

ПОРІВНЯЛЬНА ТАБЛИЦЯ ПРОЕКТУ ДБН В.2.1-10:201X «ОСНОВИ ТА ФУНДАМЕНТИ БУДІВЕЛЬ І СПОРУД. ОСНОВНІ ПОЛОЖЕННЯ»

ДБН В.2.1-10:201X (перша редакція)	ПРОПОЗИЦІЇ	ДБН В.2.1-10:201X (друга редакція)
Проект ДБН в цілому	У тексті ДБН замінити деякі терміни на більш прийнятні (ХНУБА)	«набрякання» на «набухання»; «розподільна здатність» на «розподільча здатність»; «зрушувальні» на «зрушуючі сили»; «утримувальні сили» на «утримуючі сили».
<p align="center">ВСТУП</p> <p>Ці норми встановлюють основні положення і вимоги щодо проектування основ і фундаментів будівель та споруд. Норми ґрунтуються на законодавчих та нормативних актах України, розроблених згідно з вимогами та правилами чинних національних нормативних документів України. Вимоги норм обов'язкові для виконання організаціями різних форм власності та підпорядкованості, юридичних та фізичних осіб (включаючи закордонні), які здійснюють проектування, будівництво, експлуатацію та ліквідацію об'єктів на території України. Вимоги норм є обов'язковими для органів управління, контролю та експертизи всіх рівнів.</p>	Вилучити відповідно до ДСТУ Б А.1.1-91:2008 (Основа-Солсиф)	Вступ відсутній
<p>1.1 Норми встановлюють вимоги до проектування основ і фундаментів будівель та споруд цивільного та промислового призначення, в тому числі з підземними поверхами, підземні і заглиблені будівлі та споруди, що проектується на територіях, вільних від забудови і в умовах щільної забудови.</p>	Викласти п. 1.1 в іншій редакції (ХНУБА)	<p>1.1 Ці норми встановлюють вимоги до проектування основ і фундаментів будівель та споруд цивільного та промислового призначення (далі - споруд), в тому числі з підземними поверхами, підземні і заглиблені будівлі та споруди, що проектується на територіях, вільних від забудови і в умовах щільної забудови.</p>
<p>1.5 Ці норми не поширюються на проектування протизсувних споруд, основ і фундаментів: спеціальних споруд промислових підприємств (газгольдери, копри), гідротехнічних споруд, доріг, аеродромних покриттів, машин і обладнання з динамічними навантаженнями, спеціальних споруд метрополітену, шахтного, портового і залізничного будівництва, дренажних систем, водопостачання, тунелів, меліоративних систем, підземних споруд, що влаштовуються закритим способом, а також насипів і кесонів.</p>	Викласти пункт в іншій редакції (Основа-Солсиф)	<p>1.4 Ці норми не поширюються на проектування основ і фундаментів спеціальних споруд промислових підприємств (газгольдери, копри), гідротехнічних споруд, автомобільних і залізничних доріг, аеродромних покриттів, машин і обладнання з динамічними навантаженнями, споруд метрополітену, шахтного, тунельного і портового будівництва, водопостачання, каналізації, меліоративних систем, підземних споруд, що влаштовуються закритим способом.</p>
Відсутнє в розділі 2 «Нормативні посилання»	Включити посилання на ДСТУ-Н Б В.2.1-29:2014 (ДП НДІБВ)	ДСТУ-Н Б В.2.1-29:2014 Настанова щодо проектування і влаштування заглиблених споруд способом “стіна в ґрунті”
<p>3.8 геотехнічний моніторинг Комплекс робіт щодо натурного нагляду за станом і поведінкою системи «споруда–основа», споруд або їх частин (фундамент, фундаментно-підвальна частина (далі – ФПЧ)), основ, територій</p>	Викласти п. 3.8 в іншій редакції (ОНУ)	<p>3.8 геотехнічний моніторинг Комплекс робіт щодо натурного нагляду за станом і поведінкою системи «споруда-фундамент-основа», споруд або їх частин (фундамент), станом ґрунтів основи, гідрогеологічних умов територій</p>
<p>3.10 ґрунтова основа будівлі (споруди) Частина ґрунтового середовища, на яку розповсюджуються напруження від навантажень, що передаються фундаментами через контактні поверхні</p>	Викласти п. 3.10 в іншій редакції (ОНУ)	<p>3.10 ґрунтова основа Частина ґрунтового масиву, з якою взаємодіють фундаменти споруди</p>
<p>3.11 група паль Певна кількість паль, що об'єднуються ростверком для спільної роботи і передавання навантажень від несучих конструкцій споруди на основу</p>	Викласти п. 3.11 в іншій редакції (ХНУБА)	<p>3.11 група паль Певна кількість паль, які спільно працюють для передачі навантажень на основу та можуть бути об'єднані ростверком</p>
