

# RELIABILITY AND DURABILITY PROBLEMS OF LOAD BEARING CONCRETE STRUCTURES FOR ELECTRIC POWER TRANSMISSION LINES

R. Vadlūga & R. Kliukas

To cite this article: R. Vadlūga & R. Kliukas (2000) RELIABILITY AND DURABILITY PROBLEMS OF LOAD BEARING CONCRETE STRUCTURES FOR ELECTRIC POWER TRANSMISSION LINES, Statyba, 6:3, 162-168, DOI: [10.1080/13921525.2000.10531582](https://doi.org/10.1080/13921525.2000.10531582)

To link to this article: <https://doi.org/10.1080/13921525.2000.10531582>



Published online: 26 Jul 2012.



Submit your article to this journal 



Article views: 69

## ELEKTROS TINKLO LAIKANČIŲJŲ GELŽBETONINIŲ KONSTRUKCIJŲ PATIKIMUMO IR ILGALAIKIŠKUMO PROBLE莫斯

R. Vadlūga, R. Kliukas

Vilniaus Gedimino technikos universitetas

### 1. Įvadas

Vilniaus Gedimino technikos universiteto mokslinkai jau nuo 1959 metų (dar Kauno politechnikos instituto Vilniaus filiale) atlieka eksperimentinius ir teorinius tyrimus, iš dalies susijusius su elektros energijos ir ryšių sistemos žinybų poreikiais ir užsakymais. Lietuvai atkūrus nepriklausomybę energetikų ir ryšininkų prašymu ēmėmės tirti daugiau kaip 20–10 metų šalies teritorijoje eksploatuojamą elektros tinklo laikančiųjų gelžbetoninių konstrukcijų techninę būklę. Šiame straipsnyje bandoma apibendrinti sukauptus statistinius duomenis, leidžiančius spręsti apie šių konstrukcijų patikimumą ir ilgalaikiškumą.

Elektros tinklas – tai sistema įrenginių, kuriais elektros energija iš elektrinių perduodama vartotojams. Elektros tinklą sudaro elektros linijos, elektros pastotės ir elektros skirstyklos. Elektros pastotė – įrenginys elektros energijai skirstyti ir jos parametrams keisti. Elektros skirstykla – kompleksinis įrenginys elektros energijai priimti ir paskirstyti. Elektros linija – įrenginys elektros energijai perduoti ir skirstyti. Visų minėtujų įrenginių pagrindinės laikančiosios statybinės konstrukcijos yra įvairios paskirties atramos. Labiausiai paplitę įrenginiai yra elektros linijos. Lietuvos elektros perdavimo linijoje yra daugiau kaip 2,3 mln. įvairaus amžiaus ir paskirties gelžbetoninių atramų. Tarp jų 760 tūkst. 0,38 kV oro linijose, kurių amžius 25 ir daugiau metų. Aukštostos įtampos (35 kV ir daugiau) linijų atramos dažniausiai yra metalinės arba su centrifuguotais įtempojo gelžbetonio stiebais. Žemosios ir vidutinės įtampos 0,38–10 kV oro linijų atramos yra su vibruotais įtempojo gelžbetonio stiebais. Pastočių ir skirstyklių atramos panašios kaip ir aukštostos įtampos linijų.

Analogiškos paskirties ir konstrukcijos apie 200 tūkstančių gelžbetoninių atramų yra AB „Lietuvos telekomas“ ryšio linijoje.

Energetikos ir ryšių sistemoje gelžbetoninės atramos naudotos dėl nepakankamo medienos atsparumo puvimui, metalo (plieno) rūdijimo, didelės jo kainos ir didelių eksplotacinių išlaidų. Šiuo atžvilgiu gelžbetoninės konstrukcijos yra pranašesnės. Vis dėlto, siekiant užtikrinti pakankamą tokią atramų efektyvumą, patikimumą ir ilgalaikiškumą, tenka spręsti sudėtingą problemą, t. y. jau projektuojant derinti prieštaringus konstrukcijų patikimumo ir ekonomiškumo reikalavimus.

