

SOCIETATEA DE TRANSPORT BUCUREŞTI - S.A.
BIROU PROIECTARE INFRASTRUCTURĂ

“REABILITARE SISTEM RUTIER PE BULEVARDUL CHIŞINĂU”



PROIECT NR.: 4631-9 / 2021
FAZA:

DOCUMENTAȚIA DE AVIZARE A LUCRĂRIILOR DE INTERVENȚII

DIRECTOR INFRASTRUCTURĂ, Lucian MINCU.....

ŞEF BIROU PROIECTARE INFRASTRUCTURĂ
Gabriela TITU.....

ŞEF PROIECT, Mădălin RĂDUCANU.....

MAI 2022

“REABILITARE SISTEM RUTIER PE BULEVARDUL CHIȘINĂU”

PROIECT nr.: 4631 - 9 / 2021

FAZA: D.A.L.I.

BORDEROU

1. Foaie de capăt
2. Foaie de semnaturi
3. Borderou
4. Documentație de avizare a lucrărilor de intervenții (D.A.L.I.) – *parte scrisă*
5. Deviz general - Soluția constructivă 1 – Soluția recomandată
6. Devize pe obiect - Soluția constructivă 1 – Soluția recomandată
7. Deviz general - Soluția constructivă 2
8. Expertiza tehnica cale de rulare
9. Expertiza tehnică echipamente substatie, rețea de contact si stâlpi susținere rețea de contact
10. Studiu geotehnic
11. Analiza finanțiară și economică aferentă realizării lucrărilor de intervenție (Anexa1)
12. Documentație de avizare a lucrărilor de intervenții (D.A.L.I.) – *parte desenată*
 - 12.1. Plan de incadrare în zonă - PZ 1;
 - 12.2. Planuri de situație – scara 1:500 – PS1 + PS2;
 - 12.3. Planuri topografice – scara 1:500 – PT1 + PT2;
 - 12.4. Secțiune transversala solutie tehnica 1 – planșa ST1
 - 12.5. Secțiune transversala solutie tehnica 2 – planșa ST2
 - 12.6. Fundatii stalpi varianta 1 - planșa RS1
 - 12.7. Fundatii stalpi varianta 2 - planșa RS2

SOCIETATEA DE TRANSPORT BUCURESTI - S.A.
BIROUL PROIECTARE INFRASTRUCTURĂ

DOCUMENTAȚIE DE AVIZARE A LUCRĂRILOR DE INTERVENȚII

“REABILITARE SISTEM RUTIER PE BULEVARDUL CHISINAU”

CUPRINS

A. PIESE SCRISE

1. Informații generale privind obiectivul de investiții
2. Situația existentă și necesitatea realizării lucrărilor de intervenții
3. Descrierea construcției existente
4. Concluziile expertizei tehnice și după caz, ale auditului energetic, concluziile studiilor de diagnosticare
5. Identificarea opțiunilor tehnico-economice analiza detaliată a acestora
6. Opțiunea tehnico-economic optimă, recomandată
7. Urbanism, acorduri și avize conforme

B. PIESE DESENATE

1. plan de incadrare în zonă - PZ1;
2. planuri de situație – scara 1:500 - PS1 - PS 2;
3. plan topografic – scara 1:500 - PT1 – PT2
4. Secțiune transversala solutie tehnica 1 - planșa ST1
5. Secțiune transversala solutie tehnica 2 - planșa ST2
6. Fundație stalpi varianta 1 - planșa RS1
7. Fundație stalpi varianta 2 - planșa RS2

A. PIESE SCRISE

1. Informații generale privind obiectivul de investiții

1.1. Denumirea obiectivului de investiții

“REABILITARE SISTEM RUTIER PE BULEVARDUL CHISINAU”

1.2. Ordonator principal de credite

PRIMĂRIA MUNICIPIULUI BUCUREȘTI

1.3. Ordonator de credite

PRIMĂRIA MUNICIPIULUI BUCUREȘTI

1.4. Beneficiarul investiției

PRIMĂRIA MUNICIPIULUI BUCUREȘTI

1.5. Elaboratorul documentației de avizare a lucrărilor de intervenție

S.T.B. S.A. – BIROUL PROIECTARE INFRASTRUCTURĂ

Cod Unic de Identificare: 1589886

Inregistrare la Registrul Comerțului: J 40/46/1991

Cod CAEN: - 7112 Activitati de inginerie si consultanta tehnica

2. Situația existentă și necesitatea realizării lucrărilor de intervenții

2.1 Prezentarea contextului: politici, strategii, legislație, acorduri relevante, structuri instituționale și financiare

Regiunea București – Ilfov beneficiază de o rețea extinsă de infrastructură pentru transportul public multi-modal, dar una care a avut de suferit de-a lungul anilor din cauza lipsei finanțărilor pentru menenanță sau investiții și este afectată de separarea rigidă între modurile de transport, la anumite niveluri.

