東葛飾土木事務所管内路線別舗装構成表

令和５年２月１日現在

路 線 名	舗装構成	複数の舗装構成が存在する路線は、裏面に該当区間を表記してあります。
国道４６４号	Ｃ＆Ｄ	

路線番号	路 線 名	舗装構成	路線番号	路 線 名	舗装構成
１	市川松戸線	Ｄ	１４２	岩井野田線	Ｃ
３	つくば野田線	Ｄ	１６２	岩井関宿野田線	Ｃ
５	松戸野田線	Ｃ＆Ｄ	１８０	松戸原木線	Ｄ
７	我孫子関宿線	Ｃ	１８３	次木杉戸線	Ｃ
８	船橋我孫子線	Ｄ	１９４	川間停車場線	Ｃ
９	船橋松戸線	Ｃ	１９９	馬橋停車場線	Ｃ
１２	鎌ケ谷本埜線	Ｃ	２００	六実停車場線	Ｃ
１７	結城野田線	Ｃ＆Ｄ	２６１	松戸柏線	Ｃ
１９	越谷野田線	Ｃ＆Ｄ	２６４	高塚新田市川線	市川柏線と重複認定
２６	境杉戸線	Ｄ	２７８	柏流山線	Ｃ
２９	草加流山線	Ｄ	２８０	白井流山線	Ｂ＆Ｃ
３８	松戸停車場線	Ｃ	２８１	松戸鎌ケ谷線	Ｃ
４６	野田牛久線	Ｃ	２９５	松戸三郷線	Ｃ
４７	守谷流山線	Ｃ	３２６	川藤野田線	Ｃ
５１	市川柏線	Ｃ	４０１	松戸野田関宿自転車道線	―
５２	越谷流山線	Ｃ	４０７	我孫子流山自転車道線	―
５４	松戸草加線	Ｄ			―
５７	千葉鎌ケ谷松戸線	Ｃ			―
５９	市川印西線	Ｃ			
８０	野田岩槻線	Ｃ			

表の表にかかわらず、現場での掘削の結果として別の舗装復旧（出来形対応）となる場合があります。

ついては、施工予定業者様にあっては、施主様への見積もりに際して、一ランク上の舗装で復旧する必要が生じ、結果として見積額が増高する場合もあることについて周知しておくことをお勧めします。

国道４６４号線　Ｄ交通区間 ⇒　県道船橋我孫子線重複区間

Ｃ交通区間 ⇒　上記以外の区間

松戸野田線　Ｄ交通区間 ⇒　流山８丁目交差点

～南丁字路（旧野田有料道路南側入口丁字路）

結城野田線　Ｄ交通区間 ⇒　関宿台町交差点～国道１６号中里交差点

及びバイパス区間

Ｃ交通区間 ⇒　上記以外の区間

越谷野田線　Ｄ交通区間 ⇒　野田橋～野田市中野台交差点

（旧野田有料道路入口）

Ｃ交通区間 ⇒　上記以外の区間

白井流山線　Ｂ交通区間 ⇒　流山市鰭ケ崎６－１地先から同所１７地先

なお、掘削の結果「Ｃ交通（舗装三層）」であった場合は、路盤を含めＣ交通の舗装構成で復旧（出来形対応）とします。

Ｃ交通区間 ⇒　上記以外の区間

「千葉県道路占用工事共通指示書」P41 ～ P50 と差し替え

舗装工事標準図

1　アスファルトコンクリート舗装復旧構成

（1）設計構造【A】: 交通量区分【N4】（方向　　２５０台／日未満）（N1 ～ N3 も同様）

（2）設計構造【B】: 交通量区分【N5】（方向　　２５０台／日～１，０００台／日未満）

（3）設計構造【C】: 交通量区分【N6】（方向１，０００台／日～３，０００台／日未満）

（4）設計構造【D】: 交通量区分【N7】（方向３，０００台／日以上）

2　歩道舗装復旧構成

（1）アスファルトコンクリート舗装（透水性）

（2）インターロッキングブロック舗装もしくはコンクリート平板舗装（透水性）

（3）透水性舗装以外のアスファルトコンクリート舗装

3　浅層埋設について

4　段差解消取付施工図

5　掘削の制限

6　土留工を必要とする掘削

7　舗装復旧工事施工方法

（別図１）車道の例
（別図２）歩道の例
（別記１）復旧範囲の求め方

8　参考書式

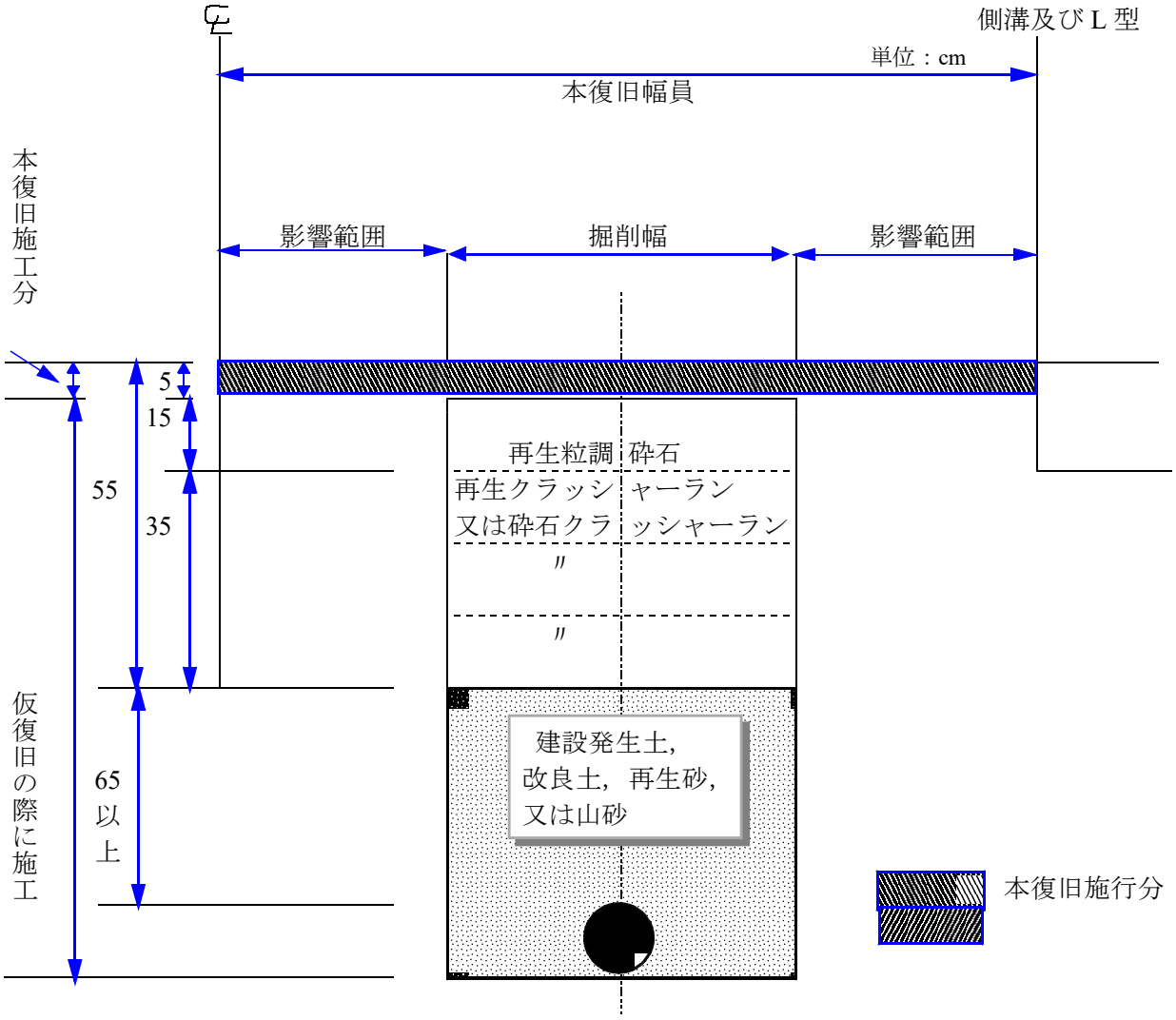
「着手届」「完了届」「緊急工事完了届」

1　アスファルトコンクリート舗装復旧構成

（1）設計構造【A】（交通量区分 N1、N2、N3、N4）

CBR 3 交通区分・・・A 交通　　H＝５５ｃｍ　　TA ＝ 19.00				
名　　称	仕上厚	材　名，　規　格，　条　件	密　度	TA
アスファルト表層工	5cm	再生密粒度アスコン最大粒径 13mm	2,350	5.0
上　層　路　盤　工	15cm	再生粒調砕石 40mm 修正 CBR80 以上	2,100	5.25
下　層　路　盤　工	35cm	再生クラッシャーラン 40mm 修正 CBR30 以上	2,040	8.75
計	55cm		(kg/m³)	19.00

【本復旧構造】

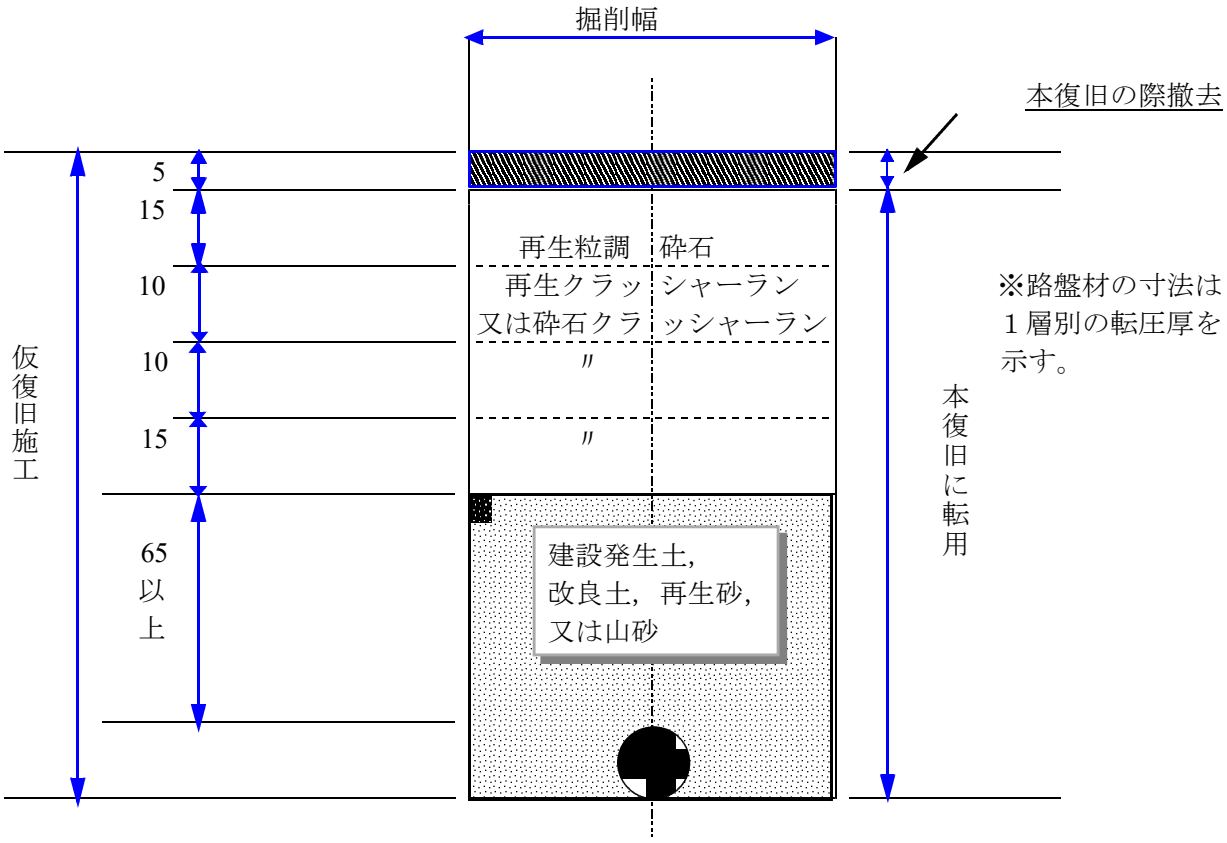


（注）1　本復旧幅員は掘削箇所の当該車線幅員（路肩を含む）とする。
　　2　舗装復旧の影響範囲については、別図 1 と 2 及び別記 1 により、各事務所で決定する。
　　3　電線、水管、ガス管又は下水道管を道路の地下に設ける場合における埋設の深さ等については、平成 11 年 10 月 20 日付道維第 20 号の 2 の通知の基準に従って行うこともできる。

