40

【 0 1 0 4 】

「引張側鉄筋引張応力 σ_s 」：断面力を掛けたときに引張側鉄筋に発生する引張応力である。

【 0 1 0 5 】

「圧縮側鉄筋圧縮応力 $\sigma_{s'}$ 」：断面力を掛けたときに圧縮側鉄筋に発生する圧縮応力である。

【 0 1 0 6 】

「許容圧縮応力度 σ_{ca} 」：コンクリート強度によって決められている許容応力設計法でのコンクリート圧縮応力の限界値である。

【 0 1 0 7 】

50

「許容引張応力度 σ_{sa} 」：鉄筋材質によって決められている許容応力設計法での鉄筋引張応力の限界値である。

【 0 1 0 8 】

「中立軸 X」：H 断面での重心位置である。

【 0 1 0 9 】

「ヤング係数比 n 」：ヤング係数は材料の剛度を表すもので、ヤング係数比 n はコンクリートのヤング係数と鉄筋のヤング係数との比率である。

【 0 1 1 0 】

なお、鉄筋の説明欄では、前述したように、版厚200mmのコンクリート版の上面から60mmの位置と140mmの位置に、鋼種D1、直径19mmの鉄筋を1m当たり10本配置すると記載してある。 10

【 0 1 1 1 】

【表 1 0】

断面力		温度上昇時			温度下降時		
		版中央部	継手近傍	縁部	版中央部	継手近傍	縁部
断面力	M (kN・m)	35.808	35.835	46.429	21.941	21.968	36.608
	N (kN)	-	-	-	-33.5	-33.5	-33.5
発生 応力	σ_c (N/mm ²)	7.706	7.712	9.992	4.716	4.722	7.873
	σ_s (N/mm ²)	112.898	112.984	146.385	75.502	75.595	121.759
許容応 力度	σ_{ca} (N/mm ²)	17					
	σ_{sa} (N/mm ²)	180					

【 0 1 1 2 】

以上の結果、基本配筋で許容応力度を満足することができた。

(3) 最小鉄筋量の照査

$$A_s(D19)=286.5\text{mm}^2$$

3.1全断面について

mピッチにて照査する。

【 0 1 1 3 】

$$A_{s1}=A_s(D19) \times 20\text{本}=286.5 \times 20=5730\text{mm}^2$$

部材断面積の0.15%以上必要となるので、

$$A_{smin1}=200\text{mm} \times 1000\text{mm} \times 0.0015=300\text{mm}^2 < A_{s1} \quad \text{O K}$$

3.2軸方向引張主鉄筋について

mピッチにて照査する。

【 0 1 1 4 】

$$A_{s2}=A_s(D19) \times 10\text{本}=286.5 \times 10=2865\text{mm}^2$$

$$A_{smin2}=0.01 \cdot b_w \cdot d=0.01 \times 1000\text{mm} \times 160=1600\text{mm}^2 < A_{s2} \quad \text{O K}$$

【 0 1 1 5 】

なお、本実施例で表した各数値は一例であり、本発明の精神を逸脱しない限り、該数値を改変して他の数値を使用することもでき、そして、本発明がこの改変されたものに及ぶことは当然である。 40