Suprafața totală a Regiunii București-Ilfov este de 1.821 km², din care 13,1% reprezintă teritoriul administrativ al Municipiului București și 86,9% al județului Ilfov.

Municipioal București, capitala țării, este cea mai mare aglomerare urbană din România, populația sa fiind, conform recensământului populației din 2011, de 1.883.425 (o densitate de aproximativ 8.160 locuitori/km²), ceea ce reprezintă circa 9% din populația totală a României și peste 17% din populația urbană a țării. Conform I.N.S. la nivelul anului 2016, populația rezidentă a Bucureștiului înregistra 1.844.312 locuitori, cu mențiunea că, în contextul existenței unor oportunități economico-sociale deosebite, numărul real al populației care locuiesc, lucrează sau învață în regiune este, în realitate, mai ridicat decât cel înregistrat oficial.

Bucureștiul are o rețea extinsă de transport public, dar vehiculele nu au prioritate în trafic, ceea ce reduce viteza și eficiența sistemului; de asemenea, rețeaua nu primește îmbunătățirile necesare privind calitatea și infrastructura care ar face această opțiune mai atractivă pentru utilizatorii autovehiculelor personale.

Investiția propusă este prevazută în Planul de Mobilitate Urbană Durabilă 2016-2030 elaborat pentru regiunea București- Ilfov, document aprobat prin Hotărârea nr. 90/20 martie 2017 de Consiliul General al Municipiului București.

Investiția propusă corespunde PMUD: Obiectivul strategic „Accesibilitate”, Politica sectorială „Transport public local”, index din planul de acțiune C-2.

Majoritatea localităților cu populație numeroasă și densă se confruntă cu probleme legate de calitatea mediului, printre cele mai importante fiind poluarea aerului ca urmare a emisiilor de substanțe nocive din diverse surse existente la nivel urban.

Conform prevederilor Legii nr. 104/2011 privind calitatea aerului înconjurător, în urma evaluărilor calității aerului la nivelul anului 2013, a fost emis Ordinul M.M.A.P. nr. 1206/2015 pentru aprobarea listelor cu unitățile administrativ-teritoriale întocmite în urma încadrării în regimuri de gestionare a ariilor din zonele și aglomerările prevăzute în Anexa 2 la Legea nr. 104/2011 privind calitatea aerului înconjurător.

În scopul evaluării și gestionării calității aerului, Legea nr. 104/2011 privind calitatea aerului înconjurător prevede delimitarea pe teritoriul țării de zone și aglomerări, iar Municipiul București, prin numărul și densitatea populației întrunește condițiile de a fi una dintre cele 13 aglomerări stabilite în România.

În urma comunicării de către autoritatea publică centrală pentru protecția mediului a necesității întocmirii Planului integrat de calitate a aerului, Primăria Municipiului București a inițiat acțiunile legale și a înființat, prin Dispoziția Primarului General nr.1528/06.10.2015 completată cu D.P.G. nr. 69/11.01.2016 și D.P.G. 1290/22.09.2017, Comisia Tehnică pentru elaborarea Planului Integrat de Calitate a Aerului în Municipiul București.

Planurile de calitate a aerului cuprind măsuri adecvate pentru reducerea în cel mai scurt timp a nivelului de poluanți în aer până la valori mai mici decât valorile limită/valorile țintă, precum și măsuri suplimentare de protecție a grupurilor sensibile ale populației, inclusiv a copiilor.

Elaborarea și implementarea Planului Integrat de Calitatea Aerului este întrinsec legată de Planul de Mobilitate Urbană Durabilă 2016-2030 Regiunea București-Ilfov care va asigura punerea în aplicare a conceptelor europene de planificare și de management pentru mobilitatea urbană durabilă adaptate la condițiile specifice regiunii București – Ilfov reprezentând strategia de transport pentru următorii 15 ani cu o viziune coerentă de dezvoltare a mobilității la nivelul capitalei și în zonele limitrofe.

Implementarea Planului de Mobilitate Urbană Durabilă 2016-2030 pentru Regiunea București – Ilfov (PMUD) în scopul rezolvării nevoilor de mobilitate atât ale populației cât și ale mediului economic, instituțional, cultural, pentru a îmbunătăți calitatea vieții reprezentă și o premiză a atingerii obiectivelor Directivei 2008/50/EC privind protecția mediului, respectiv asigurarea calității aerului - obiectiv prioritар al Planului Integrat de Calitatea Aerului (PICA), document care se află în procedură de avizare la AGENȚIA PENTRU PROTECȚIA MEDIULUI BUCUREȘTI și Agenția Națională pentru Protecția Mediului – Ministerul Mediului. După avizare, urmează să fie aprobat în Consiliul General al Municipiului București.