В розділі 3 відсутній	Добавити в розділ 3 (ХНУБА)	<p>3.13 комбіновані пальові і плитні фундаменти Фундаменти, які мають всі ознаки пальових і плитних великорозмірних фундаментів, а при їх комбінації утворюють пальово-плитні (плитно-пальові) фундаменти</p>

В розділі 3 відсутній	Добавити в розділ 3 (КНУБА)	3.14 математична модель основи Математичне представлення геометричних, фізичних, механічних, хімічних і інших властивостей основи як частини ґрунтового масиву для визначення його деформацій, міцності і стійкості під дією навантажень, переданих фундаментом від споруди, і впливів різної природи: кліматичних, гідрогеологічних, геотехнічних, техногенних тощо
3.13 коефіцієнт мінливості стисливості основи Відношення максимального до мінімального значення осередненого за глибиною модуля загальної деформації ґрунтів основи в межах плану будівлі (споруди)	Вилучити. Не використовується в тексті ДБН (КНУБА)	Відсутній
3.16 осідання земної поверхні Вертикальні переміщення поверхні (контактно з фундаментами чи земної) за рахунок деформацій ґрунтів, що виникають внаслідок процесів, не пов'язаних з навантаженнями від фундаментів будівель та споруд – видобутку корисних копалин, зміни гідрогеологічних умов, карстово-суфозійних процесів 3.21 підняття і осідання Вертикальні переміщення контактно поверхні фундаментів за рахунок деформацій основи, зв'язаних зі зміною об'єму деяких ґрунтів при зміні їх вологості чи впливі хімічних речовин (набрякання, усадка), а також при замерзанні води чи відтаванні льоду в порах ґрунту (морозне здимання і відтанення ґрунту)	Об'єднати два пункти в один (ХНУБА, ІГМ НАНУ)	3.16 осідання і підняття ґрунту Вертикальні переміщення земної поверхні або контактно поверхні фундаментів з основою за рахунок деформацій ґрунтової основи внаслідок процесів, не пов'язаних з навантаженнями від фундаментів споруд (видобутку корисних копалин, зміни гідрогеологічних умов, карстово-суфозійних процесів, впливу хімічних речовин (набухання, усадки), при замерзанні води чи відтаванні льоду в порах ґрунту (морозного здимання чи відтавання ґрунту), при нагріванні ґрунту від теплотрас тощо)
3.19 пальове поле Велика група паль, що утворюється для передачі навантажень на основу для її зміцнення	Викласти п. 3.19 в іншій редакції (ХНУБА)	3.19 пальове поле Велика група паль, що утворюється для передачі навантажень від споруди на основу
3.22 провали Вертикальні зрушення земної поверхні з порушеннями цілісності структури ґрунтів, що утворюються внаслідок обвалення товщі ґрунтів над карстовими порожнинами чи гірничими виробками при крутому падінні пластів	Викласти в іншій редакції (ОНУ, ІГМ НАНУ)	3.20 провали ґрунту Швидкоплинні вертикальні переміщення земної поверхні з порушеннями структури ґрунтів, що утворюються внаслідок обвалення товщі ґрунтів над природними чи антропогенними (техногенними) порожнинами і виробками і мають, як правило, просторовий характер
3.24 ростверк Розподільна конструкція (балка, плита чи оголовок), що об'єднує голови паль у групи, ряди чи рами для спільної роботи	Викласти в іншій редакції (ХНУБА)	3.22 ростверк Розподільча конструкція (балка, плита тощо), що об'єднує голови паль у ряди, групи чи поля для забезпечення їх спільної роботи
3.28 технічний стан основи (конструкції, об'єкта) Стан основи (конструкції, об'єкта) в період експлуатації (дослідження), що характеризується параметрами (характеристиками) відмов	Викласти в іншій редакції (ОНУ)	3.26 технічний стан основи (конструкції, споруди) Стан основи (конструкції, споруди) в період експлуатації (дослідження), що характеризується параметрами (характеристиками), що забезпечують безпечну експлуатацію або викликають необхідність проведення додаткових підсилюючих заходів для підтримання експлуатаційної придатності та безпеки
3.29 фундамент Частина будівлі чи споруди, переважно підземна, яка сприймає навантаження від споруди і передає їх на основу, складену ґрунтами (природну) чи штучну.	Викласти в іншій редакції (ХНУБА, ДДАЕУ)	3.27 фундамент Підземна або підводна частина споруди, яка сприймає навантаження від несучих конструкцій і передає їх на основу, складену природними ґрунтами (природну) чи підсилену людиною (штучну)