### 2. Elektros tinklo konstrukcijų gedimai

Gedimai elektros tinkluose palyginti dažni. Jų atsiranda visuose tinklų elementuose. Techninės literatūros duomenimis, gedimai dėl laikančiųjų konstrukcijų nepatikimumo sudaro 30–50% nuo bendro skaičiaus. Pavyzdžiui, Ukrainos energetikos ministerijos duomenimis, daugiau kaip 30% gedimų energetikos sistemoje būna dėl statybinių konstrukcijų nepatikimumo, o Didžiosios Britanijos centrinės elektros energetikos valdybos duomenimis, jie siekia iki 50% [1]. Pabrėžiama, kad dažniausiai genda laidai ir izoliatoriai. Tačiau atramų gedimai (griūtys) yra susiję su žymiai sunkesnėmis pasekmėmis ir didesniais nuostoliais, sunkiau atkurti normalią tinklų eksplotaciją. Pagal tarptautinius reikalavimus per metus pažeistų metalinių atramų skaičiaus santykis su bendruoju jų skaičiumi turėtų būti ne didesnis kaip  $1,0 \cdot 10^{-4}$  [1]. Nustatyta, kad 35–750 kV elektros linijoje metalinės atramos pažeidžiamos rečiau negu gelžbetoninės. Pažeidžiamiausios yra medinės atramos.

Gelžbetoninių atramų didesnius pažeidimus minėtosių monografijos autoriai aiškina keliomis priežastimis. Šios atramos dažniausiai būna įkastos į gruntą. Nuo vėjo ir kitokių poveikių atramos stiebas išlinksta ir pasisuka grunte, tuomet nuo vertikaliųjų apkrovų (pačių atramų, laidų ir izoliatorių masės) atsiranda papildomi lenkimo momentai. Dėl to padidėja griūties tikimybė. Kita prie-

žastis – paslėptieji defektai, kurių negalima pastebeti statybos ir eksploatavimo metu.

Elektros tinklo laikančiųjų konstrukcijų avaringumas (gedimai) priklauso nuo jų laikinosios galios ištekliaus. Daugiau kaip pusę atramų griūčių sukelia vėjo ir laidų apšalo apkrovos, veikiančios laidus, lynus ir stiebus, kai jų vertės žymiai viršija skaičiuojamąsias, t. y. kai viršijamas jų ribinis būvis.

Tačiau dažnai atramų griūties priežastis būna ne tik atmosferinių apkrovų ir poveikių pervaiziai, bet ir konstrukcijų gamybos, statybos ir eksploatacijos metu atsira-dę defektai ir pažeidimai, dėl kurių mažėja laikančiųjų konstrukcijų laikinosios galios išteklius. Ištirta, kad daugeliu atveju dėl ekstremalių atmosferinių apkrovų ir poveikių nulūžta tos atramos, kurios eksploatuojamos 10–15 ir daugiau metų, taip pat atramos, kurių stiebai buvo su defektais ir pažeidimais, atsradusiais juos gaminant, montuojant ir eksploatuojant [1]. Viesulo nulaužtų atramų skaičius neviršija 15% bendro jų griūčių skaičiaus.

Lietuvoje elektros tinklo laikančiųjų konstrukcijų techninė būklė panaši kaip ir Ukrainoje (ji pateikta monografijoje [1]). 0,38–10 kV elektros oro linijų amžius pagal nusidėvėjimo normatyvą – 25 metai (metams 4%). Todėl, vykdant planinį remontą, atramų stiebai keičiami, t. y. linijos atnaujinamos (žr. lent.).

Elektros linijų atramų vibrerotų gelžbetoninių stiebų techninės būklės charakteristika

Characteristic of technical state of concrete pylons for supports of electric power transmission lines

| Laikotarpis \ Charakteristika             | 1975–1980 | 1981–1985 | 1986–1990 | 1991–1995 | 1995–2000 |
|---|-----------|-----------|-----------|-----------|-----------|
| Stiebų su defektais ir pažeidimais %      | 6,76      | 8,59      | 16,17     | 25,49     | 34,15     |
| Planinio remonto tvarka keičiamų stiebų % | 1,18      | 1,17      | 1,075     | 1,04      | 1,91      |

Iš lentelės matyti, kad po 20–30 metų eksploatacijos atramų vibrerotų gelžbetoninių stiebų senėjimo tendencija didėja. Pagal Elektrinių ir tinklų techninio eksploatavimo laikinųjų taisyklių reikalavimus 0,38–10 kV elektros per-davimo linijos remontuojamos kas 12 metų. Remiantis šiuo dokumentu ir numatomos planinio remonto darbų apimtys. Iš lentelės duomenų taip pat matyti, kad šios

planuojamos remonto darbų apimtys turėtų būti daug didesnės.

