

(19) 日本国特許庁 (JP)

(12) 特 許 公 報 (B2)

(11) 特許番号
特許第4663541号
(P4663541)

(45) 発行日 平成23年4月6日 (2011.4.6)

(24) 登録日 平成23年1月14日 (2011.1.14)

(51) Int. Cl.

F I

EO 1 D 22/00 (2006.01)

EO 1 D 19/02 (2006.01)

EO 1 D 22/00 B

EO 1 D 19/02

請求項の数 3 (全 7 頁)

(21) 出願番号	特願2006-29455 (P2006-29455)	(73) 特許権者	000221616
(22) 出願日	平成18年2月7日 (2006.2.7)		東日本旅客鉄道株式会社
(65) 公開番号	特開2007-211408 (P2007-211408A)		東京都渋谷区代々木二丁目2番2号
(43) 公開日	平成19年8月23日 (2007.8.23)	(74) 代理人	100119220
審査請求日	平成21年2月2日 (2009.2.2)		弁理士 片寄 武彦
		(74) 代理人	100095120
			弁理士 内田 亘彦
		(74) 代理人	100095980
			弁理士 菅井 英雄
		(74) 代理人	100094787
			弁理士 青木 健二
		(74) 代理人	100097777
			弁理士 荏澤 弘
		(74) 代理人	100091971
			弁理士 米澤 明

最終頁に続く

(54) 【発明の名称】 既設コンクリート橋脚の耐震補強工法

(57) 【特許請求の範囲】

【請求項 1】

フーチング上にコンクリート橋脚躯体が立設され、その上に上部桁が支持される既設コンクリート橋脚の耐震補強工法において、

前記コンクリート橋脚躯体の地上部近傍又は水上部の外周部から斜め下方に前記コンクリート橋脚躯体を貫通し安定地盤に達する複数の孔を形成し、

前記複数の孔に鋼材からなる補強部材を挿入するとともに固化材を充填し、

前記孔に充填された固化材が固化後、前記補強部材の端部を前記コンクリート橋脚躯体の地上部近傍又は水上部の外周に固定し一体化することを特徴とする既設コンクリート橋脚の耐震補強工法。

【請求項 2】

フーチング上にコンクリート橋脚躯体が立設され、その上に上部桁が支持される既設コンクリート橋脚の耐震補強工法において、

前記コンクリート橋脚躯体の地上部近傍又は水上部の外周部の位置から前記コンクリート橋脚躯体に貫通孔を形成することなく前記コンクリート橋脚躯体の外周面に沿って斜め下方に周囲地盤から安定地盤に達する複数の孔を形成し、

前記複数の孔に鋼材からなる補強部材を挿入するとともに固化材を充填し、

前記孔に充填された固化材が固化後、前記補強部材の端部を前記コンクリート橋脚躯体の地上部近傍又は水上部の外周に固定されたブラケットに固定し一体化することを特徴とする既設コンクリート橋脚の耐震補強工法。

【請求項 3】

前記補強部材の先端にアンカー部を備えることを特徴とする請求項 1 又は 2 に記載の既設コンクリート橋脚の耐震補強工法。

【発明の詳細な説明】

【技術分野】

【0001】

本発明は、既設のコンクリート橋脚の耐震補強工法に関するものである。

【背景技術】

【0002】

近年、大地震により高架橋等のコンクリート橋脚が甚大な被害を受ける事案が多数発生し、既設のコンクリート橋脚の耐震性能の向上の必要性が求められている。従来の既設のコンクリート橋脚の耐震補強工法として、特開平 9 - 7 1 9 0 8 号には、既設のコンクリート橋脚の周囲土壌をフーチングまで掘削し、橋脚躯体の周壁を鋼板からなる補強筒体で囲繞し、橋脚躯体の周壁と補強筒体との間の環状空間に複合ポリマーエマルジョンを主剤とする接着剤を充填し、橋脚躯体と補強筒体を一体化する既設コンクリート橋脚の耐震補強工法が開示されている。

10

【0003】

また、特開 2 0 0 1 - 1 0 7 3 1 9 号公報には、既設のコンクリート橋脚の周囲土壌をフーチングまで掘削し、橋脚躯体の外周に鉄筋コンクリートからなる耐震補強部を巻き立て、耐震補強部と橋脚躯体とを複数のアンカーボルトで連結して一体化する既設コンクリート橋脚の耐震補強工法が開示されている。