(参考)CBR ＝地盤試験の一つで路床土支持力比を示す、H ＝舗装厚、TA ＝等値換算厚

【仮復旧構造】

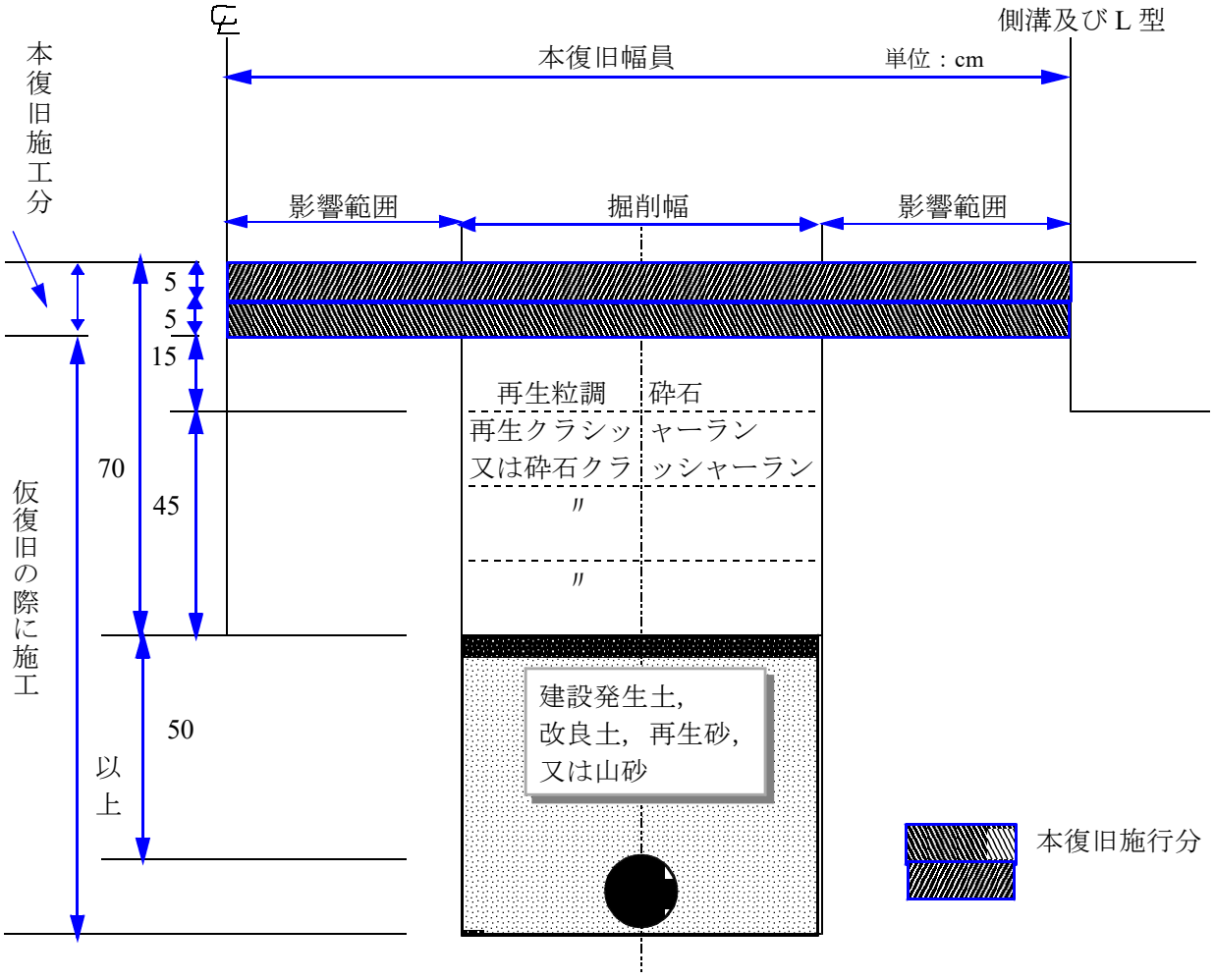
単位：cm


掘削幅
本復旧の際撤去
5
15
10
10
15
65
以上
仮復旧施工
再生粒調
砕石
再生クラッ
シャーラン
又は砕石クラ
ッシャーラン
〃
〃
建設発生土，
改良土，再生砂，
又は山砂
本復旧に転用
※路盤材の寸法は
１層別の転圧厚を
示す。

（２）設計構造【B】（交通量区分 N5）

CBR ３ 交通区分・・・B 交通　　H＝７０ｃｍ　　TA＝26.50				
名　　称	仕上厚	材　名，　規　格，　条　件	密　度	TA
アスファルト表層工	5cm	再生密粒度アスコン最大粒径 20mm	2,350	5.0
アスファルト基層工	5cm	再生粗粒度アスコン最大粒径 20mm	2,350	5.0
上　層　路　盤　工	15cm	再生粒調砕石 40mm 修正 CBR80 以上	2,100	5.25
下　層　路　盤　工	45cm	再生クラッシャーラン 40mm 修正 CBR30 以上	2,040	11.25
計	70cm		(kg/m³)	26.50

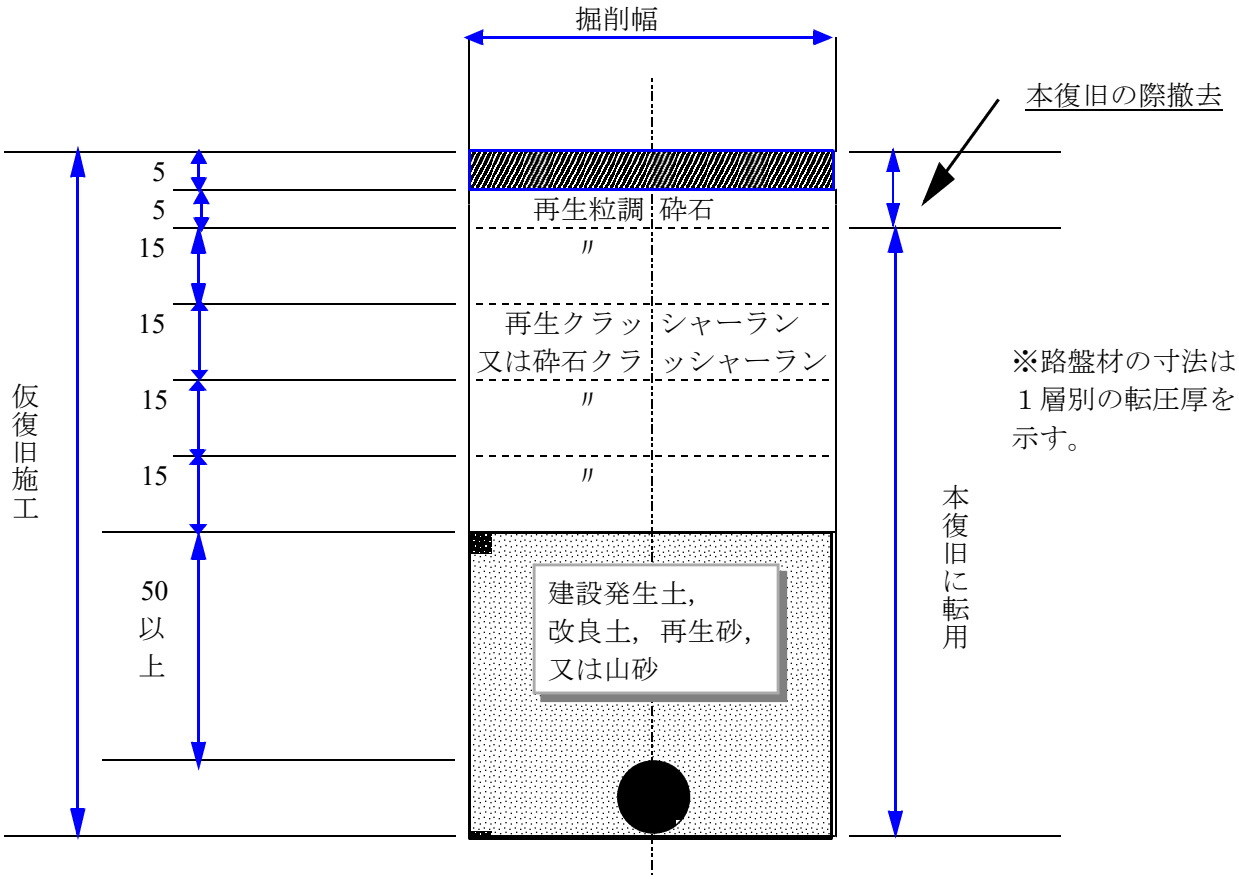
【本復旧構造】



（注）1　本復旧幅員は掘削箇所の当該車線幅員（路肩を含む）とする。
　　2　舗装復旧の影響範囲については、別図 1 と 2 及び別記 1 により、各事務所で決定する。
　　3　電線、水管、ガス管又は下水道管を道路の地下に設ける場合における埋設の深さ等については、平成 11 年 10 月 20 日付道維第 20 号の 2 の通知の基準に従って行うこともできる。
(参考)CBR ＝地盤試験の一つで路床土支持力比を示す、H ＝舗装厚、TA ＝等値換算厚

