科学研究費助成事業

平成 30 年

研究成果報告書



研究成果の概要(和文):版下面に不同沈下による空隙を有する連続鉄筋コンクリート舗装版の長寿命版厚設 計法の確立に資するため、版とアスファルト中間層との接地・剥離の判定方法と空隙モデル、版と路盤との接地 の有無を考慮した自重応力に及ぼすクリープの影響、横ひび割れ部の骨材のかみ合わせに基づくせん断伝達モデ ルについて検討した。 その結果は、版と中間層との接地・剥離の判定と空隙モデルは妥当である、自重応力に及ぼすクリープの影響 は接地時の版応力に認められる、骨材かみ合わせ開始時の段差/ひび割れ幅で定義されるせん断ひずみとかみ合 い後のせん断剛性からなるせん断伝達モデルは載荷・非載荷側の応力評価に有効である、ことなどを示した。

研究成果の概要(英文): In order to help establish design method of slab thickness of long-life continuously reinforced concrete (CRC) pavement with a gap under the slab due to differential settlement, judging method for contact of CRC slab with asphalt intermediate layer (layer) and that for the segregation between both as well as the gap model, creep effect on self-weight induced stress of the CRC slab, shear transfer model of the transverse crack based on aggregate interlock are investigated.

Results show that judging method of the contact of the slab with the layer and the gap model are appropriate, the creep effect on the self-weight induced stress is clearly observed at the beginning of the contact, and the shear transfer model consisting of shear strain defined as faulting/crack width at the beginning of the aggregate interlock as well as shear stiffness after that is effective in evaluate stresses on loading and non-loading sides adjacent to the transverse crack.

研究分野:コンクリート工学

キーワード: 不同沈下 連続鉄筋コンクリート舗装 クリープ 変位適合条件 せん断伝達

1.研究開始当初の背景

不同沈下を起こす盛土などの地盤上への コンクリート(Co)舗装の適用は変形追随性 が低いために適当でないとされる一方、盛土 等を除く通常の場合には、不同沈下すなわち コンクリート(Co)版下面と路盤上面との空隙 (隙間)の影響が考慮されることはほとんど ない。土木学会舗装標準示方書においても 「設計時の弾性たわみが設計限界値を満た せば設計耐用期間中の荷重支持性能が得ら れるとしてよい」とし、路盤支持力の経年 変化は考慮されていない。

一方、大きな不同沈下が予測された空港で は「空隙」の影響は考慮されたがその解析モ デルは明示されていない。また自重応力に及 ぼすクリープの影響は、有効ヤング係数法と 弾性応力を低減する方法が比較検討され、安 全側であるとの理由で後者が取り入れられ た。しかし、これらの問題は不明な点があり、 今後の課題として残された[1]。

2.研究の目的

版下面に空隙を有する連続鉄筋コンクリ ート舗装(CRCP)版と路盤との接地・剥離の判 定方法と接地前後の空隙要素の剛性モデル、 版と路盤との接地の有無を考慮した自重応 力に及ぼすクリープの影響、骨材のかみ合わ せに基づく横ひび割れ部のせん断伝達を主 として検討し、これらを通じて長寿命版厚設 計法の確立に資することを目的とする。

3.研究の方法

解析手法は3D-FEM を適用し版下面とアス ファルト中間層(中間層)の間に空隙要素を 設置した。版と中間層の接地・剥離の判定は、 図-1に示すように、空隙要素の鉛直ひずみ L/L=で行い、1以上で接地、以下で剥離とし た。接地・剥離をより正確に判定するために、 荷重は増分法で与えている。ここで Lは「空 隙」の変位、L は荷重作用前の空隙深さであ



る。空隙の剛性は、接地後は中間層の剛性、 接地前と剥離後は0とする。空隙深さはCRCP の幅員方向に放物線分布するとし、空隙深さ は図 3に示す実測値を参考に定めた。

クリープの影響は有効ヤング係数で考慮 し、接地時およびクリープ終了時の版応力を 評価している。

図 - 2 に横ひび割れ部を連続体で理想化し たせん断伝達モデルの概念図を示す。せん断 伝達は骨材のかみ合わせで行われ、かみ合い は所定のせん断ひずみで開始するとした。か み合い後のせん断剛性は一定とし、載荷側、 非載荷側の横方向の下縁応力を比較してせ ん断伝達効果を評価した。なお、ひび割れ幅 は断面で一様としている。





4.研究成果

4.1 実測に基づく不同沈下量の推定

図 3 は東広島 - 呉道路の盛土域の、幅員 3.85m の CRCP(版厚 320 mm)で実測された走行 最大頻度位置における版、中間層、路床各間 の鉛直変位である。路床 - CRC 版の変位は季 節的温度変化の影響を強く受け、最大変位は 夏場のおよそ 0.8 mmである。これは版上下面 の温度差と版の膨張によると思われる。一方、 路床 - 中間層間の変位は、季節的温度変化の