20

【特許文献 1】特開平 9 - 7 1 9 0 8 号公報

【特許文献 2】特開 2 0 0 1 - 1 0 7 3 1 9 号公報

【発明の開示】

【発明が解決しようとする課題】

【0004】

しかし、従来の既設コンクリート橋脚の耐震補強工法は、橋脚躯体の周囲土壌をフーチングまで深く掘削しなければならない、掘削の為、重機が必要であり、さらに、掘削された環状空間の保持のためや、橋脚が水中から伸びている場合は、橋脚の耐震補強箇所をドライな環境にするため、鋼矢板を連結した止水壁を形成する必要がある、施工期間が長期化し施工コストが高価になるという問題がある。特に、コンクリート橋脚が河川の堤防に構築されている場合、堤防を掘削するためには、工事期間中の河川の洪水対策として既存の堤防の外側に仮堤防を構築しなければならない、施工期間の長期化と莫大な施工費が必要となる。

30

【0005】

本発明は、前記課題を解決する、橋脚周囲土壌を深くまで掘削することなく、止水壁を形成する必要がない、施工期間の短縮化と、施工コストの低減化を実現可能な既設コンクリート橋脚の耐震補強工法を提供することを目的とする。

【課題を解決するための手段】

【0006】

40

本発明の既設コンクリート橋脚の耐震補強工法は、前記課題を解決するために、フーチング上にコンクリート橋脚躯体が立設され、その上に上部桁が支持される既設コンクリート橋脚の耐震補強工法において、前記コンクリート橋脚躯体の地上部近傍又は水上部の外周部から斜め下方に前記コンクリート橋脚躯体を貫通し安定地盤に達する複数の孔を形成し、前記複数の孔に鋼材からなる補強部材を挿入するとともに固化材を充填し、前記孔に充填された固化材が固化後、前記補強部材の端部を前記コンクリート橋脚躯体の地上部近傍又は水上部の外周に固定し一体化することを特徴とする。

【0007】

また、本発明の既設コンクリート橋脚の耐震補強工法は、フーチング上にコンクリート橋脚躯体が立設され、その上に上部桁が支持される既設コンクリート橋脚の耐震補強工法

50

において、前記コンクリート橋脚躯体の地上部近傍又は水上部の外周部の位置から前記コンクリート橋脚躯体に貫通孔を形成することなく前記コンクリート橋脚躯体の外周面に沿って斜め下方に周囲地盤から安定地盤に達する複数の孔を形成し、前記複数の孔に鋼材からなる補強部材を挿入するとともに固化材を充填し、前記孔に充填された固化材が固化後、前記補強部材の端部を前記コンクリート橋脚躯体の地上部近傍又は水上部の外周に固定されたブラケットに固定し一体化することを特徴とする。

【 0 0 0 8 】

また、本発明の既設コンクリート橋脚の耐震補強工法は、前記補強部材の先端にアンカー部を備えることを特徴とする。

【 発明の効果 】

10

【 0 0 1 0 】

既設コンクリート橋脚の耐震補強工法において、既設コンクリート橋脚の地上部近傍又は水上部の外周部から斜め下方に安定地盤に達する孔を形成し、前記孔の中に鋼材からなる補強部材及び固化材を充填して固化させ、補強部材の他端を橋脚躯体の地上部近傍又は水上部の外周に固定し一体化する構成により、橋脚周囲の土壌の深くまでの掘削や止水壁の構築の必要がなく、既設コンクリート橋脚の地震時にかかる応力を、補強部材を通して支持地盤に負担させることにより大幅に耐震性能を向上することができ、施工期間が短く、施工コストの安価な既設コンクリート橋脚の耐震補強工法を提供することができる。

補強部材の先端にアンカー部を備える構成により、補強部材の引き抜き抵抗が増大し一層耐震性能が向上することができる。

20

孔が橋脚躯体を斜め方向に貫通し延伸し、前記橋脚躯体の貫通孔に挿入される補強部材を橋脚躯体に固定し一体化する構成により、橋脚躯体と補強部材との一体化を強固なものとすることができる。