【仮復旧構造】

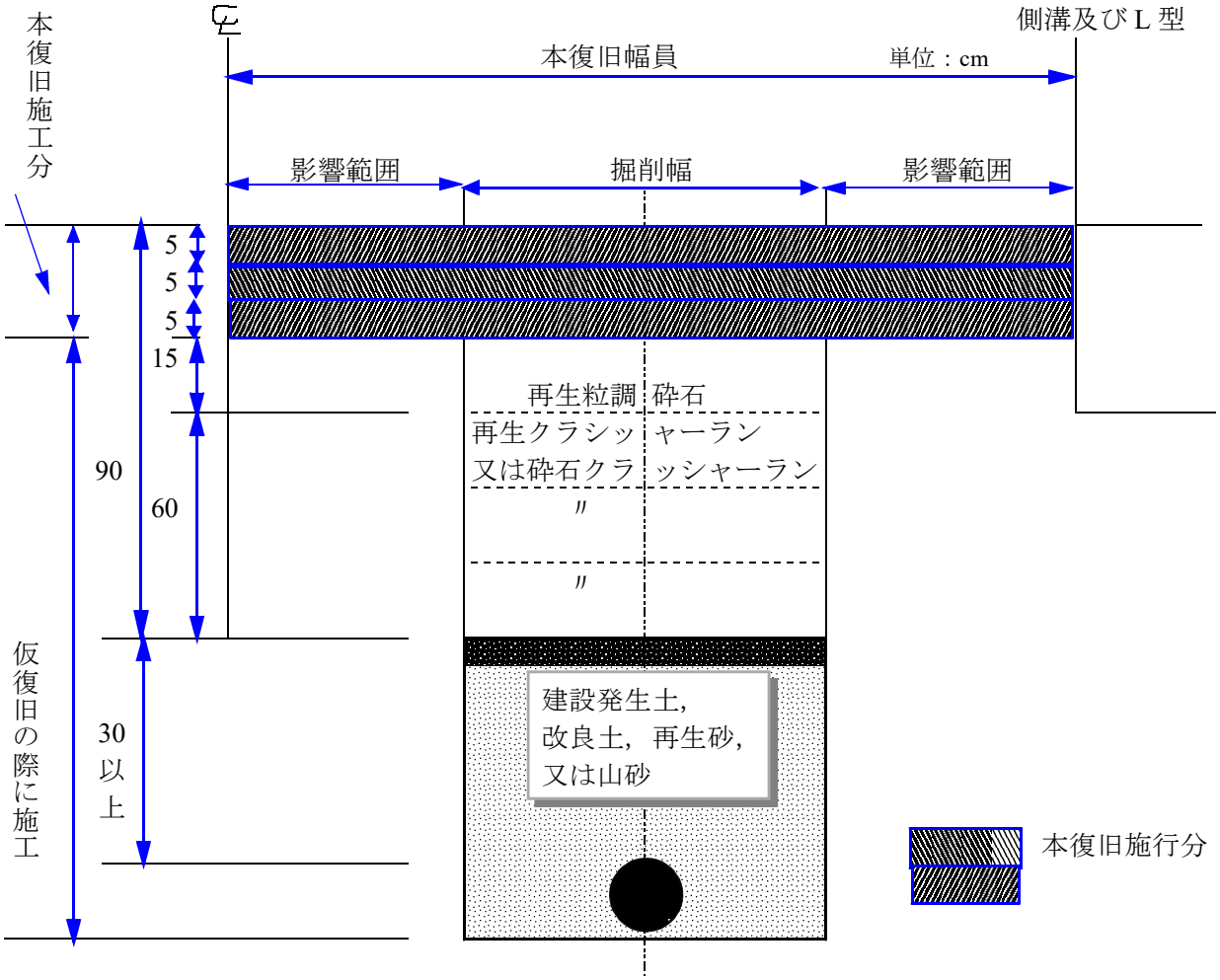
単位：cm


掘削幅
本復旧の際撤去
5
5
15
15
15
15
50
以
上
仮復旧施工
再生粒調 砕石
〃
再生クラッ シャーラン
又は砕石クラ ッシャーラン
〃
〃
建設発生土，
改良土，再生砂，
又は山砂
本復旧に転用
※路盤材の寸法は
１層別の転圧厚を
示す。

（３）設計構造【C】（交通量区分 N6）

CBR ３ 交通区分・・・C 交通　　H＝９０ｃｍ　　TA＝35.25				
名　　称	仕上厚	材　名，　規　格，　条　件	密　度	TA
アスファルト表層工	5cm	密粒度改質最大粒径 20mm	2,350	5.0
アスファルト中間層工	5cm	粗粒度アスコン最大粒径 20mm	2,350	5.0
アスファルト基層工	5cm	粗粒度アスコン最大粒径 20mm	2,350	5.0
上　層　路　盤　工	15cm	再生粒調砕石 40mm 修正 CBR80 以上	2,100	5.25
下　層　路　盤　工	60cm	再生クラッシャーラン 40mm 修正 CBR30 以上	2,040	15.0
計	90cm		(kg/m³)	35.25

【本復旧構造】

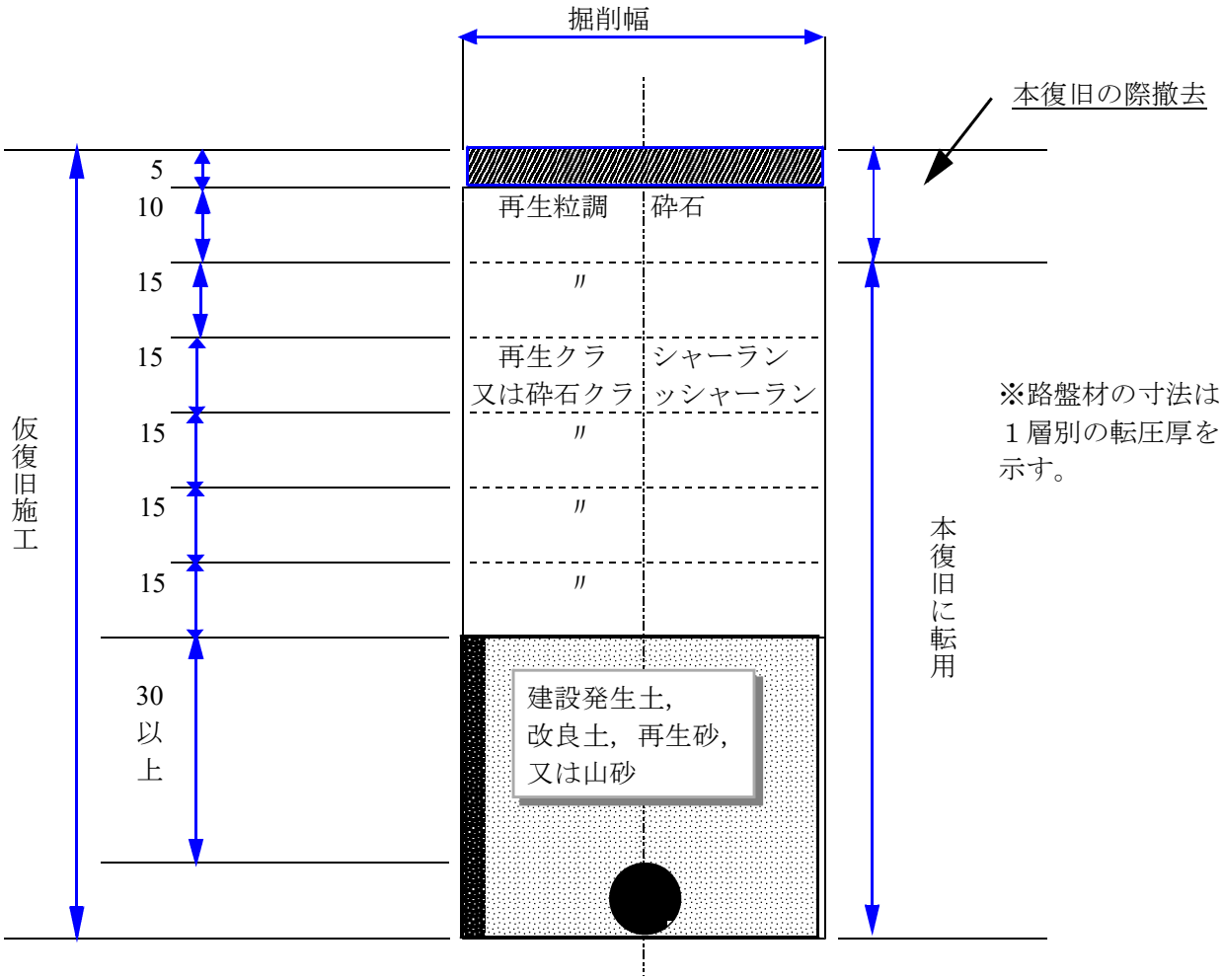


（注）1　本復旧幅員は掘削箇所の当該車線幅員（路肩を含む）とする。
　　2　舗装復旧の影響範囲については、別図 1 と 2 及び別記 1 により、各事務所で決定する。
　　3　電線、水管、ガス管又は下水道管を道路の地下に設ける場合における埋設の深さ等については、平成 11 年 10 月 20 日付道維第 20 号の 2 の通知の基準に従って行うこともできる。

(参考)CBR ＝地盤試験の一つで路床土支持力比を示す、H ＝舗装厚、TA ＝等値換算厚

【仮復旧構造】

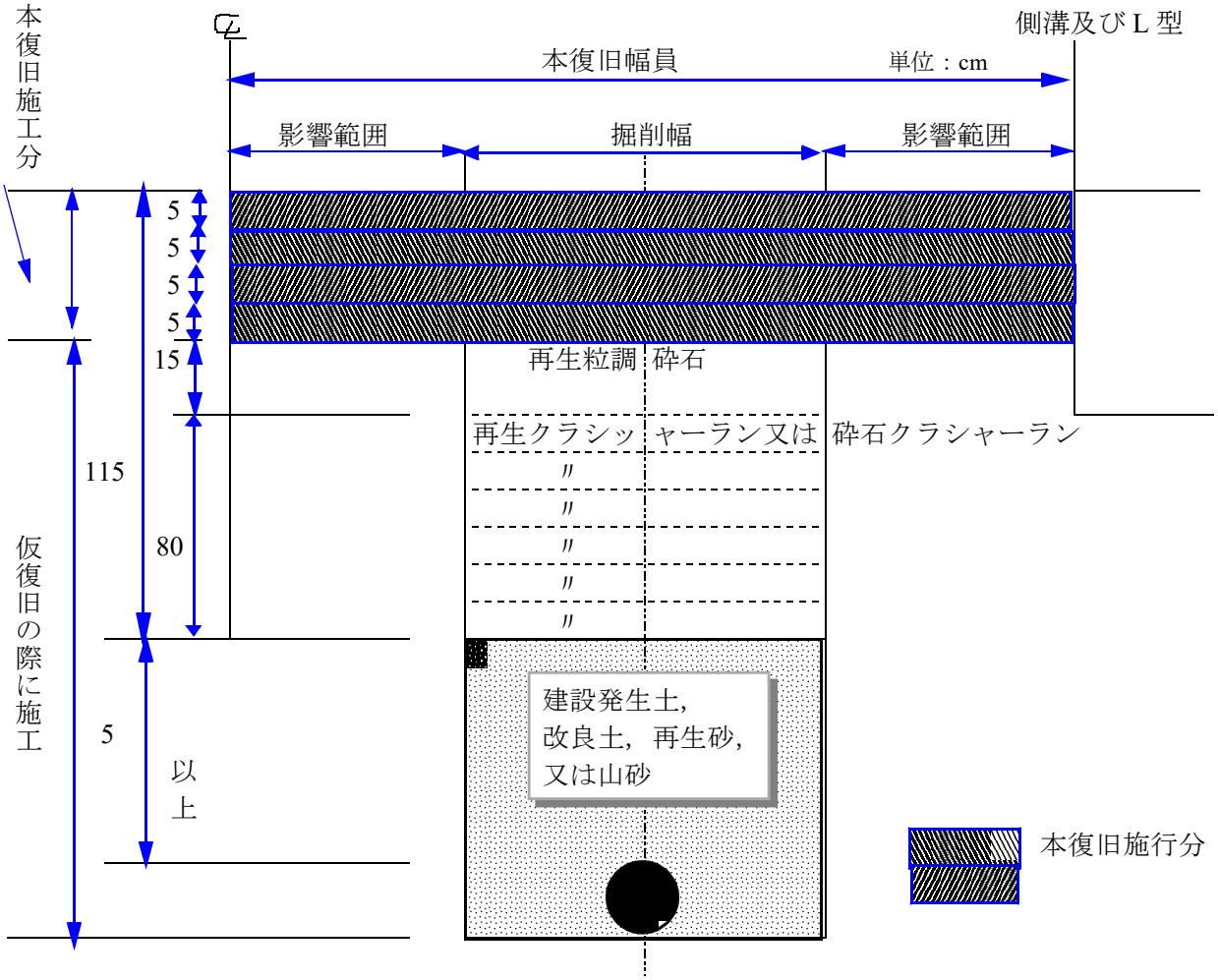
単位：cm


掘削幅
本復旧の際撤去
5
10
15
15
15
15
15
30
以
上
再生粒調
砕石
〃
再生クラ
又は砕石クラ
シャーラン
ッシャーラン
〃
〃
〃
建設発生土，
改良土，再生砂，
又は山砂
仮復旧施工
本復旧に転用
※路盤材の寸法は
１層別の転圧厚を
示す。