Dėl ekstremalių atmosferos apkrovų ir poveikių at-ramų griūčių skaičius Lietuvoje užfiksotas 0,12%–0,23% skaičiuojant nuo bendro gelžbetoninių stiebų skaičiaus 0,38–10 kV elektros linijose. Pavyzdžiui, 1981 m. lapkričio mėn. 21–26 d. dėl apšalo ir vėjo griuvo 0,234%; 1992 m. spalio mėn. 22–23 d. dėl šlapdribos ir apšalo – 0,122%; 1993 m. sausio mėn. 14–24 d. dėl vėtroras ir stiprus vėjo – 0,161%, 1999 m. gruodžio mėn. 4 d., praūžus uraganui „Anatolijui“, – 0,03% visų stiebų. 1999 m. gedimai dėl stiebų lūžimo tesudarė 10,2% visų gedimų.

### 3. Veiksnių, turintys įtakos gelžbetoninių stiebų patikimumui ir ilgalaikiškumui

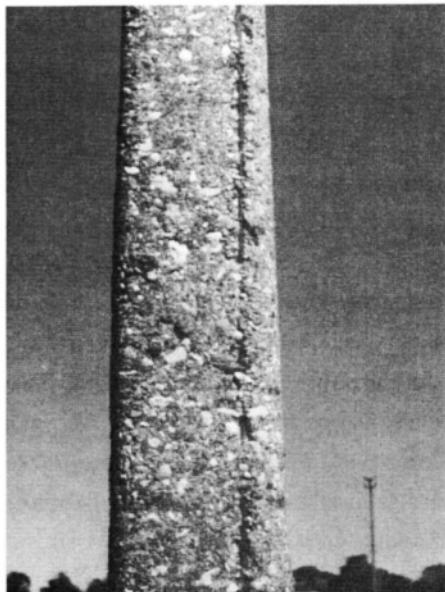
Elektros tinklo oro linijų atramos yra eksploatuojamos palyginti atšiauriomis atmosferos sąlygomis. Jos patiria daugkartines atmosferos (klimatinės) apkrovos ir poveikius. Prie jų prisideda elektros srovės nuotekiai, pagreitinantys gelžbetonio koroziją.

Mūsų atlikti tyrimai parodė, kad būdingiausi pažeidimai yra vertikalūs ties išilginiai armatūros strypais plyšiai, daug stiebų yra su aplėštu arba jau nukritusiu apsauginiu betono sluoksniu (1–3 pav.).

Pagrindinė šių plyšių atsiradimo priežastis yra armatūros rūdijimas ir betono korozija, kuri daug priklauso nuo apsauginio betono sluoksnio kokybės (betono tankumo ir jo sluoksnio storio). Elektros tinklo ir ryšių linijų atramų stiebų betono korozija suintensyvėja, kai juos veikia dinaminės apkrovos, sukeliančios tempimo įražas, ir pakartotinis jų atšalimas bei atšilimas [2]. Itemptoji armatūra taip pat rūdija greičiau. Rūgštūs lietūs sukelia elektrocheminę gelžbetonio koroziją, kuri suaktyvėja dėl elektros srovės nuotekio. Tarp armatūros ir betono vyksta elektrolizės procesas. Armatūros strypas, kaip anodas, intensyviai koroduoją. Susidariusių rūdžių tūris didėja, jos spaudžia (stumia) betoną ir aplėšia apsauginio betono sluoksnį. Netgi esant nedidelio pločio plyšiui išilgai darbo armatūros dėl patenkančios drėgmės korozijos procesas dar paspartėja. Šis procesas sulėtėja, atsivérus platesniams plyšiui (dėl ventiliacijos), bet armatūra sparčiau rūdija dėl agresyvių aplinkos poveikio.



a)

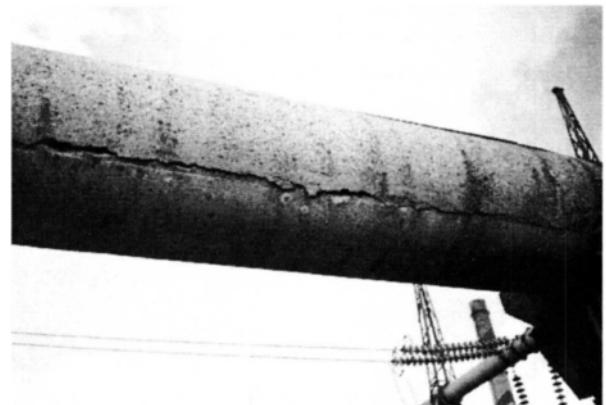


b)