【図面の簡単な説明】

【 0 1 1 6 】

【図 1】橋梁部付近に施工された延長床版の断面図。

【図 2】延長床版の設計方法のフローチャート。

【図 3】活荷重を説明する図で、(a) は図中左右方向に橋軸方向を示し (b) 図中左右方向に橋軸直角方向を示す図。

【図 4】輪荷重により発生する応力を示す解説図。

【図 5】温度変化により発生する応力を示す解説図。 50

【図 6】コンクリート版に輪荷重を載荷する箇所を示す解説図。

【図 7】全断面有効としたときの応力分布図。

【図 8】コンクリート版の基本配筋を示す解説図。

【図 9】温度上昇時の版中央部における発生応力度の検討結果を示す解説図。

【図 10】温度上昇時の継手近傍における発生応力度の検討結果を示す解説図。

【図 11】温度上昇時の縁部における発生応力度の検討結果を示す解説図。

【図 12】温度下降時の版中央部における発生応力度の検討結果を示す解説図。

【図 13】温度下降時の継手近傍における発生応力度の検討結果を示す解説図。

【図 14】温度下降時の縁部における発生応力度の検討結果を示す解説図。

【符号の説明】

10

【 0 1 1 7 】

1 0 橋梁部

1 1 橋桁

1 2 支承

1 3 橋台

1 4 橋梁床版

1 5 土工部

1 6 盛土

1 7 底版

1 8 緩衝ゴム

20

1 9 アンカーボルト

2 0 グラウト注入孔

2 1 延長床版

2 2 緩衝ゴム

2 3 メナーゼヒンジ（ヒンジ構造）

2 4 現場打ちコンクリート

2 6 コッター式継手

2 7 着脱式床版

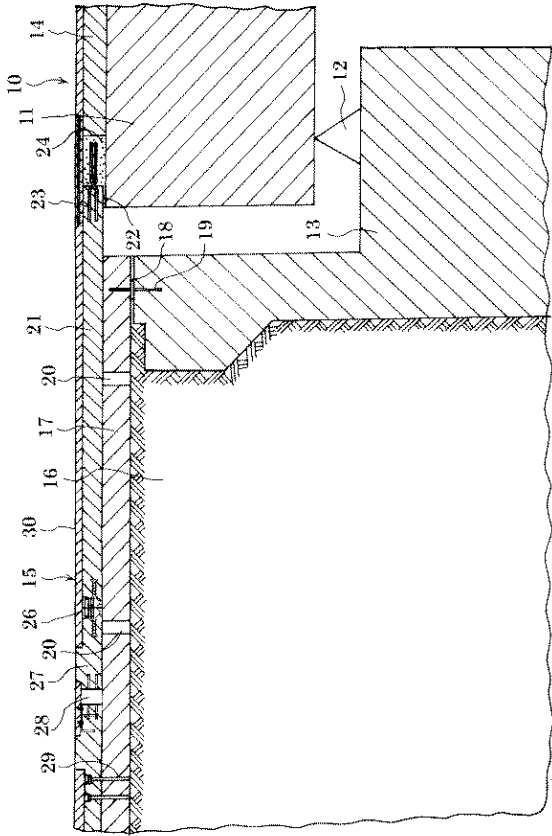
2 8 伸縮装置

2 9 アンカーボルト

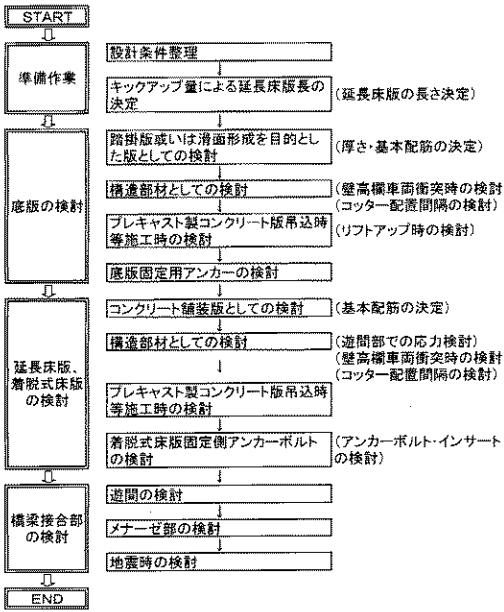
30

3 0 舗装面

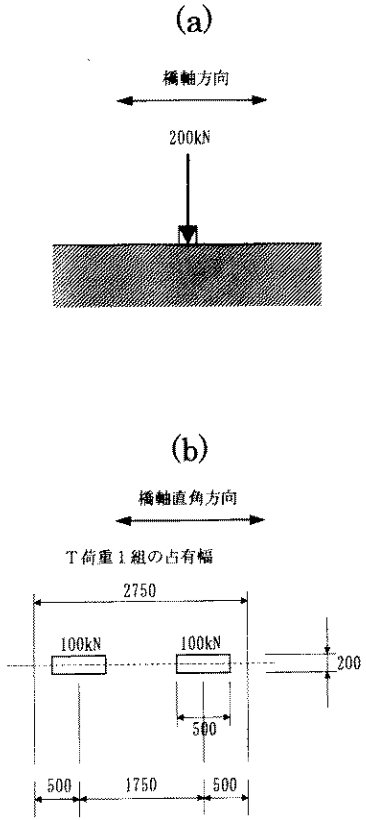