（４）設計構造【D】（交通量区分 N7）

CBR ３ 交通区分・・・D 交通　　H＝１１５ｃｍ　　TA＝45.25				
名　　称	仕上厚	材　名，　規　格，　条　件	密　度	TA
アスファルト表層工	5cm	密粒度改質最大粒径 20mm	2,350	5.0
アスファルト中間層工	5cm	粗粒度改質最大粒径 20mm	2,350	5.0
アスファルト中間層工	5cm	粗粒度アスコン最大粒径 20mm	2,350	5.0
アスファルト基層工	5cm	粗粒度アスコン最大粒径 20mm	2,350	5.0
上　層　路　盤　工	15cm	再生粒調砕石 40mm 修正 CBR80 以上	2,100	5.25
下　層　路　盤　工	80cm	再生クラッシャーラン 40mm 修正 CBR30 以上	2,040	20.0
計	115cm		(kg/㎥)	45.25

【本復旧構造】

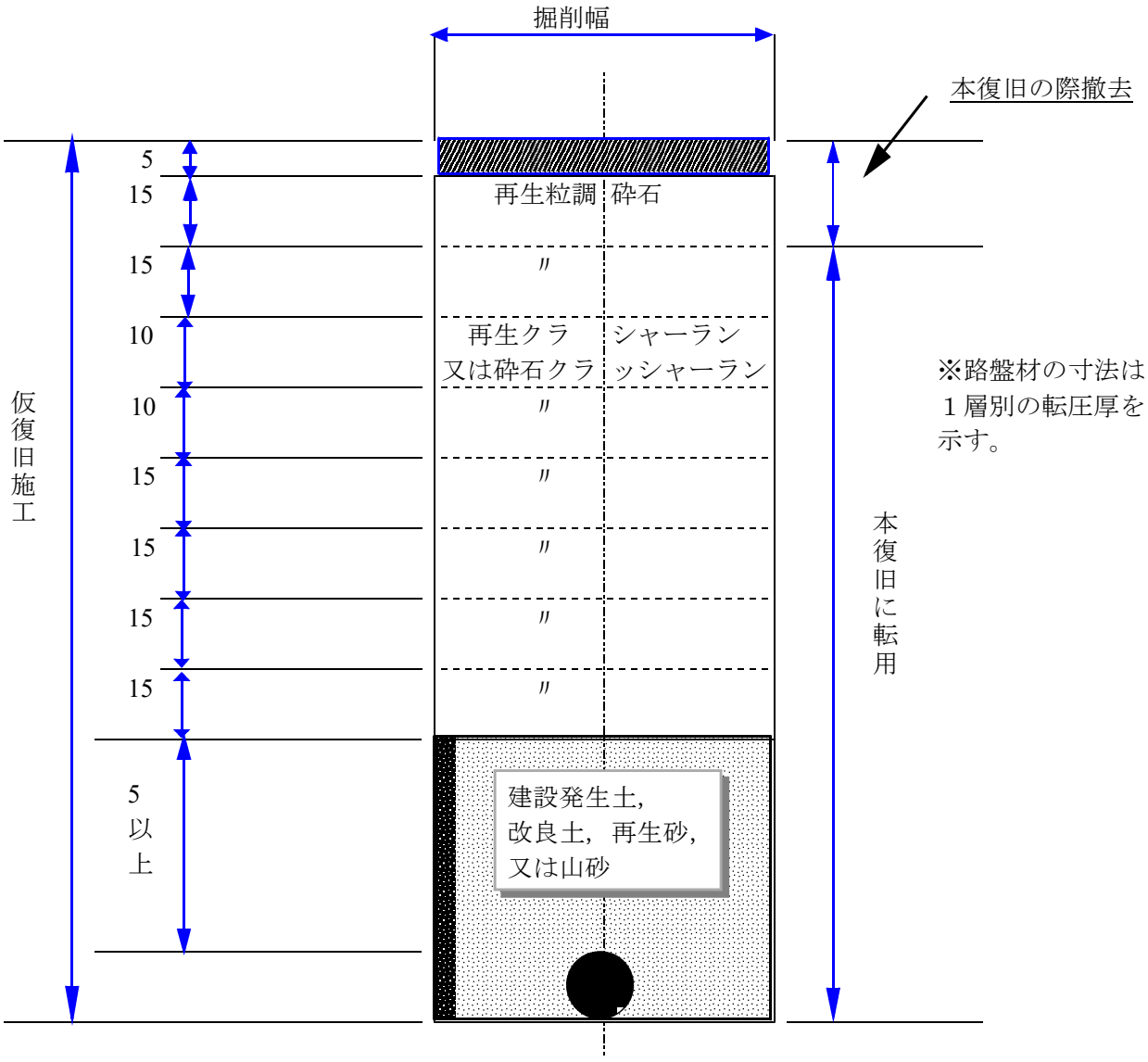


（注）1　本復旧幅員は掘削箇所の当該車線幅員（路肩を含む）とする。
2　舗装復旧の影響範囲については、別図 1 と 2 及び別記 1 により、各事務所で決定する。
3　電線、水管、ガス管又は下水道管を道路の地下に設ける場合における埋設の深さ等については、平成 11 年 10 月 20 日付道維第 20 号の 2 の通知の基準に従って行うこともできる。

(参考)CBR ＝地盤試験の一つで路床土支持力比を示す、H ＝舗装厚、TA ＝等値換算厚

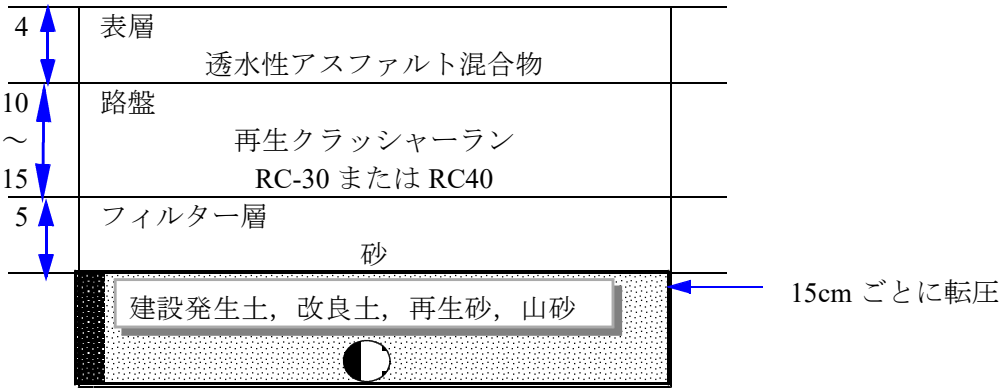
【仮復旧構造】

単位：cm

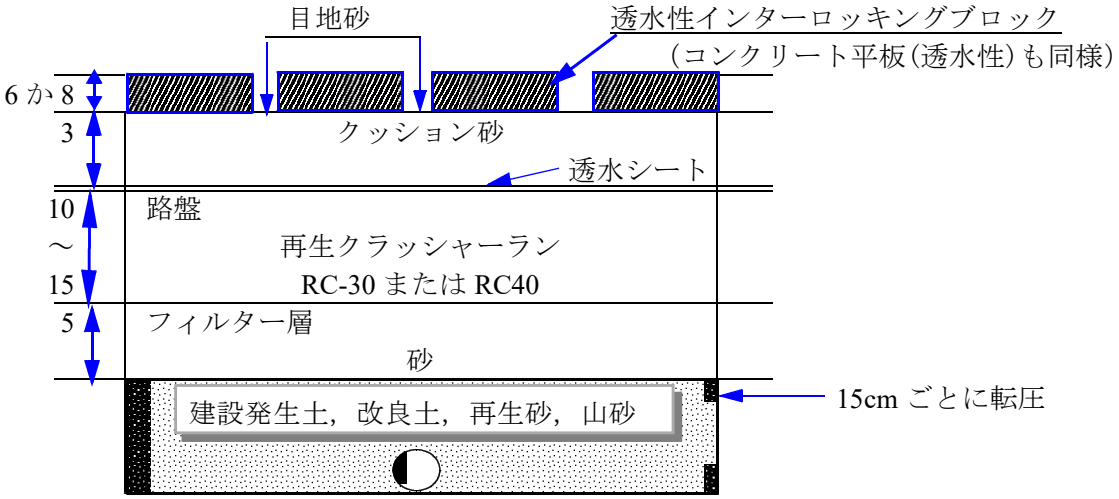

掘削幅
本復旧の際撤去
5
15
15
10
10
15
15
15
15
再生粒調 砕石
〃
再生クラ シャーラン
又は砕石クラ ッシャーラン
〃
〃
〃
〃
〃
仮復旧施工
5以上
建設発生土，
改良土，再生砂，
又は山砂
本復旧に転用
※路盤材の寸法は
１層別の転圧厚を
示す。

2　歩道舗装復旧構成

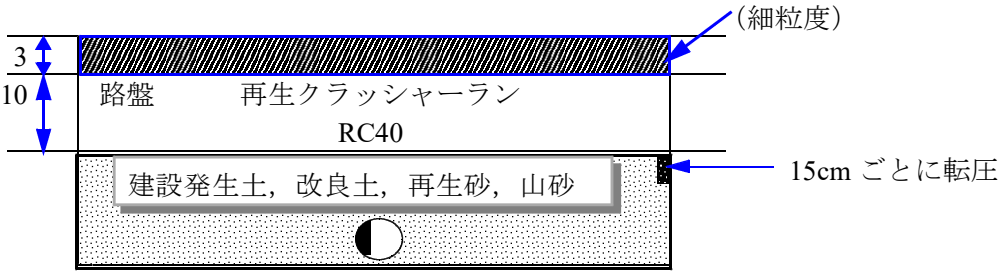
（1）アスファルトコンクリート舗装（透水性）



（2）インターロッキングブロック舗装もしくはコンクリート平板舗装



（3）透水性舗装以外のアスファルトコンクリート舗装



（注）１歩道の復旧は、原形復旧を原則とする。原形が不明確な場合は、上記(1)から(3)のいずれの方法で復旧をするか、別途職員が指示する。
２歩道の復旧平積は現場立会により復旧を要する部分を決定する。（掘削巾＋実影響巾）
３掘削土砂をそのまま利用することが不適当である場合を除いて、掘削土砂をそのまま埋め戻すことを承認すること。
４車両出入口部や特殊な場合（軟弱地盤）の舗装構造については、別途職員の指示によること。
５透水性舗装を施工する際に、路盤上のプライムコート、表層と基層の間のタックコートは、雨水の浸透を阻害するので設けないこと。