影響をあまり受けず、最大で0.5mm程度であ る。このことから不同沈下量は0.5mm程度と 推定される。なお、図中の温度は各埋め込み ゲージで実測した版下面付近の値でありほ ぼ等しい。なお、冬場の路床 - CRC 版の変位 が路床 - 中間層間の変位より小さいことは あり得ないと思われるので両者が一致する ようにシフトしている。

4.2 版と中間層の接地

図 4は、最大空隙深さを0.8 mmとした場 合の自重増分に伴う版と空隙下面(中間層上 面)の鉛直変位と接地の有無に及ぼすクリー プの影響の解析値を示したものである。ただ し、版厚は300 mm、幅員3850 mmとし、以下 の解析の場合も同様とする。クリープの影響 がない弾性変位の場合は全自重が作用して も接地しないが、クリープ係数が2の場合は 自重の75~100%で接地する。また、(b)の 図に示されているように、本解析結果は版下 面の変位は中間層上面の変位を超えること はなく変位の適合条件が満足された国内外 初の変位解析といえる。またこのことは接地 の判定方法と空隙の剛性モデルが妥当であ ることを意味していると解釈できる。



図 - 4 自重による変位と版と中間層との接 地の有無に及ぼすクリープの影響

4.3 接地前後の自重応力に及ぼすクリー プの影響

図 5 は、最大空隙深さを 0.5 mmとした場 合の自重増分に伴う版と路盤の接地前後の 版下縁の幅員方向応力増加とクリープの影響の解析値を示したものである。接地時の下 縁応力はクリープ係数が2、1の場合0の場合のそれぞれ54%、71%となり、大きく低減される。これが不同沈下を伴うコンクリート版の応力解析におけるクリープの影響評価の重要性を表していると考えられる。

ただし、接地後は応力変動が起こるので 有効ヤング係数法を適用する場合は材齢係 数を適用して精度向上を図る必要がある。





4.4 横ひび割れ部のせん断伝達 図 6 は、自重、版上下面温度差(10)、 輪荷重(98kN)が順次作用した時の横ひび割 れ部の載荷側、非載荷側の版下面の幅員方向



図 - 6 横ひび割れ部版下面幅員方向応力 に及ぼす骨材かみ合い開始せん断 ひずみの影響 応力の走行方向分布に対する骨材かみ合わ せ開始時のせん断ひずみ(z,con)の影響 の一例を示したものである。この場合、最大 空隙深さは0.5mm、自重応力に対するクリー プの影響はクリープ係数を2として考慮して いる。載荷側の幅員方向下縁応力は、 z con =0.04(骨材かみ合い開始段差量=0.012 mm、 ひび割れ幅=0.3 mm)の場合2.0 N/mm²、 z.con =0.17(骨材かみ合い開始段差量=0.05mm、ひ び割れ幅=0.3 mm)の場合 2.2 N/mm²と前者は 後者のおよそ90%と特段大きな差はない。し かし、幅員方向下縁応力の非載荷側/載荷側 の比は z, con =0.04 の場合 0.83、 z.con =0.17 の場合 0.56 と有意な差が認められる。 これはかみ合い開始せん断ひずみが小さい、 すなわち段差が小さい段階で骨材がかみ合 えば荷重伝達効果が高くなり載荷側の路盤 への負荷が小さくなることを意味する。夏場 ではひび割れ幅が小さくなり荷重伝達効果 が高いことが知られている[2]。せん断ひず みで骨材かみ合い開始を設定できればかみ 合い開始時の段差量が小さくなり、荷重伝達 効果が高くなることと整合することになる。 冬場で不同沈下を伴う場合は版厚方向にひ び割れ幅が大きくなることが予想されるの で、この点については今後検討が必要である。

4.5 自重、版上下面温度差、輪荷重の複 合作用による応力に及ぼすクリープと空 隙深さの影響

図 7 は自重、自重作用後に版上下面に温 度差が生じ、その後さらに輪荷重が作用した 場合の応力に及ぼすクリープの影響を最大 空隙深さが0.5 mmと0.8 mmの場合について示 したものである。クリープの影響は図 3 に



図 - 7 横ひび割れ部の版下面の幅員方向 の各種応力に及ぼすクリープと空隙 深さの影響

示すように、応力が持続的に生じる自重応力 に現れ、クリープが変位の増加を促進するた め比較的に小さな自重で接地し、応力の低減 効果が大きい。温度差応力と輪荷重応力は、 通常、短期の荷重作用によると考えられてい るので自重応力+温度差応力、自重応力+温度 差応力+輪荷重応力に及ぼすクリープの影響 はほとんど自重応力に対するものと思われ る。最大空隙深さの影響は自重応力に認めら れ、空隙深さが0.5mmから0.8mmに増大する とクリープ係数=0 で 25%程度、クリープ係 数=1、2 で 45%程度大きくなり、クリープ係 数が大きくなると増加率は大きくなる。しか し、空隙深さの差の影響は自重+温度差 (10)ではほとんどない。これは、温度差 応力は自重に起因する応力であるためと思 われる。さらに輪荷重が作用した場合は空隙 深さの差の影響が認められるが、その影響の 程度は自重作用のみの場合と比べて小さい。