孔が橋脚躯体の外周に沿って斜め方向に延伸し、前記削孔に挿入される補強部材の端部を橋脚躯体の地上部近傍又は水上部に固定されたブラケットに固定し一体化する構成により、コンクリートへの削孔作業がなく、地盤改良掘削機等の簡易な掘削装置を使用でき、より安価な耐震補強の施工が可能となる。

【 発明を実施するための最良の形態 】

【 0 0 1 1 】

本発明の実施の形態を図により説明する。図 1 (a) (b) (c) は、既設コンクリート橋脚の設置状態を示すものである。図において、1 はコンクリート橋脚躯体、2 は、上部桁、3 はフーチングである。図 1 (a) は、コンクリート橋脚躯体 1 の上部まで地下に埋設された状態を示し、図 1 (b) は、コンクリート橋脚 1 が水中から立設している状態を示し、図 1 (c) は、コンクリート橋脚躯体 1 が河川等の堤防から立設している状態を示すものである。

30

【 0 0 1 2 】

このような状態で立設している既設コンクリート橋脚の耐震補強工法として、従来、既設のコンクリート橋脚躯体の周囲土壌をフーチング 3 まで掘削し、コンクリート橋脚躯体の周壁を鋼板からなる補強筒体で囲繞し、コンクリート橋脚躯体の周壁と補強筒体との間の環状空間にモルタル等を充填し、コンクリート橋脚躯体と補強筒体を一体化するものや、既設のコンクリート橋脚躯体の周囲土壌をフーチング 3 まで掘削し、コンクリート橋脚躯体の外周に鉄筋コンクリートからなる耐震補強部を巻き立て、耐震補強部とコンクリート橋脚躯体とを複数のアンカーボルトで連結して一体化するものが知られている。従来工法では、図 1 (a) の状態では、コンクリート橋脚躯体 1 の下部のフーチング 3 まで掘削する必要があり、掘削のための重機が必要であり、施工期間が長期化し、施工コストが高価になる。図 1 (b) の状態では、コンクリート橋脚躯体 1 が水中から立設しているため、コンクリート橋脚躯体 1 の周囲を補強するためコンクリート橋脚躯体 1 の外周をドライな作業空間とする必要があり、コンクリート橋脚躯体 1 の外周に鋼矢板を連設した止水壁を構築しなければならず、施工期間が長期となり施工コストが高価になる。図 1 (c) の状態では、コンクリート橋脚躯体 1 が河川等の堤防に立設しているため、コンクリート橋

40

50

脚躯体 1 の耐震補強のため堤防を掘削する必要があり、工事中の洪水を防止するために既存の堤防の外側に仮堤防を構築しなければならず、施工期間の長期化と莫大な施工費を必要とする。

【 0 0 1 3 】

図 2 は、従来の既設コンクリート橋脚の耐震補強工法のもつ課題を解決する本発明の第 1 実施形態の耐震補強工法の施工後の状態を示すものである。本発明の第 1 実施形態の耐震補強工法の特徴は、コンクリート橋脚躯体 1 の周囲の土壌の深くまでの掘削や止水壁の構築の必要のない既設コンクリート橋脚の耐震補強工法としたことである。

【 0 0 1 4 】

そのため、コンクリート橋脚躯体 1 の地上部近傍又は水上部の外周部から、削孔装置により、斜め下方にコンクリート橋脚躯体 1 を貫通した貫通孔 4 と、コンクリート橋脚躯体 1 の周囲地盤から安定地盤まで伸びる孔 5 を形成する。貫通孔 4 は、コンクリート橋脚躯体 1 の地上部近傍又は水上部の外周部の位置から 1 本又は複数本形成する。貫通孔 4 及び削孔 5 の径、本数は、コンクリート橋脚躯体 1 の断面形状、断面積、フーチング 3 からの高さ等を考慮した耐震補強設計により決定する。

【 0 0 1 5 】

コンクリート橋脚躯体 1 の貫通孔 4 の削孔装置としては、コンクリート橋脚躯体 1 の周囲の地盤の安定度や、傾斜や、作業空間の確保等の条件により決定する。コンクリート橋脚躯体 1 が水中から立設している場合や、周囲地盤が傾斜しているような場合や、作業空間が狭いような場合、コンクリート橋脚躯体 1 の周囲地盤を浅く掘削したり、コンクリート橋脚躯体 1 の周囲に足場を構築して削孔作業を実施する。