別添

透水性歩道舗装の復旧実施基準

1 施工箇所

原則として、歩道部における道路占用工事の復旧箇所の全てを対象とする。

ただし、次の事項に該当し、道路管理者が認めたものについては、除外することができる。

(1) 引込管線類等の小規模掘削に係る箇所

(2) 掘削延長が一街区に満たない箇所

（一街区とは、道路に区切られた家屋等の同一連たん区域を指し、概ね５０ｍ程度とする。）

(3) 掘削部の両側に在来舗装の残余が生じ、且つ、道路補修事業計画及び有効性等を考慮して透水性舗装を施すことが適当でない箇所

(4) 道路の表層が自然石、インターロッキングブロック等で舗装されている箇所

(5) その他透水性舗装を施すことが適当でない箇所

2 対象路線

千葉県管理道路全線

3 施工範囲

原則として、千葉県道路占用工事共通指示書第４８条第三項によるものとする。

4 規格及び構造等

透水性歩道舗装設計・施工・管理指針「大地の呼吸の復活」（ＶＥＲＳＩＯＮ－Ⅰ）によるものとする。

5 その他

(1) 占用者は、年度施工計画等をもって、道路連絡協議会の開催時を利用するなどして、土木事務所長と事前協議するものとする。なお、道路維持課処理案件も同様とする。

(2) 占用者は、事前協議の結果をもって道路占用許可申請をするものとする。

(2)　車両出入口部の標準構造（復旧箇所が車両出入口部の場合）

車両出入口部舗装の標準構造は、表２-５のとおりとする。

表　2-5　車両出入口部舗装の標準構造　　（単位：cm）

構成		表層	基層	路盤	フィルター層	舗装厚（総厚）
使用材料		開粒度アスファルト混合物（透水性）		再生クラッシャーラン (RC-30･RC-40)	フィルター層用砂	
切下げ幅	4m以下	4（注１）		１０	（５）	１４（１９）
		4（注２）		２０	（５）	２４（２９）
	6m以下	4	4	２５～３０	（５）	３３～３８（３８～４３）
	8m以下	4	6	３０～４０	（５）	４０～５０（４５～５５）

※①　（注１）一般民家の乗用車のみの使用に供する場合

（注２）商店等で小型トラックが頻繁に出入りする場合

②特殊な場合（軟弱地盤や特に車の出入りの多い箇所）は別途に舗装構成を検討すること。

③路盤上のプライムコートは、雨水の浸透を阻害するので設けない。

④表層と基層の間のタックコートは、雨水の浸透を阻害するので設けない。

（参考：透水性歩道舗装設計・施工・管理指針「大地の呼吸の復活」（ＶＥＲＳＩＯＮ－Ｉ）より抜粋）

(1) 一般部の標準構造

一般部の標準構造は表２-４のとおりとする。

表　2-4　透水性舗装の標準構造表　　（単位：cm）

構　成	表層	路　　盤	フィルター層	舗装厚（総厚）
使用材料	開粒度アスファルト混合物（透水性）	再生クラッシャーラン (RC-30･RC-40)	フィルター層用砂	
区分Ⅰ	4	１０	（5）	１４(１９)
区分Ⅱ	4	１５	（5）	１９(２４)

※①区分Ⅰ　歩行者、自転車の交通に供する歩道・自転車道

区分Ⅱ　歩行者や自転車の外に最大積載量４ｔ以下の管理用車両や限定された一般車両の通行を想定する歩道・自転車道

②路盤材料には再生クラッシャーランを使用することを原則とする。

③フィルター層は、雨水が路床へ浸透する際のフィルター機能と路床土が路盤に進入することを防止するために設けるもので、歩道では５cmを標準とするが舗装の厚さには含めない。

④路盤上のプライムコートは、雨水の浸透を阻害するので設けない。

⑤開粒度アスファルト混合物（透水性）は、他のアスファルト混合物と比較して温度低下が速いので敷き均し作業にあたり温度管理を十分に行い、敷き均し後ただちに小型ローラー等により転圧する。

３　浅層埋設について

※「道路管理事務の手引き（占用関係通知集）」平成 21 年 4 月　参照（P153 から）

電線、水管、ガス管又は下水道管を道路の地下に設ける場合における埋設の深さ等について

(1) **電気事業及び電気通信事業等**

・電線を車道の地下に設ける場合

道路の舗装の厚さに0.3mを加えた値又は0.6m以下としないこと。

・電線を歩道の地下に設ける場合。

原則として車道部分の高さから0.5m以下としないこと。

(2) **水道事業及びガス事業**

・水管又はガス管を車道の地下に設ける場合

道路の舗装の厚さに0.3mを加えた値又は0.6m以下としないこと。

・水管又はガス管の本線以外の線を歩道の地下に設ける場合

原則として車道部分の高さから0.5m以下としないこと。

(3) **下水道事業**

・下水道管の本線を地下に設ける場合

道路の舗装の厚さに0.3mを加えた値又は1m以下としないこと。

・下水道管の本線以外の線を、車道の地下に設ける場合

道路の舗装の厚さに0.3mを加えた値又は0.6m以下としないこと。

・下水道管の本線以外の線を、歩道の地下に設ける場合

原則として車道部分の高さから0.5m以下としないこと。

・下水道管に外圧１種ヒューム管を用いる場合

1m以下としないこと。

（注１）**歩道埋設時に基準となる車道部分の高さについて**

歩道埋設時における車道部分の高さとなる基準点は､その歩道に隣接した車道端部の高さとする。

（注２）**車道における舗装の厚さの定義について**

改良済区間等で舗装構造が明確な場合は、その舗装構成における舗装と路盤の最下面を舗装の厚さとする。埋戻材料については、その舗装構造における路盤、路床材料と同等以上のものを使用する。

未改良区間等で舗装構成が不明な区間の場合は、現在の交通区分に基づき、千葉県道路占用工事共通指示書による「舗装構成標準図」の舗装と路盤の最下面を舗装の厚さとする。

交通区分が複数存在する場合には、個別具体的に検討し、占用区間の代表的な交通区分による舗装構成標準図の路盤を舗装の厚さとする。埋戻材料については、千葉県道路占用工事共通指示書における路盤、路床材料による。

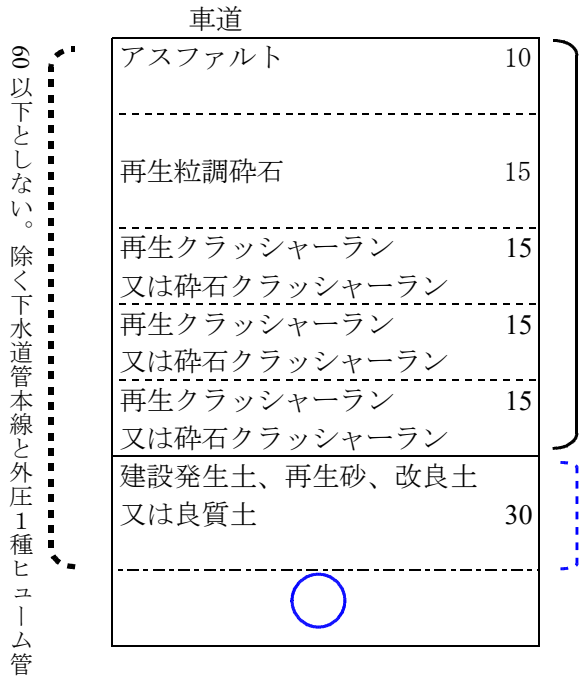
（注３）**従来の基準の取扱いについて**

適用対象となる事業と埋設深さについては、上記(1)から(3)に掲げるとおりであるが、道路の舗装構成、道路附属物、土質の状況、交通状況及び気象状況等から勘案し、従前の取扱いによることもできるものとする。上記(1)から(3)以外の事業に使用する埋設管路が今回適用する管路と同一あるいは同等以上の強度が証明されるならば、適用可能とすることとする。

この場合、H11.10.20付道維第20号の2で適用する管路と同一あるいは同等以上の強度の証明の方法については、申請者に使用する管渠等の規格、構造計算等により個別に対応するものとする。

（参考例１）　車道に地下管路を埋設する場合　（単位：cm）

例　【B】交通

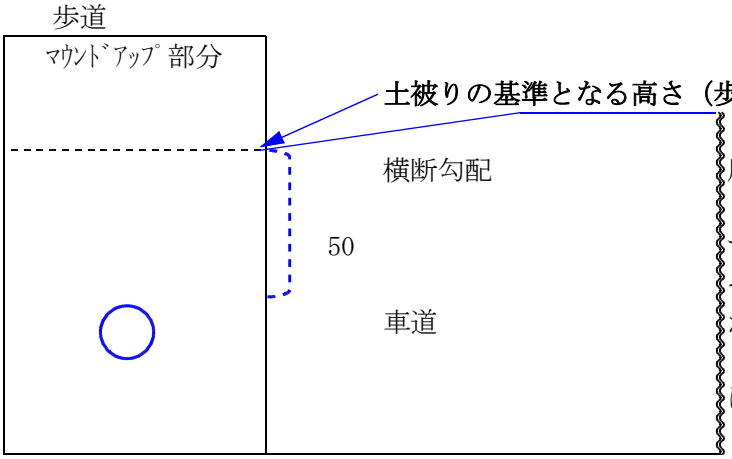


太括弧内が通達中の「舗装の厚さ」である。

舗装の厚さの定義は、H11.10.20道環第20号2参照

路盤から 30cm の位置に地下管路を設置することが可能になる
ただし、土被りが 60cm 以下にならないようにすること。（下水道管の本線と外圧１種ヒューム管については１ｍの土被りを確保すること。）

（参考例２）歩道に地下管路を埋設する場合　（単位：cm）



原則として、点線部分の車道の高さの部分から50cmの土被りを確保する。
そうすることによりﾏｳﾝﾄﾞｱｯﾌﾟ部分が切下げや歩道改良等により撤去されても土被りが確保できることになる。

現況の許可基準に「車道の高さ部分」という記述はないものの、今後の高齢化社会、身障者のためのﾊﾞﾘｱﾌﾘｰ化に配慮するためにﾏｳﾝﾄﾞｱｯﾌﾟ型は車道と同じ高さへ改良されていくことが予想される。将来この改良を行うごとに占用物件に対策を講じることは効率的でない。このため、切り下げによっても所定の土被りを確保し、将来のﾊﾞﾘｱﾌﾘｰ化に支障無く対応するために、土被りの基準位置を車道面と同じ高さになる点とすることとする。なお、前述のとおり従前の基準の適用を妨げるものではない。

※H11.10.20付道維第20号の2を適用する場合については、既設占用物件の把握が重要になると思われる。不測の事故を防ぐためにも、占用申請者は占用申請時に、既設占用物件を精査すると共に、既設占用物件に支障の無いよう設計を行うよう指導すること。この結果この基準を適用することが困難となる場合は、従前の取扱いによるものとすること。また、占用者は、工事施工時に既設占用物件を破損することの無いよう細心の注意を払うこととすること。