**1 pav.** Išilginiai plyšiai: a – centrifuguotame, b – vibrnuotame stiebe

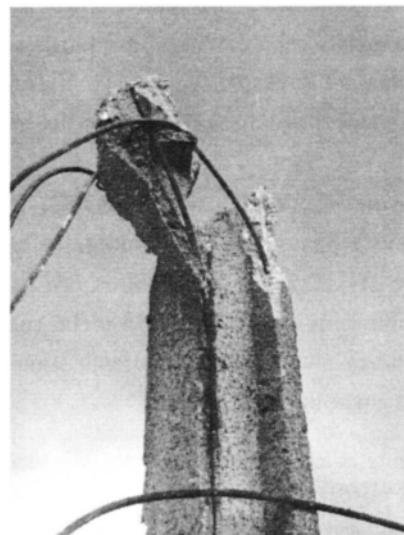
**Fig 1.** Longitudinal lines: in spun (a) and in vibrated (b) pylon

Armatūros rūdijimo procesą yra tyrinėjė įvairių šalių mokslininkai, taip pat ir Lietuvos. Tačiau konkrečiai šiuo atžvilgiu elektros linijų stiebai tyrinėti nedaug, nors ši problema žinoma jau seniai. Prieš 40 metų buvo ištirta daugiau kaip 1200 apšvietimo atramų gelžbetoninių stiebų [3]. Atidengus šių stiebų išilginę armatūrą pastebėta, kad išilginiai plyšiai atsiranda ten, kur pagrindiniai darbo



**2 pav.** Išilginis plyšys centrifuguoto įtemptojo gelžbetoninio portalio atramos skersinyje

**Fig 2.** Longitudinal crack in traverse of portal support from concrete



**3 pav.** Stiebas. viršuje suiręs veikiant lenkimo ir sukimo momentams

**Fig 3.** Failure in the top part of a pylon subjected to bending and torsion moments

armatūros strypai betone buvo tik 17–19 mm gylyje, o kai apsauginio betono sluoksnio storis 22–25 mm, plyšių iš viso nepastebėta. Todėl daroma išvada, kad pagrindinės armatūros rūdijimo priežastys yra nepakankamas apsauginio betono sluoksnio storis ir pernelyg didelis betono mirklumas (vandens ir kitų skysčių igeriamumas).

Armatūros rūdijimo procesas yra intensyvesnis, jeigu betonas netankus (laidus skysčiams, nepakankamas jo apsauginis sluoksnis).

Betono mirklumas priklauso nuo jo cementinio akmens kapiliarinio poringumo. Jo kitimas priklauso nuo cemento hidratacijos laipsnio, t. y. nuo susidarančio gelio

kiekio [4]. Betono mirklumas yra tuo mažesnis, kuo didesnis cemento kiekis, t. y. kuo mažesnis betono vandens ir cemento (v/c) santykis. Tankus betonas sulėtina ne tik armatūros, bet ir paties betono korozijos procesus.

Tiriant Lietuvoje pastatyti elektros tinklo oro linijų atramų gelžbetoninių stiebų techninę būklę, pastebėta, kad apsauginio betono sluoksnio storis dažnai yra nepakankamas. Ypač plonas šis sluoksnis iš tos stiebo pusės, kuri gaminant buvo klojinio viršuje. Dažnai klojiny ne visai iki viršaus pripildomas betono. Toje pat stiebo pusėje jo paviršius yra nelygus, o betono tankis mažesnis, nes šiame paviršiuje, kuris klojinio viršuje buvo atviras, vibravimo metu susikaupė daugiau vandens, todėl ir apsauginio betono sluoksnio kokybė yra prastesnė.

Nors gelžbetoniniai stiebai ekspluatacijos metu nėra tiesiogiai veikiami vandens slėgio, tačiau jų betonas gali įmirkti požeminėje dalyje, kai stiebas pastatytas drėgname grunde. Antžeminės stiebų dalies betonas yra veikiamas lietaus, vėjo, nuolat netolygiai išbrinksta ir susitraukia džiūdamas, be to, dar yra veikiamas vandens migracijos į stiebo viršų, šalčio, ultravioletinių spindulių ir pan.

Gelžbetoninių konstrukcijų ilgalaikišumas labai priklauso nuo betono kietėjimo sąlygų. Gaminant stiebus taikomas šiluminis betono kietinimo intensyvinimo būdas. Kietėjant normaliomis sąlygomis jo struktūra formuoja lėtai ir be didelių deformacijų, tuo tarpu aukštoje temperatūroje pasireiškia destruktivūs reiškiniai (temperatūra, drėgmės pokytis, temperatūrinės deformacijos ir pan.), kurie gali suardyti betono struktūrą ir tekstūrą (jo porų išsidėstymą).

Atlikus tyrimus paaiškėjo, kad, palyginti su vibruiotais, daugiau kaip 30 metų Lietuvoje ekspluatuojamų elektros tinklo oro linijų atramų centrifuguotų gelžbetoninių stiebų techninė būklė yra geresnė. Centrifuguoto gelžbetonio stiebai yra žymiai patikimesni ir ilgalai-kiškesni. Jų išorinis paviršius yra pakankamai lygus, su vienodai tankiu apsauginio betono sluoksniu, ko negalima pasakyti apie stačiakampio arba dvitėjo skerspjūvio gelžbetoninių vibruiotų stiebų paviršius.