【図 1】



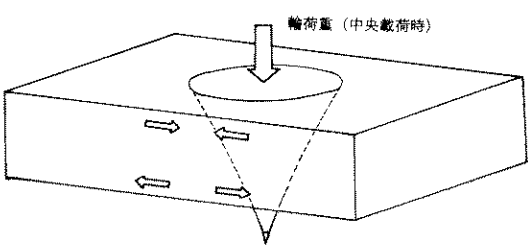
【図 2】



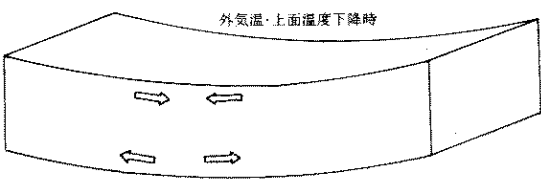
【図 3】



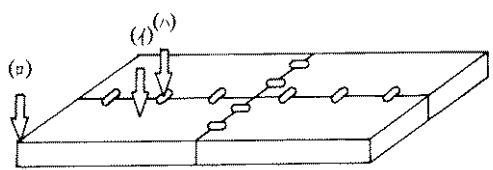
【図 4】



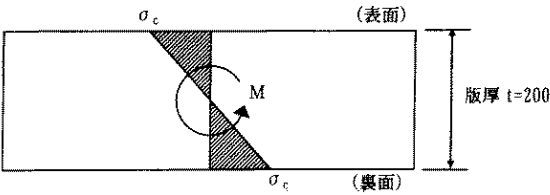
【図 5】



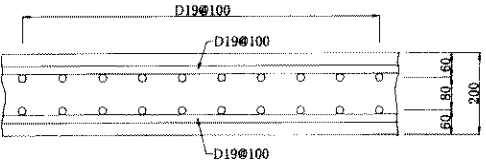
【図 6】



【図 7】



【図 8】



【図 9】

タイトル

高度応力検討 1

温度上昇 部中央

A	(mm)	0.20
A'	(mm)	0.00
ya	(mm)	0.1000
yl	(mm)	-0.1000
lx	(mm)	0.00667
ly	(mm)	0.01667
lx	(mm)	0.00667
ly	(mm)	0.00667
lx	(mm)	0.00233
ly	(mm)	2.4000
lx	(mm)	0.0000

鋼種	位置 (mm)	鉄筋径 (mm)	本数 (本)	鉄筋量As (mm ²)
B1	0.060	19	10.000	28.650
B1	0.140	19	10.000	28.650
鉄筋量の合計 Σ				57.300

《鋼筋の説明》
 ①鉄筋(φ、丸鋼) P:PC鋼材 S:PC鋼材
 S:鋼筋 Q:外ケーブル C:炭素繊維
 1:上層～高さ 2:全層
 1:上下かぶり 2:左右かぶり

断面力	N	(kN)	35.835
	V	(kN)	0.006
	S	(kN)	0.006
応力度	σ	(N/mm ²)	7.706 < 17.000
	σ	(N/mm ²)	112.984 < 180.000
	σ	(N/mm ²)	-17.668 < 200.000
中立軸	Y	(mm)	0.0738
ヤング係数比	n		15.00