Розділ 4. S - осідання основи, м; S_u - граничне значення деформації основи, см; $S_{u,s}$ - те саме за технологічними вимогами, см; $S_{u,f}$ - те саме за умовами міцності, стійкості і тріщиностійкості конструкцій, м;	Величини S , S_u , $S_{u,s}$, $S_{u,f}$ та \bar{S} позначити малими латинськими літерами (ХНУБА)	Розділ 4. S - осідання основи, м; S_u - граничне значення деформації основи, см; $S_{u,s}$ - те саме за технологічними вимогами, см; $S_{u,f}$ - те саме за умовами міцності, стійкості і тріщиностійкості конструкцій, м; \bar{S} - середнє осідання основи

<p>Розділ 4. "Латинські великі літери". "Латинські малі літери". "Грецькі малі літери".</p>	<p>Замінити "Латинські (великі) малі літери" на "Великі (Малі) літери латинського алфавіту" та "Грецькі малі літери" на "Малі літери грецького алфавіту". (ІГМ НАНУ)</p>	<p>Розділ 4. "Великі літери латинського алфавіту" "Малі літери латинського алфавіту" "Малі літери грецького алфавіту"</p>
<p>5.4 При проектуванні основ і фундаментів слід враховувати місцеві умови будівництва, а також використовувати існуючий досвід проектування, будівництва, експлуатації будівель та споруд в аналогічних умовах.</p>	<p>Викласти п. 5.4 в іншій редакції (Основа-Солсиф)</p>	<p>5.4 При проектуванні пальових фундаментів, фундаментів глибокого закладання слід враховувати можливий негативний вплив нового будівництва на існуючу оточуючу забудову та передбачати заходи щодо його недопущенню або мінімізації до гранично допустимих нормативних значень. Слід також враховувати вплив змін гідрогеологічних умов на прилеглий до будівельного майданчику території в зв'язку з новим будівництвом на можливу зміну стану ґрунтів основи та їх фізико-механічні характеристики і додаткові навантаження від дії ґрунтових вод на споруди.</p>
<p>5.6 Основи і фундаменти усіх типів повинні задовольняти наступним вимогам: безпеки, експлуатаційної придатності, довговічності (крім спеціально обумовлених випадків для тимчасових споруд), а також додатковим вимогам, встановленим технічним завданням на проектування будівель та споруд.</p>	<p>Викласти п. 5.6 в іншій редакції (ДДАЕУ)</p>	<p>5.6 Основи і фундаменти споруд повинні задовольняти вимогам: безпеки, міцності, стійкості, надійності, експлуатаційної придатності, довговічності (крім спеціально обумовлених випадків для тимчасових споруд), а також додатковим вимогам, встановленим технічним завданням на проектування будівель та споруд.</p>
<p>5.7 Дотримання вимог, встановлених у 5.6, повинно здійснюватись при проектуванні основ і фундаментів прийняттям: характеристик матеріалів фундаментів і ґрунтів основи; коефіцієнтів надійності; видів навантажень і впливів; розрахункових схем, що відповідають фактичній роботі основ і фундаментів на різних стадіях будівництва й експлуатації споруди; конструктивних, технологічних і експлуатаційних вимог; граничних значень деформацій і переміщень (прогинів, максимальних і нерівномірних осідань, кренів).</p>	<p>Викласти п. 5.7 в іншій редакції (ОНУ)</p>	<p>5.7 Забезпечення дотримання вимог, встановлених у 5.6, повинно здійснюватись при проектуванні основ і фундаментів шляхом прийняття: характеристик матеріалів фундаментів і ґрунтів основи; коефіцієнтів надійності; видів навантажень і впливів; розрахункових схем, що відповідають фактичній роботі основ і фундаментів на різних стадіях будівництва й експлуатації споруди; конструктивних, технологічних і експлуатаційних вимог; граничних значень деформацій (прогинів, максимальних і нерівномірних осідань, кренів).</p>
<p>6.5 - на схилах – проходку глибоких свердловин для визначення літологічного складу і характеристик ґрунтів по всій довжині схилу, починаючи з верхньої частини, прилеглої до ділянки будівництва;</p>	<p>Викласти п. 6.5 в іншій редакції (ПНТУ)</p>	<p>6.5 - на схилах – проходку глибоких свердловин для визначення літологічного складу і характеристик ґрунтів та виявлення похованих улоговин стоку ґрунтових вод по всій довжині схилу, починаючи з верхньої частини, прилеглої до ділянки будівництва;</p>
<p>6.13 За результатами обстежень повинні бути зроблені висновки про технічний стан існуючих об'єктів, які повинні підтверджуватись необхідними перевірними розрахунками основ і будівельних конструкцій, та надана оцінка впливу нового будівництва на забудову у зоні впливу.</p>	<p>Викласти п. 6.13 в іншій редакції (ДДАЕУ)</p>	<p>6.13 За результатами обстежень має бути висновок про технічний стан існуючих споруд, підтверджений розрахунками основ і пошкоджених будівельних конструкцій, та надана оцінка впливу нового будівництва на прилеглу забудову.</p>