Žinoma, kad armatūra nerūdija (yra pastovios būklės) šarminėje aplinkoje, kai vandenilinis rodiklis (rūgštumo galia) pH = 12.6–13.5. Tokia aplinka armatūros strypo paviršiuje susidaro betonui kietėjant, kai jis patikimai uždengtas tankiu, pakankamai storu apsauginio cementinio betono sluoksniu. Konstrukcijų ekspluatacijos

stadijoje, veikiant įvairioms rūgštims ir druskų tirpalams, neutralizuojamas kalcio hidroksidas (betono korozija ir karbonizacija). Todėl vis mažėja apsauginio betono sluoksnio pH rodiklis, t. y. armatūra depasyvuojama (netenka atsparumo rūdijimui).

Nors karbonizuoto betono stiprumas padidėja (karatais iki 50%), tačiau mažėja pH rodiklis. Kuo betonas stipresnis, tuo jis lečiau karbonizuojasi. Betono karbonizacija prasideda nuo konstrukcijos paviršiaus. Jos intensyvumas priklauso nuo betono sudėties (tankio), aplinkos drėgmės, temperatūros ir pan. Intensyviau karbonizuojasi betonai, kurių v/c didesnis ir kuriuose yra mažiau cemento. Greičiausiai betonas karbonizuojasi, kai aplinkos drėgmė 50–70%, o temperatūra 20°C ir daugiau. Šis reiškinys būdingas visoms atvirame ore esančioms konstrukcijoms.

Mūsų atliktuose tyrimuose nustatant stiebų betono karbonizacijos laipsnį lauko sąlygomis buvo naudojamas 1–2% fenolftaleino etanolyje tirpalas, kuriuo sudrekinti nuskelti (nekarbonizuoti) paviršiai keičia spalvą. Tyrimai parodė, kad karbonizacijos gylis 20–35 metų amžiaus vibruiotų stiebų betono yra 2–30 mm, o centrifuguoto – 1–5 mm. Pastebėta, kad plyšyje betono karbonizacija vyksta abiejuose plyšio paviršiuose iki pat armatūros.

Dėl taškinės ir žiedinės plieno (armatūros) korozijos atsiranda įtempimų koncentracija, kuri mažiau pavojinga minkštisems plienams, nes jiems deformuojantiesi įtempimai persiskirsto. Kietujų plienų įtempiai beveik nepersiskirsto ir tokia armatūra gali trūkti, nors plieno deformacijos ir nedidelės. Šis reiškinys vadinas plieno koroziniu suskalinėjimu. Toks suskalinėjimas būdingas dideilio stiprumo vielai ir termiškai sustiprintiems armatūriniams plienams. Tai ypač pavojinga plieno korozijos rūšis, nes armatūra (iš anksto įtemptoji) gali trūkti staiga, be jokių konstrukcijos irimo požymių.

Armatūros polinkį koroziniams suskalinėjimui ypač padidina plieno grūdinimas plius vidutinis atleidimas termiškai jį sustiprinant. Ištirta, kad strypinė A<sub>T</sub>-IV, A<sub>T</sub>-V ir A<sub>T</sub>-VI klasių armatūra yra labiausiai linkusi taip suskalinėti [2].

Vibruioti stačiakampio skerspjūvio stiebai gaminami su įtemptaja strypine A<sub>T</sub>-IV ir A<sub>T</sub>-VI klasių armatūra. 1999 m. liepos mėnesį buvo užfiksuota tokio stiebo griūtis (ji buvo mūsų tirta) staiga trūkus vienam iš keturių armatūros strypų dėl jos korozinio suskalinėjimo. Ar yra buvę daugiau tokiių stiebų griūčių, informacijos neturime.

Tačiau kitokios paskirties gelžbetoninių laikančiųjų konstrukcijų analogiškus griūties atvejus teko tirti.

Atliekant gelžbetoninių stiebų techninės būklės tyrimus betono stiprumas buvo matuojamas sklerometru – Šmidto sistemos plaktuku. Vibrerotų stiebų betonas pagal matavimo vidurkį atitinka projektuose numatytais reikalavimus, tačiau jo matavimo rezultatų sklaida yra didelė. Ypač jaučiamas skirtumas matuojant betono stiprumą stiebo paviršiuose, kurie betonuojuant buvo klojinio apšvioje ir viršuje.