4.6 クリープによる各種応力の低減

図 8はクリープ係数=0の場合の応力で正 規化したクリープと空隙深さの影響を受け る場合の応力を示したものである。この図に 示されているように、クリープ係数が増大す ることによる応力低減は持続的応力を生じ させる自重の場合が著しい。自重応力に加え て温度差応力、さらに輪荷重応力が作用する 場合も若干の低減が認められるがこれは自 重応力の低減によるものである。その低減効 果はクリープ係数が1の場合 5%程度、2 の 場合 8%程度である。また、空隙深さの影響 は自重応力に認められ、自重応力に加えて温 度差応力、輪荷重応力が付加される場合の影



図 - 8 クリープ係数=0 の場合の応力で正 規化したクリープと空隙深さの影 響を受ける場合の応力

響は大きくはない。

4.7 まとめ

本研究の主な成果は以下のとおりである。 (1)版下面とアスファルト中間層(中間層) の間に空隙要素を設置した CRCP 下面と中間 層上面の自重による変位の適合条件を満た し得る解析方法およびクリープの影響によ り版が中間層に接地する場合の解析例を示 した。

(2)空隙を有する版の変位はクリープによ り増大する。このため、自重増加により版と 中間層が接地するときの版下面の応力はク リープの影響を大きく受けるが、クリープ係 数の大小によらず全自重応力の80%~85% を占め空隙のあることの影響は大きい。

(3) CRCP 横ひび割れ部に所定のせん断ひず みで骨材はかみ合ってせん断伝達は開始し、 開始後は一定のせん断剛性を有するとする せん断伝達モデルにより載荷側、非載荷側の 版下面幅員方向応力の解析が可能となった た。しかし、冬場で不同沈下を伴う場合は版 厚方向にひび割れ幅が大きくなると予想さ れるのでこれに適用可能なせん断伝達開始 ひずみやせん断剛性の設定が今後の課題と なった。

(4)クリープおよび空隙深さの影響は自重 応力に認められたが、自重応力+温度差応力+ 輪荷重応力に及ぼすクリープおよび空隙深 さの影響は大きくはなかった。

(5)有効ヤング係数法は変動応力に対して は精度が低下するので材齢係数の適用ある いは他のクリープ解析手法を用いて解析精 度の向上を図る必要がある。

引用文献

- [1]早田修一、八谷好高、地盤の不同沈下を 考慮した空港コンクリート舗装の構造設 計、土木学会論文集 No.451/V-17、1992.8、 pp.313-322
- [2] 西澤辰男、七五三野茂、小松原昭則、小 梁川雅、連続鉄筋コンクリート舗装横ひび 割れの荷重伝達機能、第1回舗装工学講演 会講演論文集、1996.12、pp.77-80

5.主な発表論文等 (研究代表者、研究分担者及び連携研究者に は下線)

〔雑誌論文〕(計 1 件)
 (1)<u>佐藤良一</u>、亀田昭一、吉本徹:コンクリート舗装の版厚設計のあるべき姿とは[前

編]、セメント・コンクリート、 836、 2016.10、pp.16-23

(2)<u>佐藤良一</u>、亀田昭一、吉本徹:コンクリ ート舗装の版厚設計のあるべき姿とは[後 編]、セメント・コンクリート、 837、 2016.11、pp.14-22

〔学会発表〕(計 5 件)

- (1)亀田昭一、吉本徹、<u>佐藤良一</u>、新しい疲労設計方法を用いたコンクリート舗装の 版厚に関する一検討、第71回セメント技 術大会講演要旨2017、pp.174-175、
- (2)小川由布子、亀田昭一、佐藤良一、和田 晶也、コンクリート舗装におけるひずみ計 測に基づく不同沈下量の一検討、土木学会 第72回年次学術講演会講演概要集、 -110、 2017、pp.219-220、
- (3)赤星 剛、神宮祥司、<u>佐藤良一</u>、亀田昭一、 震災で不同沈下した CRCP の復旧について、
 第 32 回日本道路会議論文集、2017、(CD-ROM, 2ページ)、
- (4)<u>佐藤良一</u>、亀田昭一、山崎 彰、不同沈下 を考慮した CRCP 版のたわみ、応力解析に ついて、第 32 回日本道路会議論文集、2017、 (CD-ROM, 2ページ)
- (5)中村弘典、吉本徹、谷村充、<u>佐藤良一</u>、 廃瓦細骨材で内部養生した舗装用コンク リートの自己収縮に関する検討第 70 回セ メント技術大会講演要旨 2016、2016、 pp.198-199、
- 6.研究組織
- (1)研究代表者
 佐藤 良一(SATO, Ryoichi)
 広島大学・大学院工学研究科・名誉教授
 研究者番号: 20016702
- (2)研究分担者
 小川 由布子 (OGAWA, Yuko)
 広島大学・大学院工学研究科・助教
 研究者番号: 30624546

(4)研究協力者
 亀田 昭一(KAMETA, Shoichi)
 吉本 徹 (YOSHIMOTO, Toru)