<p>7.1.1 Котловани і траншеї (далі – котловани) для влаштування фундаментів, ФПЧ підземних і заглиблених будівель та споруд відкритим способом слід проектувати з урахуванням розташування фундаментів будівлі або споруди в плані, глибини її закладання, наявності сусідньої забудови, рівня ґрунтових вод, можливих заходів щодо покращення будівельних властивостей несучого шару основи відповідно до ДСТУ-Н Б В.2.1-32.</p>	<p>Викласти п. 7.1.1 в іншій редакції (Основа-Солсиф, ПДАБА)</p>	<p>7.1.1 Котловани і траншеї (далі – котловани) для влаштування фундаментів, підземних і заглиблених будівель та споруд відкритим способом, слід проектувати з урахуванням розташування фундаментів споруди в плані, глибини її закладання, додаткового навантаження на поверхню ґрунту, наявності існуючої забудови і недопущення зміни її технічного стану, РГВ та його зниження на період виконання будівельних робіт, можливих заходів щодо покращення фізико-механічних характеристик несучого шару основи згідно з ДСТУ-Н Б В.2.1-32.</p>
<p>7.1.2 Котловани проектують з укосами чи вертикальними стінками, які можуть бути з укріпленням або без нього. Укоси, стінки і дно котлованів повинні бути надійно захищені від недопустимих деформацій, обвалень, впливу ґрунтових вод.</p>	<p>Викласти п. 7.1.2 в іншій редакції (ДДАЕУ)</p>	<p>7.1.2 Котловани проектують з укосами чи вертикальними стінками, які утримуються спеціальними інженерними заходами згідно з ДБН А.3.2-2. Укоси, стінки і дно котлованів повинні бути надійно захищені від недопустимих деформацій, зсувів, обвалень, впливу ґрунтових вод.</p>

<p>7.1.4 Крутизну незакріплених укосів котлованів при однорідних ґрунтах, за наявності навантаження на борту необхідно визначати згідно з ДСТУ-Н Б В.2.1-28.</p>	<p>Викласти п. 7.1.4 в іншій редакції (ДДАЕУ)</p>	<p>7.1.4 Нахил незакріплених укосів котлованів при однорідних ґрунтах, з врахуванням навантаження на борти необхідно визначати згідно з ДБН А.3.2-2 та ДСТУ-Н Б В.2.1-28.</p>
<p>- улаштування огорожувальних конструкцій котловану як стін зі шпунту, бурових паль чи «стіни в ґрунті»;</p>	<p>Другий абзац п. 7.1.7 викласти в іншій редакції (ДП НДІБВ)</p>	<p>- улаштування огорожувальних конструкцій котлованів із шпунту, паль чи «стіни в ґрунті» з урахуванням інженерно-геологічних умов будівництва, впливу на існуючу забудову виносу ґрунту з основи існуючих споруд, динамічних навантажень на оточуючі споруди, тимчасового або постійного зменшення несучої здатності основ і фундаментів існуючих будівель, несприятливих змін гідрогеологічних умов території тощо;</p>
<p>Пункти 7.2.1 та 7.2.3 відсутні</p>	<p>Додати пункти 7.2.1 та 7.2.3 (КНУБА)</p>	<p>7.2.1 У залежності від конструкції та призначення слід розрізняти підпірні стіни:</p> <ul style="list-style-type: none"> - гравітаційні кутові, масивні (жорсткі) та чарункові - зводяться на нескельній та скельній основі, виконуються, зазвичай, з монолітного або збірного бетону та залізобетону; стійкість забезпечується за рахунок ваги власної і ґрунту засипки; - гнучкі - шпунтові, у т. ч. підвищеної жорсткості, пальові, стіни-діафрагми з ребрами жорсткості, «стіни в ґрунті»; зводяться на основах, що дозволяють занурювати в них шпунт чи палю, використовують у стиснених умовах будівництва; стійкість забезпечується анкеруванням у ґрунті, анкерними і розпірними конструкціями; - комбіновані – заанкерені в скелю; з армованого ґрунту; гнучкі у комбінації з різними елементами. <p>7.2.3 При розрахунку підпірних стін за першою групою граничних станів слід виконувати розрахунки з визначення:</p> <ul style="list-style-type: none"> - стійкості положення стіни проти зсуву, перекидання, повороту; - стійкості, несучої здатності і місцевої міцності основи; - міцності елементів конструкцій і вузлів з'єднання; - несучої здатності і міцності анкерних елементів; - стійкості і міцності розпірних елементів; - фільтраційної стійкості основи. <p>За другою групою граничних станів виконують розрахунки:</p> <ul style="list-style-type: none"> - за деформаціями основи - підпірні стіни і їх конструктивні елементи; - за розкриттям тріщин - елементи залізобетонних конструкцій стін.