Betonas būtinai turi būti tankus ne tik dėl armatūros apsaugos, bet ir siekiant sulėtinti paties betono koroziją, padidinti jo atsparumą šalčiui. Betonas yra tuo tankesnis, kuo kiek įmanoma mažesnis vandens ir cemento santykis (v/c). Nustatyta, kad šiuo metu gaminant vibrerotą gelžbetonio stiebus šis santykis neviršija 0,4–0,45, kaip ir reikalaujama techninėse sąlygose bei rekomenduojama techninėje literatūroje.

Centrifuguotų gelžbetoninių stiebų betono stiprumas, tankumas ir nelaidumas vandeniu ižymiai didesni, palyginti su tos pačios sudėties vibrerotų stiebų betonu. Tam įtakos turi keletas veiksnių. Centrifuguojant keičiasi betono mišinio sudėtis. Iš mišinio priklausomai nuo centrifugavimo greičio pašalinama 20–40% perteklinio vandens. Šis vanduo pašalinamas kartu su užpildu ir cementu teršalais. Betonas yra geriau sutankinamas. Be to, centrifuguotų gelžbetoninių stiebų išorinis paviršius gaunamas vienodas, lygus, ir, kas svarbiausia, tame yra tankiausias betonas.

Elektros tinklo atramų gelžbetoninių stiebų ilgalai-kiškumui įtakos turi ir kiti nenumatyti veiksnių, atsirandantys gamybos, transportavimo, statybos ir eksploatavimo metu, kurie sukelia betono mikrosuirimą.

#### **4. Laikančiųjų konstrukcijų atsparumas mechaniniams poveikiams**

Visos laikančiosios elektros tinklo konstrukcijos turi būti pakankamai stiprios, atsparios pleišėjimui (plyšių atsiradimui ir jų atsivėrimui) ir standžios. Kaip ir kitos paskirties konstrukcijos, jos skaičiuojamos taikant ribinių būvių metodą. Reikalaujama, kad tiek eksploatuojant, tiek ir prieš eksploatavimą konstrukcijos būvis neviršytų ribinio būvio. Skaičiuojant ribinių būvių metodu konstrukcijų patikimumas tiesiogiai nenormuojamas, o reikiamas jo lygis priklausomai nuo konkrečių sąlygų pasiekiamas įvykdant projektavimo normų ir taisyklų reikalavimus.

Atliekant minėtus elektros tinklo laikančiųjų konstrukcijų techninės būklės tyrimus, dalis ilgą laiką eksploatuotų gelžbetoninių stiebų buvo išbandyta linijoje (lauko sąlygomis), kol jie buvo nulaužti. Šių bandymų tikslas buvo nustatyti 18–37 metų gelžbetoninių (centrifuguotų bei vibrerotų) stiebų laikomosios galios išteklių. Stiebų atsparumo lenkimui bandymai buvo atlikti juos eksploatacijos vietoje (prieš tai atkabinus laidus). Kadangi eksploatacijos metu stiebai patiria lenkimą tiek linijos vertikaliojoje plokštumoje (nutrūkus laidams iš vienos pusės), tiek statmena jai linkme (nuo vėjo apkrovos), stiebai buvo bandomi sukeliant lenkimo momentą vienoje ar kitaip plokštumoje. Dalis stiebų, bandytų lenkiant išilgai linijos, buvo lenkiami ir sušami (jėga, pridėta skersinio gale).

Elektros oro linijų atramų gelžbetoninių stiebų natūraliųjų bandymų (atlirkę mūsų ir energetikos sistemas elektros tinklų specialistų) rezultatų analizė parodė, kad ir po ilgai trukusios eksploatacijos jie turi pakankamą laikomosios galios išteklių, veikiant horizontaliajai vėjo apkrovai (skersai linijos). Šis išteklius žymiai mažesnis išilgai linijos ir jo beveik nėra, kai stiebas sukamas trūkus vienam kraštiniui laidui.

Atramų griūties bei natūraliųjų bandymų duomenų analizė rodo, kad kartais jos sujura ne prie žemės (pavojingame pjūvyje), kaip lenkiamieji elementai, bet aukščiau nuo žemės paviršiaus (net ir prie viršūnės) dėl sukiimo poveikių, kadangi vibrerotų stiebų viršutinėje dalyje praktiskai nėra skersinės armatūros.