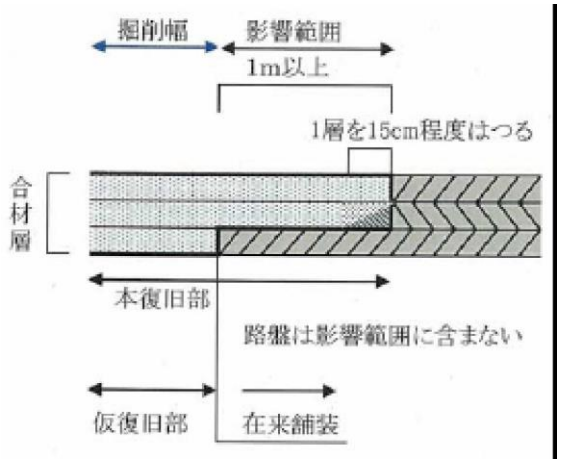
※H11.10.20付道維第20号の2における「適用対象となる事業と埋設深さについて」の土被りについて「～cm以下としない」という記述は、土被りが「～cm」確保されていれば可と解釈するものとする。

4　段差解消施工図

新旧舗装の継手部分は、縦断・横断方向とも下記断面図のとおり、段差解消取付を行うことを原則とする。

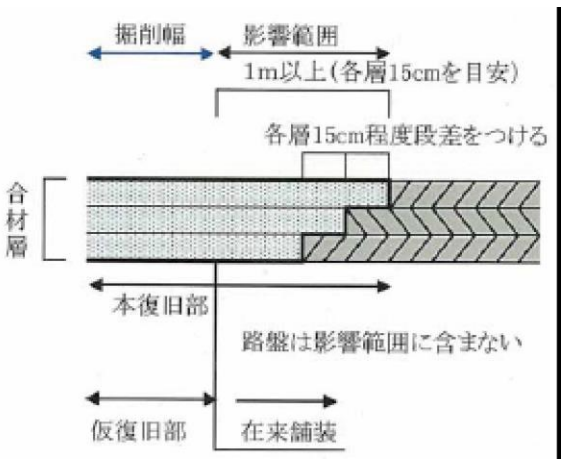
①はつり法

段差解消取付部で 15cm 程度はつる。



②カット法

上層 2 層を 15cm 程度カットする。



注 1　片側全面復旧での縦断方向についてはこの限りではない。
注 2　アスファルト 2 層分（表層・基層）について、合材接着テープ等を使用することが望ましい。
注 3　路盤は仮復旧時に復旧し、影響範囲をとらない。本復旧時は、上記合材層の影響範囲をとる。
注 4　在来舗装の痛みが少ない場合は、アスファルト 2 層分のみ影響範囲をとり、本復旧することとしてよい。
注 5　在来舗装の痛みが酷い等、上記の施工が困難な場合は、別途所長等の指示により施工方法を定める。
※　合材層→表層・基層等からなる。

5　掘削の制限

舗装路面は、原則として次の期間は掘削を許可しない。

（1）セメントコンクリート舗装　　５年
（2）アスファルト舗装　　３年

6　土留工を必要とする掘削

（1）掘削する深さが１．５ｍを超える場合には、原則として土留工を施すこと。
（2）土留板は、掘削後直ちにはめ込むこと。
（3）杭又は矢板は、埋めごろしてはならない。

7　舗装復旧工事の施工方法

（1）復旧範囲

1　復旧幅は、原則として、たわみ性舗装については路盤厚の１．０倍、剛性舗装については、路盤厚の１．４倍を掘削幅に加えたものとし、別記１の記載図面のとおりとする（復旧範囲は表層とする。）。ただし、掘削跡の道路復旧が、掘削工事施工前の状況に復する範囲を対象とするもので、掘削により舗装体が切断され、路面荷重に耐えられないことにより、舗装破壊の原因となると道路管理者が認めた場合は又はその区域外においても、その工事に起因して舗装に影響があると道路管理者が認めた場合は、道路管理者の指示する範囲（別図１及び２参照）及び下記によるものとする。

(ｱ)表層・基層に係る復旧範囲は、原則として、全幅もしくは半幅とする。ただし、車線の区分があるときは、当該車線とする。

(ｲ)一の車線を越えるときは、道路構造への影響等を考慮し、範囲を決定することとする。なお範囲を決定する場合は、過大なものとならないように配慮しなければならない。

(ｳ)歩道の表層については、原則として、全幅員を復旧範囲とする。

(ｴ)車道は、掘削部分の両端部等すべての方向の１ｍの範囲は影響範囲とし、復旧範囲とする。ただし、それによらない場合は、別途道路管理者の指示するものとする。

(ｵ)車道の掘削部分の両端部横断方向については、６０度の角度をつけ、斜めに切り舗装復旧するものとする。

(ｶ)歩道は、掘削部分の両端部等すべての方向の０．２ｍの範囲は影響範囲とし、復旧範囲とする。ただし、車道出入口部については、０．５ｍの範囲を復旧範囲とする。掘削深が１ｍを超える場合には、道路管理者の指示により復旧範囲を求めるものとする。

(ｷ)広幅員の歩道（概ね３．５ｍ以上）については、掘削部分からすべての方向に０．２ｍの範囲に復旧範囲をとった後に、歩道端等まで０．６ｍ以上あれば、道路管理者の指示により、歩道全面を復旧範囲としないこともできることとする。

2　１の規定に係わらず、次に示す各条件を満たし、かつ、道路管理者が認めた場合、掘削幅内を復旧範囲とし、路盤先行をすることができるものとする。

(ｱ) 車道部で、かつ、アスファルトコンクリート舗装であること。

(ｲ) 大型車の交通量が、一日一方向あたり三千台以上の路線以外（設計構造【D】）であること。

(ｳ) 転圧は、機械施工が可能で、「土木共通仕様書」「施工管理基準」の締め固め度が得られること。

(ｴ) 周辺の舗装状況が良好であること。

(ｵ) その他道路管理者が指示した条件を満たしていること。

（2）競合工事における復旧範囲

複数の企業等が競合して工事を施工するときは、舗装復旧の施工方法及び仮復旧の管理等について、道路管理者に届け出てその指示を受けるものとする。

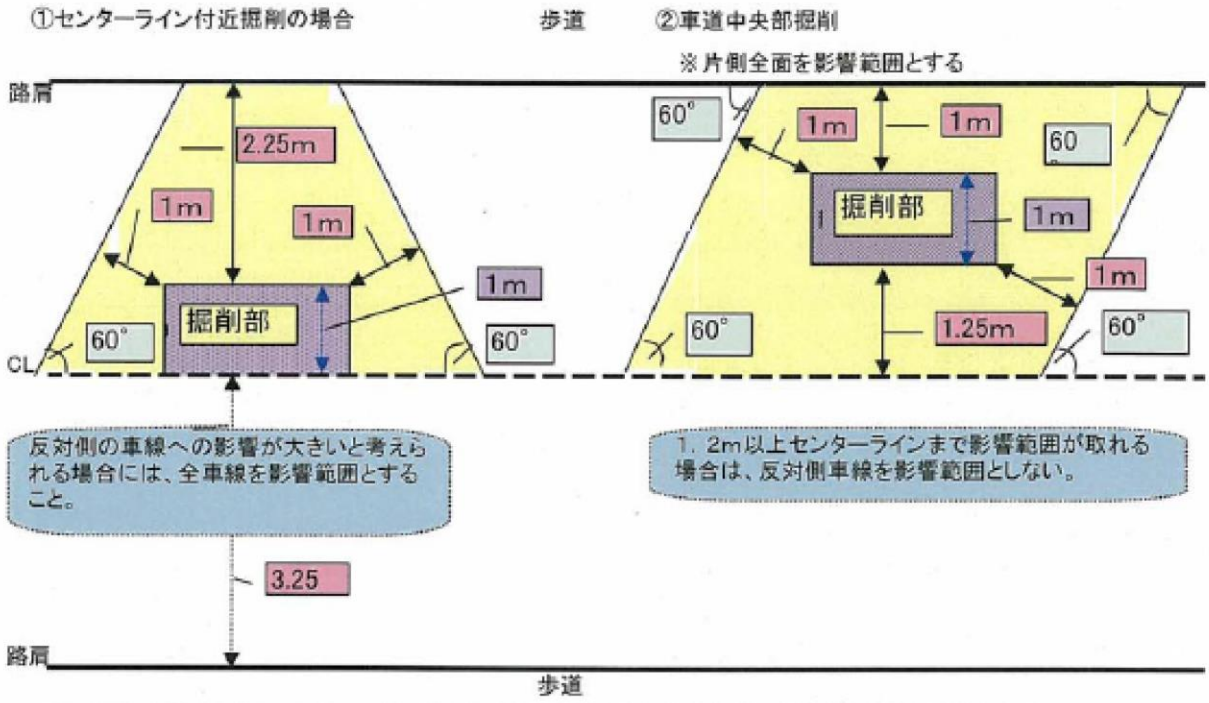
注 1　「たわみ性舗装」とは、表層・基層及び路盤からなり、表層にアスファルトコンクリートを使用し、基層路盤にアスファルト系又はセメント処理を施したものをいう。

注 2　「剛性舗装」とは、表層及び路盤からなり、セメントコンクリート舗装及び剛式アスファルトコンクリート舗装（ホワイトベース上にアスファルトコンクリート表層のあるもの）したものをいう。