<p>8.3.1 Основними характеристиками ґрунтів є:</p> <ul style="list-style-type: none"> - міцність – кут внутрішнього тертя φ, питоме зчеплення c, межа міцності на одиницю стиск скельного ґрунту R_c; - деформативність – модуль загальної деформації E, модуль пружності E_e, коефіцієнт поперечної деформації ν; - фізичні – щільність ρ, щільність часток ґрунту ρ_s, коефіцієнт пористості e, питома вага γ, вологість w, показник текучості I_L, коефіцієнт насичення водою S_r; крупність часток (зерен), однорідність складу. 	<p>Викласти п. 8.3.1 в іншій редакції (ОДАБА)</p>	<p>8.3.1 Основними характеристиками властивостей ґрунтів є:</p> <ul style="list-style-type: none"> - характеристики міцності – кут внутрішнього тертя φ, питоме зчеплення c, для дисперсних ґрунтів та межа міцності на одиницю стиск скельного ґрунту R_c; - характеристики деформативності – модуль загальної деформації (модуль Юнга) E, модуль пружності E_e, коефіцієнт поперечної деформації (коефіцієнт Пуассона) ν; - фізичні характеристики – щільність ρ, щільність часток ґрунту ρ_s, коефіцієнт пористості e, питома вага γ, вологість w, показник текучості I_L, коефіцієнт насичення водою S_r; гранулометричний склад, однорідність складу, коефіцієнт фільтрації k_f.
<p>8.3.4 Характеристичні і розрахункові значення показників ґрунтів установлюють на основі статистичної обробки результатів випробувань згідно з ДСТУ Б.В.2.1-5 (ГОСТ 20522).</p>	<p>Викласти п. 8.3.4 в іншій редакції (ОНУ, ІГМ НАНУ)</p>	<p>8.3.4 Характеристичні і розрахункові значення характеристик ґрунтів установлюють на основі статистичної обробки результатів випробувань згідно з ДСТУ Б.В.2.1-5.</p>

<p>8.4.1 При проектуванні основ, фундаментів і підземних будівель та споруд слід враховувати гідрогеологічні умови території, можливість їх зміни в процесі будівництва й експлуатації:</p> <ul style="list-style-type: none"> - наявність чи можливість утворення непостійного горизонту ґрунтових вод – верховодки; 	<p>Викласти п. 8.4.1 в іншій редакції (ОНУ, ПДАБА)</p>	<p>8.4.1 При проектуванні основ, фундаментів і підземних будівель та споруд слід враховувати гідрогеологічні умови території, можливість їх зміни в процесі будівництва та експлуатації:</p> <ul style="list-style-type: none"> - наявність чи можливість утворення тимчасового горизонту ґрунтових вод – верховодки; - проявів баражного ефекту.
<p>8.4.2 Прогноз змін гідрогеологічних умов слід виконувати на стадії інженерних вишукувань для споруд класів наслідків СС3 і СС2 з використанням математичного моделювання фільтрації та урахуванням можливих природних сезонних коливань рівня, ступеня потенційного підтоплення території та інших факторів.</p>	<p>Викласти п. 8.4.2 в іншій редакції (ОНУ, Основа-Солсиф)</p>	<p>8.4.2 Прогноз змін гідрогеологічних умов слід виконувати при проектуванні споруд із значними наслідками (СС3) та середніми наслідками (СС2) з використанням математичного моделювання фільтрації та урахуванням можливих природних сезонних коливань і багаторічних коливань РГВ, ступеня потенційного підтоплення території, конструкції підземної частини і фундаментів та інших факторів.</p>
<p>- заходи, що запобігають підйому РГВ, виключають витoki із водогінних мереж;</p>	<p>Другий захід п. 8.4.7 викласти в іншій редакції (ДП НДІБВ)</p>	<p>- влаштування дренажів для запобігання підйому РГВ;</p>
<p>Відсутній</p>	<p>Додати пункт 8.6.10 (НГУ)</p>	<p>8.6.10 Якщо деформації основи визначаються з урахуванням фізичної нелінійності деформування ґрунту, то слід виконувати розрахунки основи за несучою здатністю.</p>
<p>8.9 Граничні спільні деформації основ, фундаментів і споруд</p>	<p>Змінити назву пункту (КНУБА)</p>	<p>8.9 Граничні деформації споруд</p>
<p>Відсутній</p>	<p>Додати пункт (КНУБА)</p>	<p>8.9.5 В окремих випадках величина граничних деформацій може задаватись замовником чи інвестором або встановлюватись на основі паспортних вимог технологічного обладнання.</p>