Elektros tinklus eksploatuojančių specialistų teigimu, vibreroti gelžbetoniniai stiebai paprastai lūžta neišvirsdami iš linijos vertikaliuosios plokštumos, o nuvirsta lygiagrečiai su plokštuma, kai nutrūksta laidas, ant oro linijos laidų užgrīvva medis arba viename tarpatramyje nukritus nuo laidų apšalui. Kadangi stačiakampio arba dvitėjo skerspjūvio vibreroti stiebai linijoje statomi taip, kad ilgesnioji skerspjūvio kraštinė būtų statmena linijai, t. y. kad patikimai atlaikytų vėjo gūsių apkrovą, esant normaliam laidų darbo režimui, stiebo laikomoji galia linijos kryptimi yra mažesnė.

Elektros oro linijų atramoms geriausiai tinka centrifuguoti gelžbetoniniai žiedinio skerspjūvio stiebai, kurie vienodai atsparūs mechaniniams poveikiams bet kuria linijos linkme. Be to, tokio skerspjūvio centrifuguoti gelžbetoniniai stiebai yra stamantrūs (geriau priešinasi

dinaminiams poveikiams) bei patvaresni, kai veikia kartotinės apkrovos, pvz., vėjo gūsiai.

## 5. Pasiūlymai ir išvados

Elektros tinklų atramų gelžbetoninių stiebų patikimumą ir ilgalaikiškumą lemia jų konstrukcinis sprendimas, gamybos, statybos ir eksploatavimo sąlygos. Siekiant, kad gaminami gelžbetoniniai stiebai būtų ilgalaikiškesni, jų betonas turi būti pakankamai tankus ir atsparus agresyviems atmosferos poveikiams. Stiebų ilgalaikišumas labai priklauso nuo betono struktūros. Betonas yra tankesnis, kai jo v/c santykis mažesnis. Betono kokybė priklauso nuo jo mišinio tankinimo ir kietinimo sąlygų. Kietinimo procesas turi būti kiek galima švelnesnis. Stiebus gaminant, transportuojant, statant ir eksploatuojant reikia stengtis, kad neatsirastų papildomų veiksnių, sukeliančių betono mikrosuirimą. Gaminant stiebus jų betono apgniuždymas (apspaudimas) išankstinio armatūros įtempimo jėgomis turi būti švelnus – palaipsnis.

Stiebų ilgalaikiškumui didelės įtakos turi apsauginio betono sluochnio kokybė. Jis turi būti pakankamo storio. Kadangi nustatyta, kad ne visada šio sluochnio storis yra pakankamas, kartais nežymiai nukrypstama nuo stiebų darbo projekte numatytu reikalavimui, buvo pasiūlyta stiebus gaminti su storesniu apsauginiu betono sluochniu. Pagal naujai parengtą darbo projektą vibruti stačiakamlio skerspjūvio gelžbetoniniai stiebai jau pradėti gaminti Lietuvoje.

Siekiant padidinti stiebų atsparumą sukimui siūloma per visą jų ilgį dėti skersinę armatūrą. Manome, kad verta vėl pradėti gaminti patikimesnius ir ilgalaikiškesnius centrifuguotus žiedinio skerspjūvio gelžbetoninius stiebus.

Iš to, kas pasakyta, išeina, kad ilgą laiką (daugiau kaip 30 metų) eksploatuojamų elektros tinklo oro linijų atramų gelžbetoniniai stiebai turi defektų ir pažeidimų, iš kurių būdingiausi – vertikalūs plyšiai šalia išilginės armatūros strypų, atplėštas arba nukritęs apsauginio betono sluochnis, apnuoginta išilginė armatūra, kuri 0,5–2,0 m ilgio tarpais (ne visu jos ilgiu) yra parūdijusi. Parūdijusios armatūros skerspjūvis nežymiai sumažėjęs, nes atsi-vėrus didelio pločio plyšiu dėl ventiliacijos ji lėčiau rūdija. Palyginti su tiek pat laiko eksploatuotais vibruotais gelžbetoniniais stiebais, centrifuguotų gelžbetoninių žiedinio skerspjūvio stiebų techninė būklė yra geresnė, jie yra patikimesni ir ilgalaikiškesni. Natūraliomis sąlygomis išbandytu vibruotu gelžbetoninių stiebų laikymo galia,

lenkiant statmenai linijai, yra pakankama, nepaisant to, kad stiebai buvo eksploatuojami 25–30 metų. Tačiau šie stiebai nepakankamai stiprūs kita kryptimi ir ypač, kai jie ne tik lenkiami, bet ir suškami.

Atramų (ypač vibruiotų) gelžbetoninių stiebų patikimumą ir ilgalaikiškumą lemia jų konstrukcinis sprendimas, gamybos technologija, transportavimo, montavimo ir eksploatavimo sąlygos.