別図1　舗装復旧の範囲の例（車道）

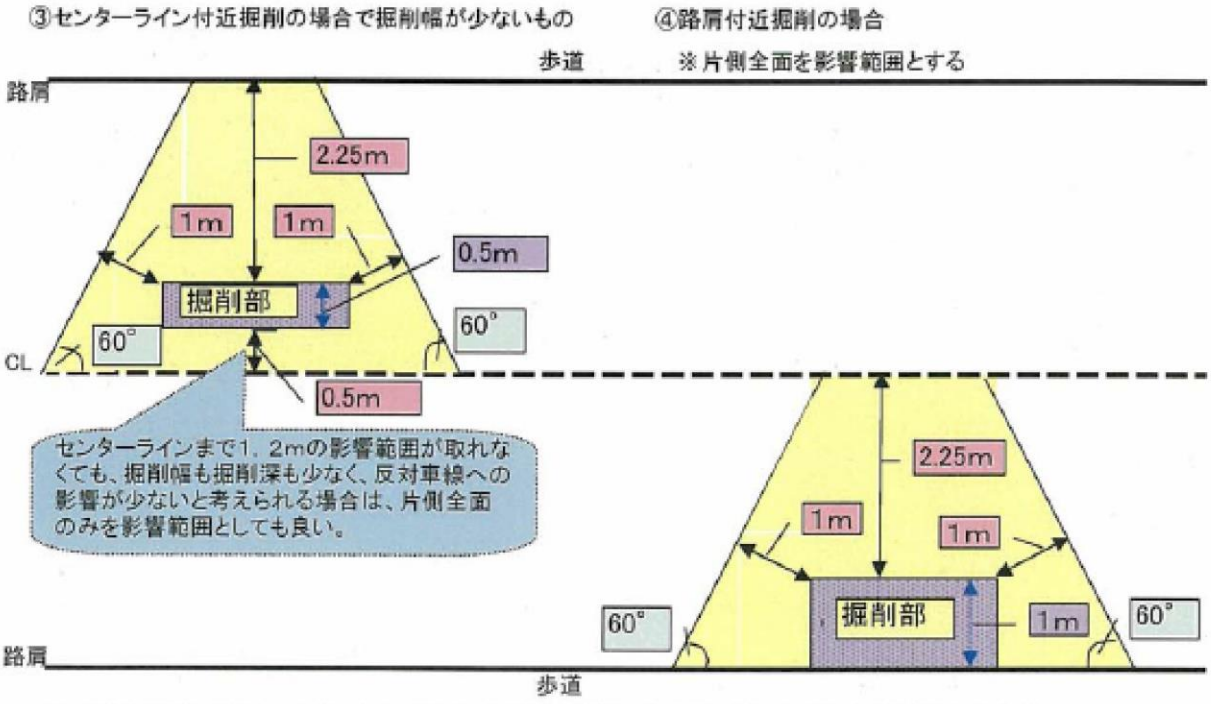
（1）縦断占用および小穴

（例1）片側3．25mの車道（CL有り）



※上記の影響範囲をとった後、1．2m以内に舗装の継ぎ目がある場合は、その部分も影響範囲とする。

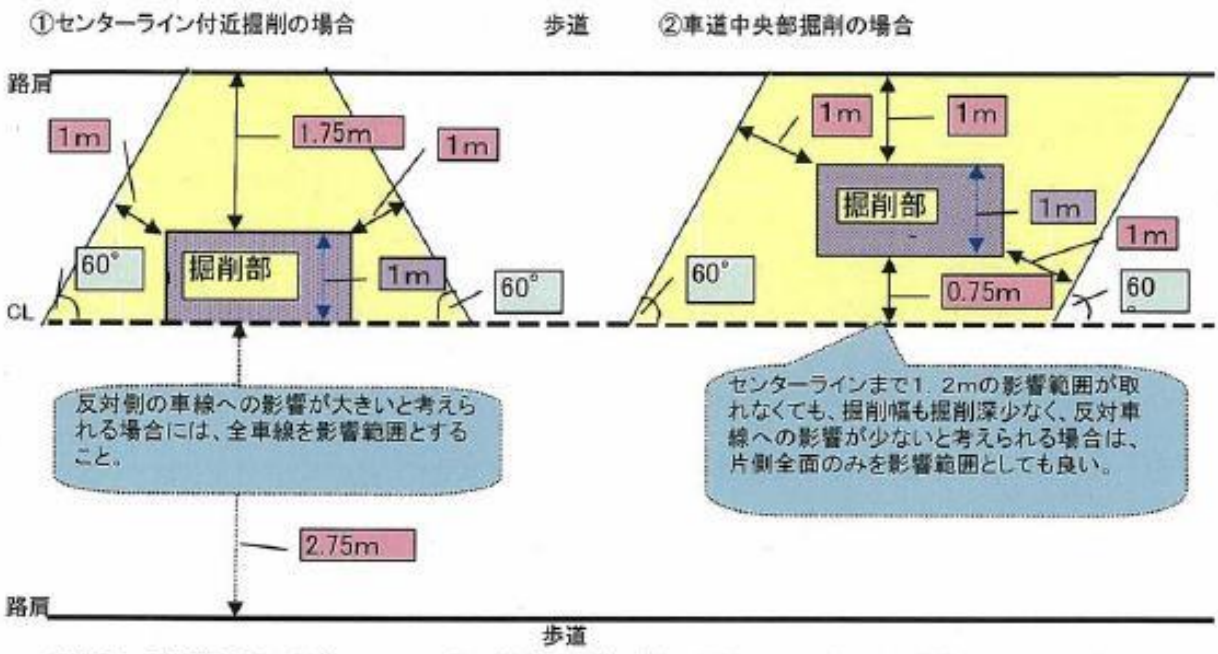
※設計構造【A】【B】の箇所は、上記の基準によらず、過大な復旧にならない範囲とすることを原則とする。



※上記の影響範囲をとった後、1．2m以内に舗装の継ぎ目がある場合は、その部分も影響範囲とする。

※設計構造【A】【B】の箇所は、上記の基準によらず、過大な復旧にならない範囲とすることを原則とする。

（例2）片側2．75mの車道（CL有り）

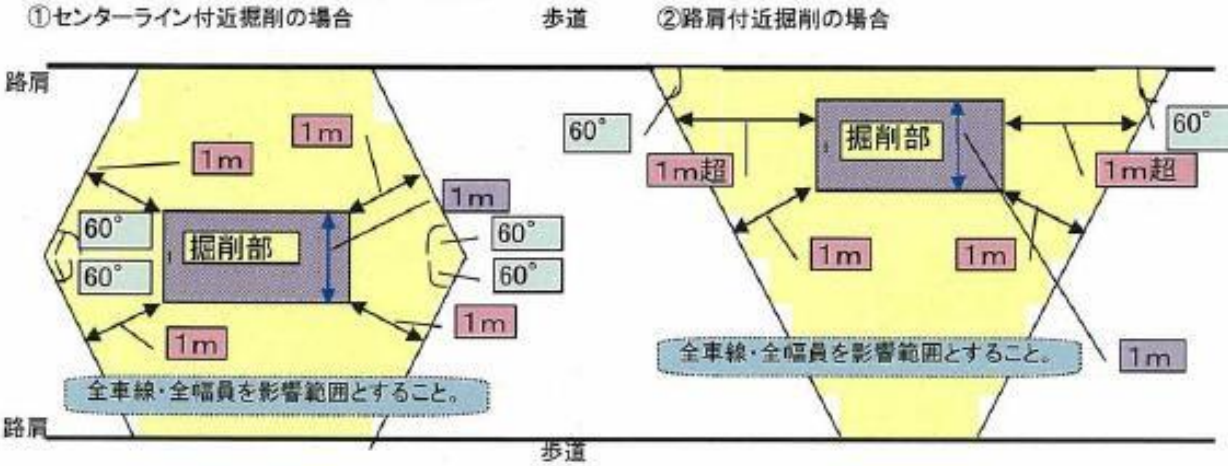


※上記の影響範囲をとった後、1．2m以内に舗装の継ぎ目がある場合は、その部分も影響範囲とする。

※中心線の無い道路は、両端部に1mの影響範囲をとり、全幅員の全面復旧を原則とする。

※設計構造【A】【B】の箇所は、上記の基準によらず、過大な復旧にならない範囲とすることを原則とする。

（例3）全幅員5．5mの車道（CL無し）

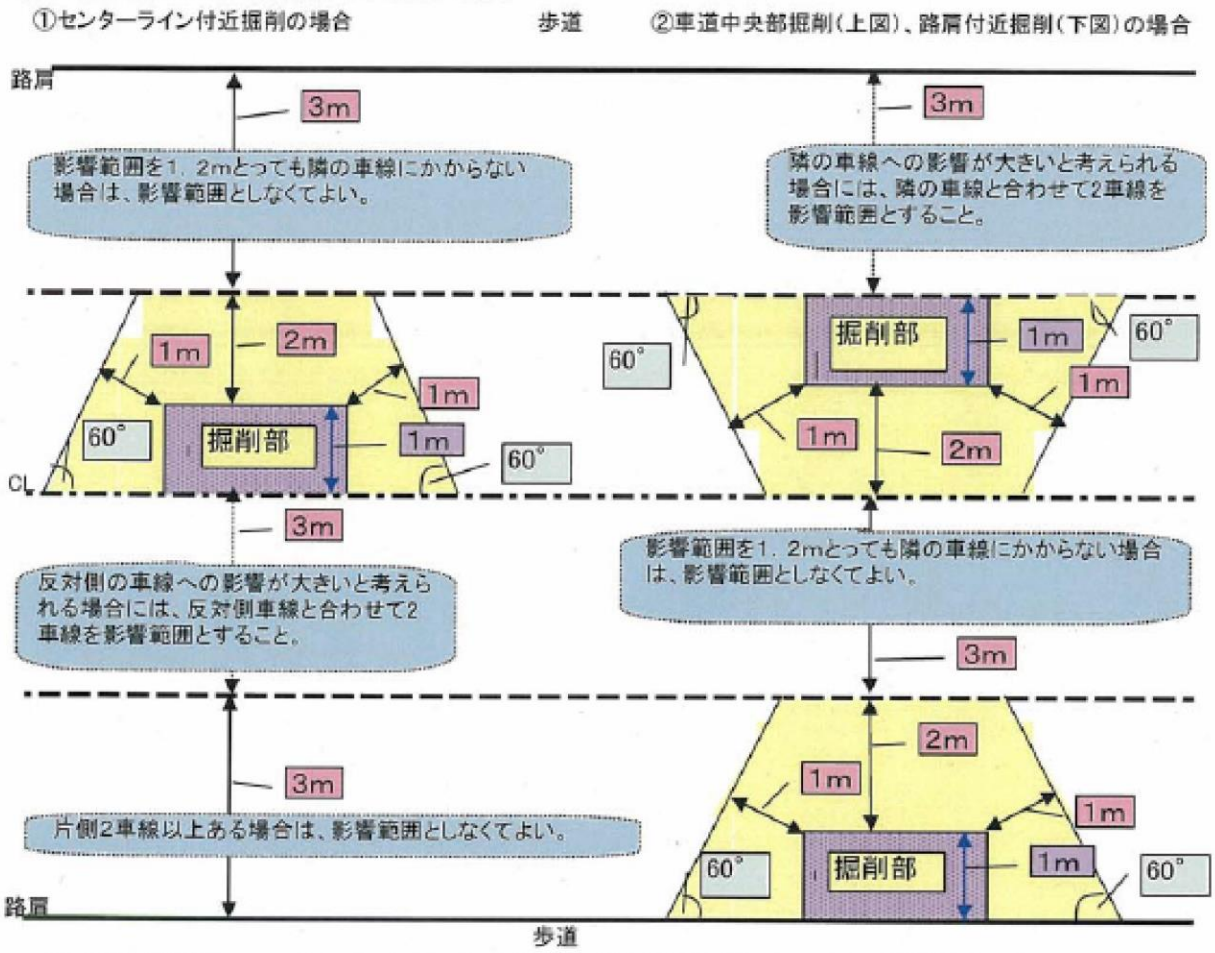


※上記の影響範囲をとった後、1．2m以内に舗装の継ぎ目がある場合は、その部分も影響範囲とする。

※中心線の無い道路は、両端部に1mの影響範囲をとり、全幅員の全面復旧を原則とする。

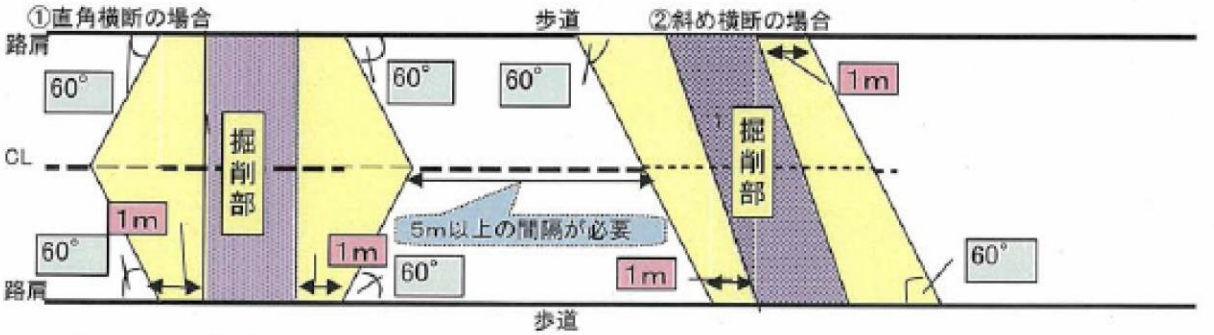
※設計構造【A】【B】の箇所は、上記の基準によらず、過大な復旧にならない範囲とすることを原則とする。