<p>9.2.3 Стінова частина заглибленого стрічкового, плитного або просторово-рамного фундаменту будівлі або споруди з підвалом та/чи підземними поверхнями повинна розраховуватись на дію тиску ґрунту у стані спокою, що визначають із коефіцієнтом надійності за навантаженням для першої групи граничних станів.</p>	<p>Викласти пункт в іншій редакції (ДДАЕУ)</p>	<p>9.2.4 Стінова частина заглибленого стрічкового, плитного або просторово-рамного фундаменту будівлі або споруди з підвалом та/чи підземними поверхнями повинна розраховуватись на дію тиску ґрунту у стані спокою, що визначають із коефіцієнтом надійності за навантаженням для першої групи граничних станів та гідростатичного тиску, в разі наявності ґрунтових вод.</p>
<p>Відсутній</p>	<p>Додати до п. 9.3.1</p>	<p>Стіни заглиблених опалюваних приміщень у межах глибини промерзання ґрунтів слід утеплювати.</p>
<p>9.3.2.3 Проектування «стін у ґрунті» для територій зі складними інженерно-геологічними умовами слід виконувати з урахуванням дій і впливів на конструкції ґрунтового середовища та змін його властивостей згідно з вимогами ДБН В.1.1-45 і цих норм.</p>	<p>Викласти в іншій редакції (ДП НДІБВ)</p>	<p>9.3.2.3 Проектування «стін у ґрунті» для територій зі складними інженерно-геологічними умовами слід виконувати з урахуванням дій і впливів на конструкції ґрунтового середовища та змін його властивостей згідно з вимогами ДБН В.1.1-45 і цих норм. Примітка. При необхідності проектування «стіни в ґрунті» біля постійно діючих джерел вібрації, слід додатково розглядати можливість її використання як вібропоглинаючої стінки.</p>
<p>9.6.1.2 Проектування пальових фундаментів повинно включати обґрунтований вибір конструкції, матеріалу і глибини закладання паль у відповідності з інженерно-геологічними умовами, конструктивною схемою споруди, несучою здатністю паль за властивостями ґрунтової основи та матеріалу конструкції паль і ростверків.</p>	<p>Викласти в іншій редакції (Основа-Солсиф)</p>	<p>9.6.1.2 Проектування пальових фундаментів повинно включати обґрунтований вибір конструкції, матеріалу і глибини закладання паль відповідно до інженерно-геологічних умов, конструктивної схеми споруди, несучої здатності паль за властивостями ґрунтової основи та матеріалу конструкції паль і ростверків, способу (технології) їх улаштування.</p>
<p>- за розрахунком із використанням формул та табличних значень розрахункового опору ґрунту під нижнім кінцем і на бічній поверхні палі. У випадку близько розташованих паль необхідно враховувати груповий ефект (наприклад, замість периметрів паль застосовувати огинаючий периметр групи паль).</p>	<p>Другий абзац п. 9.6.2.2 викласти в іншій редакції (ОДАБА)</p>	<p>- за розрахунками із використанням формул та табличних значень розрахункового опору ґрунту під нижнім кінцем і на бічній поверхні палі, враховуючи напрямок дії навантаження (вдавлювання чи висмикування), у тому числі апробовані регіональні значення для ґрунтів з особливими властивостями. У випадку близько розташованих паль необхідно враховувати груповий ефект (наприклад, замість периметрів окремих паль застосовувати огинаючий периметр групи паль).</p>

Відсутня	Додати примітку до п. 9.6.2.2 (КНУБА)	Примітка. При визначенні несучої здатності паль і пальових фундаментів слід враховувати спосіб їх заглиблення, матеріал і форму поперечного перерізу.
Примітка. Спеціалізованою організацією може бути встановлений розрахунковий опір ґрунтів для несучої здатності паль за властивостями основи за результатами: статичного зондування ґрунтів; розрахунків несучої здатності паль за властивостями ґрунту.	Примітку до п. 9.6.2.3 викласти в іншій редакції (КНУБА)	Примітка. Розрахунками може бути встановлений розрахунковий опір ґрунтів для несучої здатності паль за властивостями основи за результатами: статичного зондування ґрунтів; розрахунків несучої здатності паль за властивостями ґрунту.