【 0 0 1 6 】

コンクリート橋脚躯体 1 への貫通孔 4 の削孔作業が終了し、コンクリート橋脚躯体 1 の周囲地盤から安定地盤に伸びる孔 5 の削孔作業は、前記コンクリート橋脚躯体 1 への貫通孔 4 の削孔に用いた削孔装置を用いても良いが、前記貫通孔 4 をガイドとして地盤改良掘削機のような簡易な掘削機を用いても良い。安定地盤まで掘削後、必要に応じて安定地盤中に拡径部 6 を形成する。拡径部 6 を形成するために、拡径刃又は圧力流体を噴射するノズルを削孔装置又は地盤改良掘削機に備え、モルタル等の固化材 7 を供給しつつ周囲地盤の土壌と固化材 7 を拡径刃等で攪拌混合する。拡径部 6 への固化材 7 の注入攪拌が終了後、削孔装置又は地盤改良掘削機は、拡径刃を縮径又は圧力流体の噴射をストップし、固化材 7 を削孔 5 に充填しながら引き抜く。

【 0 0 1 7 】

前記拡径部 6 と孔 5 中の固化材 7 が固化する前に、コンクリート橋脚躯体 1 中の貫通孔 4 を通して補強部材 8 を拡径部 6 まで挿入する。孔 5 の拡径部 6 に位置する補強部材 8 の先端には、拡開式等のアンカー部 9 を備えると補強部材 8 の引き抜き抵抗が増大するので耐震補強の見地から望ましい。補強部材 8 としては、地震時のコンクリート橋脚躯体 1 にかかる応力を支持地盤に伝達し負担してもらう機能を果たすため所定の圧縮強度と張り強度とを備えた鉄筋等の鋼材とすることが望ましい。

【 0 0 1 8 】

拡径部 6、削孔 5 への補強部材 8 の固定が終了後、貫通孔 4 と補強部材 8 との環状空間に、モルタル、エポキシ樹脂等の樹脂系接着剤、モルタルと樹脂系接着剤との混合物等から選択される貫通孔固化材 10 を充填し固化させる。貫通孔固化材 10 の固化後、補強部材 8 のコンクリート橋脚躯体 1 の地上部近傍又は水上部の端部と定着材 11 を、溶接、接着剤等の固定手段により固定し一体化する。そうすることで、補強部材 8 の外周面からの露出による外見の悪さを解決すると共に、補強部材 5 の大気中への露出による腐食を防止できる。

【 0 0 1 9 】

図 3 は、本発明の第 2 実施形態の耐震補強の施工後の状態を示すものである。第 2 実施形態では、コンクリート橋脚躯体 1 中への貫通孔 4 を形成することなく、コンクリート橋脚躯体 1 の地上部近傍又は水上部の外周部の位置から外周面に沿って、斜め下方に周囲地

10

20

30

40

50

盤から安定地盤まで伸びる孔 5 を形成する。拡径部 6 の形成と固化材 7 の充填固化作業は、第 1 実施形態と同様である。第 1 実施形態と異なるのは、コンクリート橋脚躯体 1 の地上部又は水上部の外周部と補強部材 8 の端部との固定一体化の構成である。第 2 実施形態では、コンクリート橋脚躯体 1 の地上部近傍又は水上部の外周部にブラケット 1 2 を固定し、ブラケット 1 2 と補強部材 8 の端部とを溶接等の固定手段により固定する。第 2 実施形態においては、コンクリートへの削孔作業を必要とせず、地盤掘削のみなので、地盤改良掘削機等の簡易掘削機での施工が可能であるので、より安価な既設コンクリート橋脚の耐震補強工法を提供できる。

【 0 0 2 0 】

上記のように、本発明の既設コンクリート橋脚の耐震補強工法は、橋脚躯体 1 の周囲の地盤の深くまでの掘削や、橋脚躯体 1 周囲への止水壁の構築の必要がなく、既設コンクリート橋脚の地上部近傍又は水上部の外周部と斜め下方に安定地盤に伸びる補強部材により地震時にコンクリート橋脚躯体にかかる応力を、補強部材を通して安定地盤に負担させることにより、既設コンクリート橋脚の耐震性能が大幅に向上する。