## Literatūra

1. Повышение надежности и долговечности электросетевых конструкций / Под ред. Е. В. Горохова. Киев: Техника, 1997. 284 с.
2. С. Н. Алексеев, Ф. М. Ивахов, С. Морды, П. Шисель. Долговечность железобетона в агрессивных средах. Москва: Стройиздат, 1990. 312 с.
3. А. Дрецкий. Железобетонные осветительные опоры. Москва: Госэнергоиздат, 1961. 126 с.
4. А. М. Невиль. Свойства бетона. Москва: Стройиздат, 1972. 344 с.

Iteikta 2000 05 19

## RELIABILITY AND DURABILITY PROBLEMS OF LOAD BEARING CONCRETE STRUCTURES FOR ELECTRIC POWER TRANSMISSION LINES

R. Vadlūga, R. Kliukas

### Summary

Experimental and theoretical investigations associated with reliability and durability problems of concrete structures of electric power and communication systems have been carried out by scientists of Vilnius Gediminas Technical University since 1959.

An attempt to generalise the accumulated statistical data enabling to evaluate reliability and durability of such structures is presented in this article.

It has been determined that concrete pylons of supports of electric power overhead lines under long-term service (over 30 years) are with defects and damages, and the most characteristic of these are vertical cracks close to the longitudinal reinforcing bars, delaminated or fallen down concrete protective cover, naked longitudinal reinforcement which is corroded along 0.5–2 m intervals (not along the whole its length). Cross-sectional area of corroded reinforcement is reduced not substantially, because corrosion becomes slower due to ventilation after opening of a wide crack. Technical state of spun concrete pylons of annular cross-section is better and they are more reliable and durable in comparison with vibrated concrete pylons during the same time in service.

Reliability and durability of concrete pylons of supports of electric power network are governed by structural solution, condition of manufacture, erection and operation. Durability of concrete pylons can be achieved by using concrete of sufficient density and resistance to aggressive environmental actions. Durability of pylons is very much dependant on concrete structure. Concrete density increases with decrease of v/c ratio. Quality of concrete depends on its mix compaction and hardening conditions. Concrete hardening process should be as mild as

possible. Additional effects causing microfracture of concrete should not appear during manufacture, transportation and erection of pylons. Prestressing of concrete during manufacture should be mild-gradual.

Durability of pylons is highly influenced by quality of concrete protective cover. The latter should be of adequate thickness. Since it has been established that the cover thickness is not always adequate, sometimes deviations from values specified in design are observed, it was proposed to manufacture pylons with thicker protective concrete cover. Production of vibrated concrete pylons of rectangular cross-section according to new type developed drawings has started in Kaunas factory of concrete pylons.

Provision of transverse reinforcement along the whole pylon length is proposed for increasing torsional strength. It is worth discussing whether it is expedient to start again manufacturing more reliable and durable spun concrete pylons of annular cross-section.

Full scale tests of concrete pylons in natural conditions indicated that strength to bending about the axis perpendicular to transmission line is sufficient even of pylons in service for 25–30 years. But these pylons are not sufficiently strong to bending in other direction and especially when they are subjected to bending with torsion.

Reliability and durability of concrete vibrated pylons are also governed by structural solution, technology of manufacture and conditions of erection and service.

---

**Romualdas VADLUGA.** Doctor, Associate Professor. Department of Reinforced Concrete Structures. Vilnius Gediminas Technical University. Saulėtekio al. 11, LT-2040 Vilnius. E-mail: gelz@st.vtu.lt

Doctor (1967, building structures). Since 1962 Assistant, Senior assistant, Associated Professor at the Department of Building Structures, Department of Reinforced Concrete Structures. Co-author of 2 textbooks. Lithuanian state prize for technical achievements. Author of more than 100 publications (research and design of reinforced concrete members of circular section). Research interests: mechanics of reinforced concrete structures and the estimation of their reliability.

---

**Romualdas KLIUKAS.** Doctor, Associate Professor. Department of Strength of Materials. Vilnius Gediminas Technical University. Saulėtekio al. 11, LT-2040 Vilnius.

Doctor (1989, building structures) at Vilnius Civil Engineering Institute. Research Fellow at the Department of Reinforced Concrete Structures. Since 1989 Senior Assistant at the Department of Strength of Materials. Research visit to Buildings Scientific-Technical Research Centre in France (1990–91), National Laboratory of Civil Engineering in Portugal (1998), Liege University in Belgium (1999). Author of over 70 consultancy works (assessment of serviceability structures, renovation projects of buildings). Research interests: structures in civil engineering, renovation of buildings, reinforced concrete theory, research and design of reinforced concrete structures applying high-strength concrete and high-yield reinforcement.