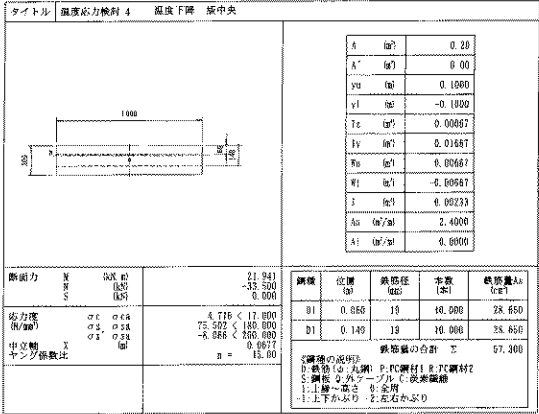
【図 10】

タイトル		鋼度応力検討 2		温度上昇 継手近傍																																																						
		<table><tr><td>A</td><td>(mm)</td><td>0.20</td></tr><tr><td>A'</td><td>(mm)</td><td>0.00</td></tr><tr><td>ya</td><td>(mm)</td><td>0.1000</td></tr><tr><td>yl</td><td>(mm)</td><td>-0.1000</td></tr><tr><td>lx</td><td>(mm)</td><td>0.00667</td></tr><tr><td>ly</td><td>(mm)</td><td>0.01667</td></tr><tr><td>lx</td><td>(mm)</td><td>0.00667</td></tr><tr><td>ly</td><td>(mm)</td><td>0.00667</td></tr><tr><td>lx</td><td>(mm)</td><td>0.00233</td></tr><tr><td>ly</td><td>(mm)</td><td>2.4000</td></tr><tr><td>lx</td><td>(mm)</td><td>0.0000</td></tr></table>		A	(mm)	0.20	A'	(mm)	0.00	ya	(mm)	0.1000	yl	(mm)	-0.1000	lx	(mm)	0.00667	ly	(mm)	0.01667	lx	(mm)	0.00667	ly	(mm)	0.00667	lx	(mm)	0.00233	ly	(mm)	2.4000	lx	(mm)	0.0000	<table><tr><th>鋼種</th><th>位置</th><th>鉄筋径</th><th>本数</th><th>鉄筋量As</th></tr><tr><td>B1</td><td>0.060</td><td>19</td><td>10.000</td><td>28.650</td></tr><tr><td>B1</td><td>0.140</td><td>19</td><td>10.000</td><td>28.650</td></tr><tr><td colspan="4">鉄筋量の合計 Σ</td><td>57.300</td></tr></table> 《鋼筋の説明》 ①鉄筋(φ、丸鋼) P:PC鋼材 S:PC鋼材 S:鋼筋 Q:外ケーブル C:炭素繊維 1:上層～高さ 2:全層 1:上下かぶり 2:左右かぶり		鋼種	位置	鉄筋径	本数	鉄筋量As	B1	0.060	19	10.000	28.650	B1	0.140	19	10.000	28.650	鉄筋量の合計 Σ				57.300
A	(mm)	0.20																																																								
A'	(mm)	0.00																																																								
ya	(mm)	0.1000																																																								
yl	(mm)	-0.1000																																																								
lx	(mm)	0.00667																																																								
ly	(mm)	0.01667																																																								
lx	(mm)	0.00667																																																								
ly	(mm)	0.00667																																																								
lx	(mm)	0.00233																																																								
ly	(mm)	2.4000																																																								
lx	(mm)	0.0000																																																								
鋼種	位置	鉄筋径	本数	鉄筋量As																																																						
B1	0.060	19	10.000	28.650																																																						
B1	0.140	19	10.000	28.650																																																						
鉄筋量の合計 Σ				57.300																																																						
断面力		鋼種																																																								
断面力		N		S																																																						
応力度		σ		σ																																																						
中立軸		Y		Y																																																						
ヤング係数比		n		n																																																						
		35.835		0.006																																																						
		0.006		0.006																																																						
		7.712 < 17.000		112.984 < 180.000																																																						
		-17.668 < 200.000		0.0738																																																						
		n = 15.00																																																								