（例4）片側3mの2車線計4車線の車道



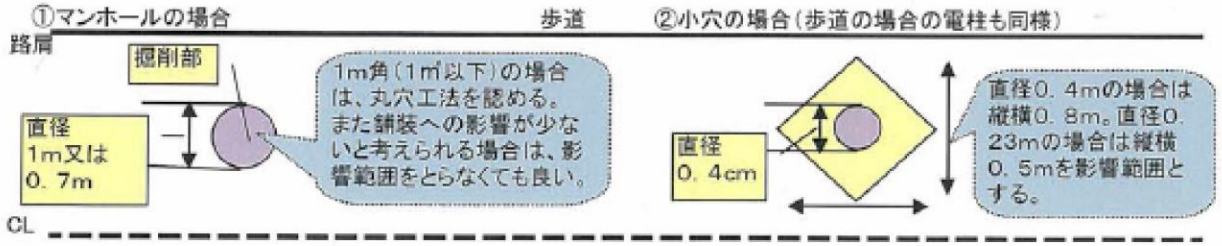
※上記の影響範囲をとった後、1．2m以内に舗装の継ぎ目がある場合は、その部分も影響範囲とする。

（2）横断占用



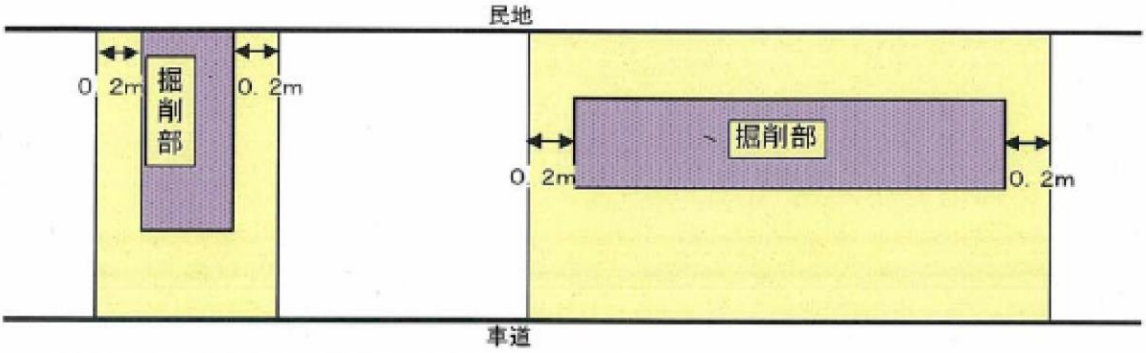
※横断占用が連続する場合、両端部の影響範囲を1mとった後その間隔が5m未満の時は、その部分も影響範囲とする。

（3）マンホール、小穴、電柱等



別図2　舗装復旧の範囲の例（歩道）

（1）アスファルトコンクリート舗装の歩道

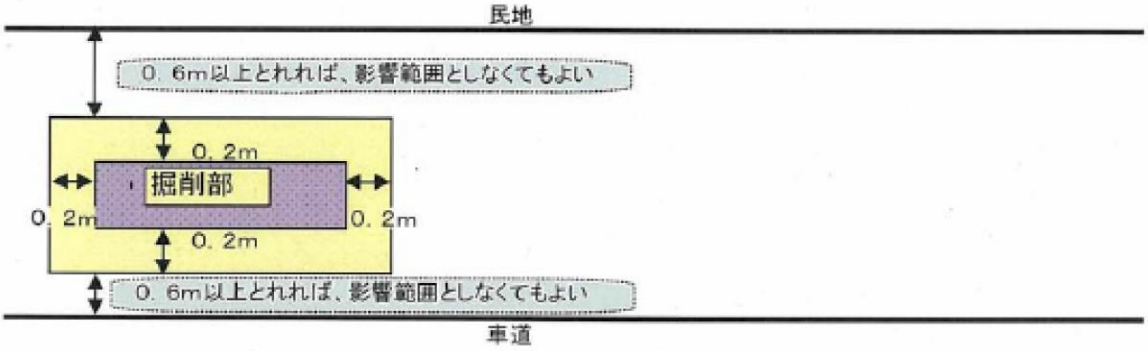


※歩道は原則として全幅員を影響範囲とすること

※車道出入口部については、両端の影響範囲を0．5m以上とること

※掘削深が1mを超える場合は、別途職員の指示により影響範囲を定める

（2）広幅員（幅員3.5m程度）の歩道の場合の特例

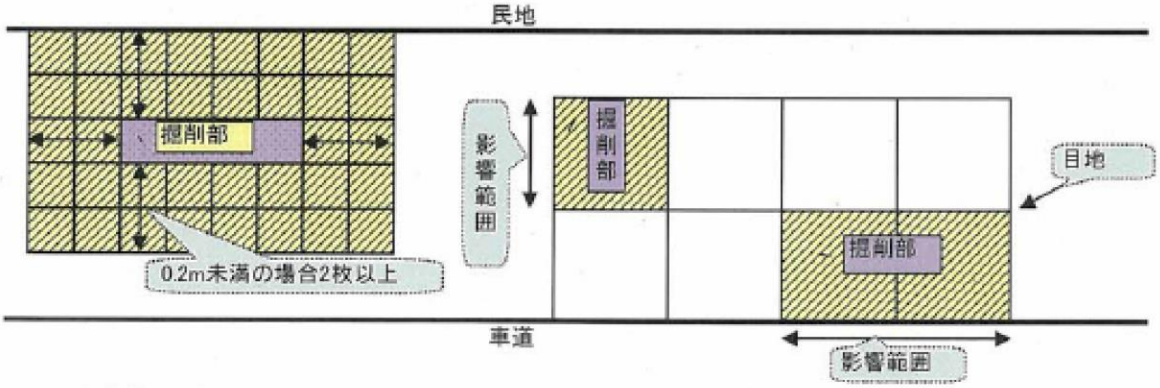


※広幅員歩道は、影響範囲を0．2mをとった後に歩道端まで0．6m以上取れれば、全幅員を影響範囲としなくて良い

※車道出入口部については、両端の影響範囲を0．5m以上とること

※掘削深が1mを超える場合は、別途職員の指示により影響範囲を定める

（3）インターロッキングブロック舗装・平板舗装・コンクリート舗装の歩道

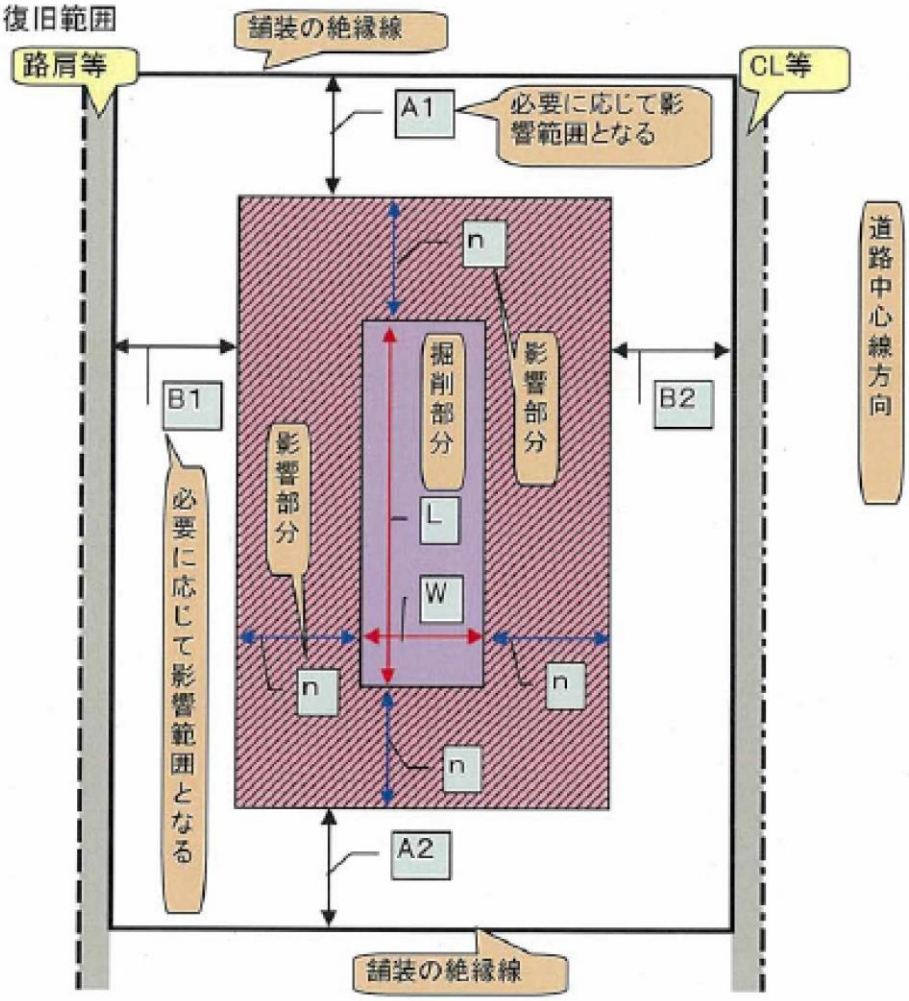


※平板舗装は平板は1枚分（0.3m程度）、コンクリート舗装は目地により区画された1ブロックを影響範囲とする

※インターロッキングブロック舗装は、0.2m以上に相当する枚数を影響範囲とする

※車道出入口部については、両端の影響範囲を0．5m以上とること

別記1　復旧範囲



復旧面積は掘削部分（L×W）、影響部分（n）及び必要によりA1A2B1B2部分を加えたものとし、標準的には次式により算出する。ただし、工事に起因して隣接する既設舗装に欠陥を生じさせた場合（亀裂、落込み、平坦性阻害等）には、その部分を復旧範囲に加えるものとする。

S＝（L＋2･n＋A1＋A2）×（W＋2･n＋B1＋B2）

S･･･････道路法施行規則第4条の4の4の7第1項に規定する影響範囲
L･･･････掘削部分の長さ
W･･･････掘削部分の幅
A1,A2･･･影響部分（n）の端から道路中心線と直角方向の舗装絶縁線までの距離で、1．2m（コンクリート舗装の膨張目地に係るときは1．8m）以上のときは0とする。
B1,B2･･･影響部分（n）の端から道路中心線と平行方向の舗装絶縁線までの距離で、1．2m以上のときは0とする。
n･･･････下記参考を参照。路盤の厚さが不明の場合又は特に指示が無い場合は、アスファルト舗装については30cm、コンクリート舗装については0cmとする。

「参考」道路法施行規則第4条の4の7（埋め戻し又は表面仕上げを行う道路の部分）

占用のために掘削した道路を復旧する場合において、埋戻し又は表面仕上げは、掘削部分及び掘削部分に接続する道路の部分のうち、舗装道にあつては掘削部分の外側の舗装の絶縁線（掘削部分の端から舗装の絶縁線までの距離が次の式によつて計算したnの値以下である場合又はnの値に1．2メートル（道路中心線の方向に垂直な舗装の絶縁線が膨脹目地である場合にあつては、1．8メートル）を加えた値以上である場合にあつては、掘削部分の端からの距離がnの値の直線）で囲まれた部分、舗装道以外の道路にあつては掘削部分の端からの距離が掘削部分の幅に0．1を乗じて得た値に相当する直線で囲まれた部分について行うものとする。

n＝k･t

（この式においてk及びtは、それぞれ次の値を表すものとする。

k　セメント･コンクリート舗装の道路にあつては、1．4、アスファルト系舗装の道路にあつては、1．0

t　掘削部分の路盤の厚さ）

2　道路の構造、交通の状況、土質等の関係から前項に規定する部分についての表面仕上げによつては掘削前の構造耐力を保持することが困難であると認められる場合においては、表面仕上げは当該部分に加えて掘削前の構造耐力を保持するため必要な部分について行うものとする。