Відсутній	Додати пункт 9.8 (ОДАБА)	<p>9.8 Проектування у сейсмічних районах</p> <p>9.8.1 Проектування фундаментів споруд, що зводяться в сейсмічно небезпечних районах та об'єктів підвищеної небезпеки (згідно з ДБН В.1.2-14), слід виконувати у відповідності з вимогами ДБН В.1.1-12 на основі розрахунку несучої здатності на аварійні сполучення навантажень. У розрахунках основ і фундаментів напрям дії сейсмічного впливу приймається за принципом невідповідності для роботи споруд.</p> <p>9.8.2 При розрахунках на сейсмічні впливи для моделювання основи допускається використовувати модель лінійно-деформованого півпростору, що враховує пружну складову деформацій. При аварійному сполученні навантажень з урахуванням сейсмічних впливів допускається частковий відрив підшви фундаменту від ґрунту.</p> <p>9.8.3 При розрахунках споруд, довжина яких перевищує 150 м (цехи промислових підприємств, причали, набережні), необхідно враховувати нерівномірність поля коливань основи при проходженні сейсмічних хвиль.</p> <p>9.8.4 Зниження розрахункової сейсмічності майданчика будівництва при виконанні інженерних заходів щодо поліпшення або заміні ґрунтів основи не допускається. Уточнення розрахункової сейсмічності виконується за результатами сейсмічного мікрорайонування (далі – СМР).</p> <p>При розрахунках із застосуванням лінійної спектральної методики допускається використовувати залежність спектрального коефіцієнта динамічності від періоду власних коливань, отриману за результатами СМР.</p> <p>9.8.5 Не допускається влаштування різних типів конструкцій фундаментів (по глибині залягання, конструктивному типу, матеріалу, способу влаштування) в межах однієї секції будівлі або споруди для майданчиків з розрахунковою сейсмічністю 7 балів і більш.</p> <p>9.8.6 Для виключення взаємного переміщення окремо розташованих фундаментів в горизонтальній площині слід передбачати конструктивні заходи, що забезпечення їх спільної роботи при сприйнятті горизонтальних складових сейсмічних впливів.</p>
10.1 Розрахунки підземних споруд слід виконувати згідно з розділом 9 і включати визначення: несучої здатності основи, стійкості споруди і окремих її елементів; місцевої міцності скельної основи; стійкості схилів, що примикають до споруди, укосів, бортів котлованів; стійкості огорожувальних конструкцій; внутрішніх зусиль в огорожувальних, розпірних, анкерних і фундаментних конструкціях; фільтраційної міцності основи, тиску ґрунтових вод на конструкції підземної споруди, фільтраційних втрат; деформацій системи «основа-підземна споруда». Слід враховувати можливі зміни гідрогеологічних умов, а також фізико-механічні властивості ґрунтів з урахуванням промерзання і відтавання, просідань, здимання, набухання тощо.	Викласти п. 10.1 в іншій редакції (Основа-Солсиф)	10.1 Розрахунки підземних споруд слід виконувати згідно з розділом 9 і включати визначення: несучої здатності основи, стійкості споруди і окремих її елементів; місцевої міцності скельної основи; стійкості схилів, що примикають до споруди, укосів, бортів котлованів; стійкості огорожувальних конструкцій; внутрішніх зусиль в огорожувальних, розпірних, анкерних і фундаментних конструкціях; фільтраційної міцності основи, тиску ґрунтових вод на конструкції підземної споруди, фільтраційних втрат; деформацій системи «підземна споруда-основа». Слід враховувати можливі зміни гідрогеологічних умов, а також фізико-механічні властивості ґрунтів з урахуванням промерзання і відтавання, просідань, здимання, набухання.

<p>11.3 Для підсилення ґрунтових основ застосовують інженерні заходи:</p> <ul style="list-style-type: none"> - заміну слабких шарів ґрунтами з більш високими механічними характеристиками; - дренавання водонасичених ґрунтів дренами з природних та/чи штучних матеріалів; - обтиснення основ тимчасовими насипами, у т. ч. з улаштуванням водовідвідних дренажів; - змішування слабких ґрунтів із цементними або іншими скріплювальними розчинами; - механічне змішування слабких ґрунтів із цементними або іншими скріплювальними розчинами; - високонапірне струменеве змішування слабких ґрунтів із цементним розчином (Jet Grouting); - армування ґрунтових масивів конструктивними елементами (жорсткими та/чи скінченної жорсткості); - оконтурення основ постійними шпунтовими чи пальовими стінами. 	<p>Викласти п. 11.3 в іншій редакції (Основа-Солсиф)</p>	<p>11.3 Для підсилення ґрунтових основ застосовують інженерні заходи:</p> <ul style="list-style-type: none"> - заміну слабких шарів ґрунтами з більш високими механічними характеристиками; - дренавання водонасичених ґрунтів дренами з природних та/чи штучних матеріалів; - обтиснення основ тимчасовими насипами, у т. ч. з улаштуванням водовідвідних дренажів; - змішування слабких ґрунтів із цементними або іншими скріплювальними розчинами; - армування ґрунтових масивів конструктивними елементами (жорсткими та/чи скінченної жорсткості); - оконтурення основ постійними шпунтовими чи пальовими стінами.