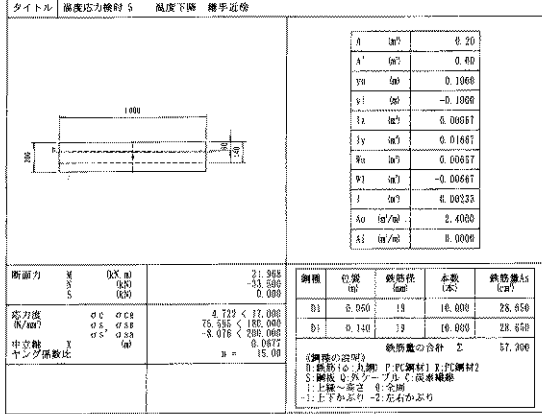
【図 11】

タイトル		温度応力検討 3		温度上昇 部部																																																						
		<table><tr><td>A</td><td>(mm)</td><td>0.20</td></tr><tr><td>A'</td><td>(mm)</td><td>0.00</td></tr><tr><td>ya</td><td>(mm)</td><td>0.1000</td></tr><tr><td>yl</td><td>(mm)</td><td>-0.1000</td></tr><tr><td>lx</td><td>(mm)</td><td>0.00667</td></tr><tr><td>ly</td><td>(mm)</td><td>0.01667</td></tr><tr><td>lx</td><td>(mm)</td><td>0.00667</td></tr><tr><td>ly</td><td>(mm)</td><td>0.00667</td></tr><tr><td>lx</td><td>(mm)</td><td>0.00233</td></tr><tr><td>ly</td><td>(mm)</td><td>2.4000</td></tr><tr><td>lx</td><td>(mm)</td><td>0.0000</td></tr></table>		A	(mm)	0.20	A'	(mm)	0.00	ya	(mm)	0.1000	yl	(mm)	-0.1000	lx	(mm)	0.00667	ly	(mm)	0.01667	lx	(mm)	0.00667	ly	(mm)	0.00667	lx	(mm)	0.00233	ly	(mm)	2.4000	lx	(mm)	0.0000	<table><tr><th>鋼種</th><th>位置</th><th>鉄筋径</th><th>本数</th><th>鉄筋量As</th></tr><tr><td>B1</td><td>0.060</td><td>19</td><td>10.000</td><td>28.650</td></tr><tr><td>B1</td><td>0.140</td><td>19</td><td>10.000</td><td>28.650</td></tr><tr><td colspan="4">鉄筋量の合計 Σ</td><td>57.300</td></tr></table> 《鋼筋の説明》 ①鉄筋(φ、丸鋼) P:PC鋼材 S:PC鋼材 S:鋼筋 Q:外ケーブル C:炭素繊維 1:上層～高さ 2:全層 1:上下かぶり 2:左右かぶり		鋼種	位置	鉄筋径	本数	鉄筋量As	B1	0.060	19	10.000	28.650	B1	0.140	19	10.000	28.650	鉄筋量の合計 Σ				57.300
A	(mm)	0.20																																																								
A'	(mm)	0.00																																																								
ya	(mm)	0.1000																																																								
yl	(mm)	-0.1000																																																								
lx	(mm)	0.00667																																																								
ly	(mm)	0.01667																																																								
lx	(mm)	0.00667																																																								
ly	(mm)	0.00667																																																								
lx	(mm)	0.00233																																																								
ly	(mm)	2.4000																																																								
lx	(mm)	0.0000																																																								
鋼種	位置	鉄筋径	本数	鉄筋量As																																																						
B1	0.060	19	10.000	28.650																																																						
B1	0.140	19	10.000	28.650																																																						
鉄筋量の合計 Σ				57.300																																																						
断面力		鋼種																																																								
断面力		N		S																																																						
応力度		σ		σ																																																						
中立軸		Y		Y																																																						
ヤング係数比		n		n																																																						
		46.479		0.006																																																						
		0.006		0.006																																																						
		9.350 < 17.000		146.365 < 180.000																																																						
		-22.908 < 200.000		0.0738																																																						
		n = 15.00																																																								

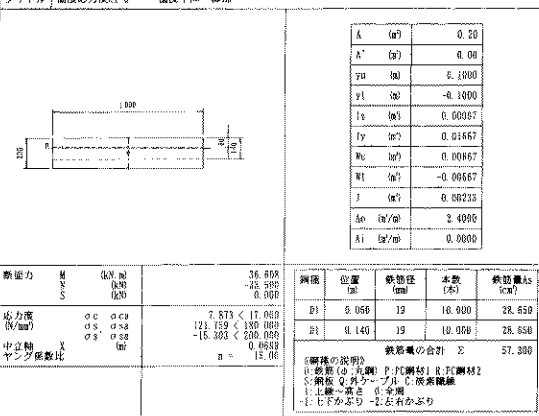
【図 1 2】



【図 1 3】



【図 1 4】



フロントページの続き

- (72)発明者 亀井 健大
東京都新宿区新小川町 8 番 2 7 号 株式会社ガイアート T・K 内
- (72)発明者 田中 秀樹
東京都文京区西片一丁目 1 7 番 8 号 ジオスター株式会社内
- (72)発明者 保科 法子
東京都文京区西片一丁目 1 7 番 8 号 ジオスター株式会社内

審査官 加藤 範久

- (56)参考文献 特開 2 0 0 4 - 0 8 4 2 8 0 (J P , A)
特開平 1 1 - 0 3 6 2 1 4 (J P , A)
特開 2 0 0 1 - 0 8 9 2 2 3 (J P , A)
特開 2 0 0 2 - 3 3 9 3 1 5 (J P , A)

(58)調査した分野(Int.Cl. , D B 名)

E 0 1 C	1 1 / 0 2
E 0 1 D	1 9 / 0 6
E 0 1 C	5 / 0 6
E 0 1 C	1 / 0 0