【図面の簡単な説明】

【 0 0 2 1 】

【図 1】(a) (b) (c) 本発明の実施形態を示す図である。

【図 2】本発明の実施形態を示す図である。

【図 3】本発明の実施形態を示す図である。

【符号の説明】

【 0 0 2 2 】

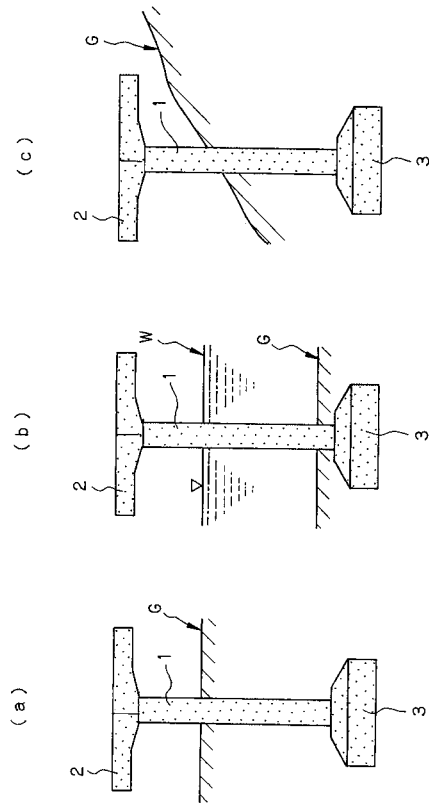
- 1 : コンクリート橋脚躯体
- 2 : 上部桁
- 3 : フーチング
- 4 : 貫通孔
- 5 : 孔
- 6 : 拡径部
- 7 : 固化材
- 8 : 補強部材
- 9 : アンカー部
- 1 0 : 貫通孔固化材
- 1 1 : 定着材
- 1 2 : ブラケット

10

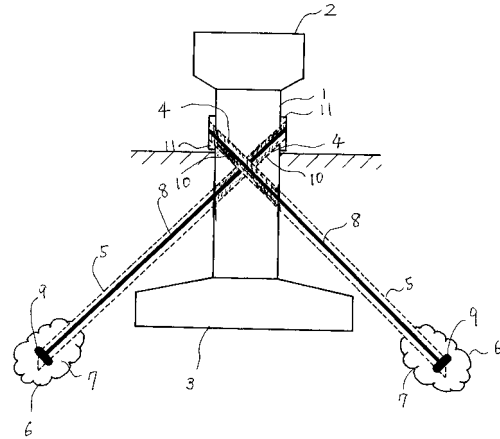
20

30

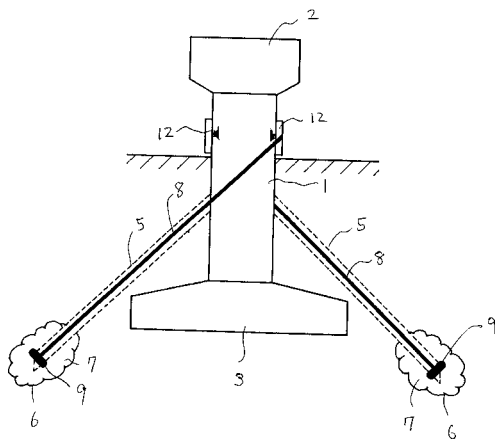
【図 1】



【図 2】



【図 3】



フロントページの続き

- (72)発明者 石橋忠良
東京都渋谷区代々木二丁目2番2号東日本旅客鉄道株式会社内
- (72)発明者 菅野貴浩
東京都渋谷区代々木二丁目2番2号東日本旅客鉄道株式会社内
- (72)発明者 小林将志
東京都渋谷区代々木二丁目2番2号東日本旅客鉄道株式会社内
- (72)発明者 高橋宏幸
東京都渋谷区代々木二丁目2番2号東日本旅客鉄道株式会社内

審査官 柳元 八大

- (56)参考文献 特開平09-316892(JP,A)
特開2005-127092(JP,A)
特開平07-286327(JP,A)
特開2000-096834(JP,A)
特開平09-177034(JP,A)

- (58)調査した分野(Int.Cl., DB名)
- | | |
|--------|---------|
| E 01 D | 22 / 00 |
| E 01 D | 19 / 02 |