<p>Відсутній</p>	<p>Додати пункт 12.9 (КНУБА)</p>	<p>12.9 Вибір типу гідроізоляції здійснюють у залежності від величини гідростатичного напору, тріщинистості конструкцій, властивостей гідроізоляції. Слід застосовувати гідроізоляцію: фарбувальну, обклеювальну, штукатурну (цементну, асфальтову гарячу чи холодну), пластмасову, металеву тощо.</p>
<p>Відсутній</p>	<p>Додати розділ 16 (ДП НДІБВ)</p>	<p>16 КОНТРОЛЬ ЯКОСТІ УЛАШТУВАННЯ ОСНОВ І ФУНДАМЕНТІВ</p> <p>16.1 Контроль якості улаштування основ і фундаментів споруд слід здійснювати згідно з ДБН А.3.1-5 на всіх етапах підготовки та виконання робіт з метою забезпечення дотримання вимог щодо:</p> <ul style="list-style-type: none"> - пожежної безпеки; - безпеки людей; - впливу на навколишнє природне середовище; - впливу шуму та вібрації. <p>Під час будівництва здійснюється:</p> <ul style="list-style-type: none"> - вхідний контроль проектної та виконавчої (акт прийняття підготовчих, земляних робіт) документації, матеріалів, виробів, конструкцій та устаткування; - операційний контроль будівельних процесів; - приймальний контроль будівельних робіт та їх результатів. <p>16.2 Під час вхідного контролю слід перевірити наявність і комплектність робочої документації, технологічність проектних рішень, відповідність місцевих умов виконанню будівельних робіт на об'єкті будівництва, а також відповідність матеріалів, виробів вимогам проектної документації та ДБН А.3.1-5.</p> <p>16.3 Перелік прихованих робіт при виконанні земляних робіт, основ і фундаментів наведений у додатку 2 ДСТУ-Н Б В.2.1-28 та у додатку Н ДБН А.3.1-5. Форми актів на закриття прихованих робіт і проміжного прийняття відповідальних конструкцій наведені відповідно у додатках В і Г ДБН А.3.1-5.</p> <p>16.4 Операційний контроль будівельних процесів (технологічних операцій) здійснюється за регламентом в ході виконання будівельних робіт і забезпечує своєчасне виявлення дефектів для вжиття заходів щодо їх усунення та запобігання. Склад та параметри операційного контролю визначаються у проекті виконання робіт (ПВР).</p>

		<p>16.5 Операційний контроль якості робіт з улаштування основ і фундаментів будівель та споруд передбачає перевірку:</p> <ul style="list-style-type: none"> - відповідності розбивочних осей та їх надійне закріплення; - відповідності проекту підготовленої основи (щільність, вологість, однорідність ґрунту, рівність поверхні тощо); - відміток дна виїмок у місцях улаштування фундаментів, заглиблених споруд, підпірних стін тощо; - якості і відповідності проекту основи траншей (розміри, ухили та відмітки дна каналу, відсутність сміття, ступінь ущільнення ґрунту); - положення у плані і відміток голів паль. <p>16.6 Склад контрольованих показників, граничні відхилення, обсяги і методи контролю при улаштуванні основ і фундаментів будівель та споруд наведені у ДСТУ-Н Б В.2.1-28. Оцінка однорідності ґрунту здійснюється згідно з ДСТУ Б В.2.1-2.</p> <p>Результати операційного контролю якості робіт повинні заноситися до загального журналу робіт.</p> <p>16.7 Під час приймального контролю проводиться перевірка якості закінчених будівельних робіт з улаштування основ і фундаментів споруд. За його результатами приймається документоване рішення про готовність до виконання наступних робіт.</p> <p>16.8 Результати приймального контролю фіксуються в загальному журналі робіт, в актах на закриття прихованих робіт, актах проміжного прийняття відповідальних конструкцій.</p>
16 Науково-технічний супровід	Змінити назву розділу (КНУБА)	17 Науково-технічний супровід будівництва фундаментів споруд
Додаток А Граничні осідання і крени будівель та споруд з_осною	Змінити назву додатка А (КНУБА)	Додаток А. Граничні деформації основ фундаментів об'єктів нового будівництва
3. ТУ У В.2.7-26.6-21433639-001:2012 Блоки облицювальні бетонні «ТW» для армоґрунтових конструкцій. Технічні умови.	Вилучити посилання в додатку Б (Основа-Солсиф)	Відстне
У цієї порівняльної таблиці використано такі скорочення:		
ХНУБА – Харківський національний університет будівництва та архітектури, 61002, м. Харків, вул. Сумська, 40.		
Основа-Солсиф – сумісне підприємство «Основа-Солсиф», 03150, м. Київ, вул. Ковпака, 17.		
ДП НДІБВ – Державне підприємство «Науково-дослідний інститут будівельного виробництва», 03110, м. Київ, Проспект Валерія Лобановського, 51.		
ОНУ – Одеський національний університет ім. І. І. Мечникова. 65082, м. Одеса, вул. Дворянська, 2.		
КНУБА – Київський національний університет будівництва та архітектури,		
ІГМ НАНУ – Інститут гідромеханіки НАН України, 03057, м. Київ, вул. Желябова, 8/4.		
ДДАЕУ – Дніпропетровський державний аграрно-економічний університет, 49000, м. Дніпро, вул. Сергія Єфремова, 25.		
ПНТУ – Полтавський національний технічний університет ім. Юрія Кондратюка, 36001, м. Полтава, Першотравневий проспект, 24.		

ПДАБА – Придніпровська державна академія будівництва та архітектури, 49600. м. Дніпро, вул. Чернишевського, 24-А.

ОДАБА – Одеська державна академія будівництва та архітектури, 65029, м. Одеса, вул. Дідріхсона, 4.