Proiectele și măsurile PMUD au o contribuție esențială în reducerea poluării, a emisiilor de gaze cu efect de seră și a consumului de energie, componenta de protecție a mediului fiind astfel un obiectiv strategic al PMUD alături de asigurarea accesibilității, îmbunătățirea siguranței și securității în timpul deplasărilor, eficiența economică și calitatea mediului urban.

Obiectivele și proiectele cuprinse în document sunt corelate cu documentele strategice - Masterplanul General de Transport (MPGT), Planul de Urbanism General (PUG), Planul de dezvoltare regională (PDR BI), strategiile locale de dezvoltare urbană și acoperă sectorul de transport public local și feroviar inclusiv facilitățile de intermodalitate și multimodalitate, deplasările nemotorizate, sectorul de transport rutier și politica de staționare, integrarea dintre planificarea urbană și planificarea infrastructurii de transport și spațiile pietonale. Astfel, se regăsesc măsuri privind investiții ale METROREX, investiții pentru drumurile naționale, investiții privind infrastructura rutieră și transportul public de suprafață din capitală:

- modernizarea rețelei de mijloace de transport în comun prin reînnoirea parcului auto;
- **modernizarea, extinderea infrastructurii sistemului rutier și a liniilor de tramvai;**
- modernizarea, extinderea și îmbunătățirea liniilor de metrou;
- construcția de parcări de tip Park & Ride la punctele cheie de intrare în oraș;
- investiții pentru drumuri naționale, străzi și drumuri locale;
- construcția de parcări subterane;
- amenajarea infrastructurii utilitare pentru biciclete (piste de biciclete și locuri de parcare pentru biciclete), precum și extinderea sistemului de închiriere biciclete (bike-sharing);
- crearea de noi zone cu prioritate pentru pietoni și bicicliști în centrul orașului;
- îmbunătățirea sistemului de management al traficului;
- introducerea de benzi de circulație cu prioritate pentru transportul public.

Normele metodologice din 14 martie 2007 de aplicare a prevederilor Legii nr. 448/2006 privind protecția și promovarea drepturilor persoanelor cu handicap prevăd amenajarea stațiilor de transport în comun astfel încât să faciliteze accesul persoanelor cu dizabilități.

2.2. Analiza situației existente și identificarea necesităților și a deficiențelor

Bulevardul Chișinău este deservit de urmatoarele trasee de tramvai: linia 14, 36 și 46. Aceasta artera face legătura între Sos. Pantelimon și B-dul Basarabia cu liniile de tramvai 40 și 55.

Starea tehnică a liniei de tramvai pe tronsonul propus pentru modernizare are o influență negativă asupra materialului rulant.

În prezent pe aceasta artera circulă tramvaie V3A-93 cu dimensiunea 27180 x 2390mm.

Din punct de vedere constructiv linia de tramvai este carosabilă, cu şina tip otelul roşu înglobată în dale de beton și nu există separare a liniei de tramvai de traficul general.

Soluția constructiva a rețelei de contact pe Bd. Chisinau este catenara simplă, necompensată, susținuta de traversee montate pe stâlpi amplasați pe trotuare.

Alimentarea cu energie electrică a rețelei de contact a liniei de tramvai pe B-dul Chisinau se va realiza din substația electrică de tractiune Titan prin centrul de alimentare și introarcere Chisinau amplasat pe B-dul Basarabia.

Pe acest tronson care face obiectul prezentului proiect nu sunt prevăzute lucrări de modernizare substații electrice și cabluri de curent continuu. Modernizarea substației de tractiune Titan și înlocuirea cablurilor de curent continuu aferente acesteia sunt cuprinse în proiectul de modernizare a liniei de tramvai 40.

De asemenea în cadrul acestei lucrări de modernizare se va moderniza și linia aeriana de contact inclusiv stalpii de susținere ai acesteia

Traseul care se va moderniza are lungimea de 0,825 km cale dubla și perioanele care deservesc călătorii pe acest traseu.

Necesitatea și oportunitatea lucrării este impusă de starea tehnică precară a liniei curente de tramvai, care nu mai permite funcționarea în condiții de siguranță pentru călători.

DEFICIENTE

a. Deficiente linie de tramvai

Principalele deficiențe ale liniei sunt:

1. uzuri ale profilului șinei în zona ciupercii și a jgheabului de rulare;
2. deteriorarea prin rupere a prinderilor șinei pe plăcile de bază imposibilitatea fixării șinei și imposibilitatea menținerii ecartamentului în toleranțele admisibile – fapt ce conduce la repetate deraieri de pe șină a vagoanelor;
3. tasarea neuniformă a infrastructurii și suprastructurii care produce denivelări ale liniei chiar praguri pe alocuri;
4. schimbarea geometriei liniilor abătute, ca urmare a repetatelor intervenții în cale pentru remedierea diverselor avariilor (rupturi și înlocuirea de șine făcute cu alte tipuri de șine);
5. dimensiunile perioanelor nu sunt în concordanță cu standardele în vigoare și prezintă un real pericol pentru siguranța călătorilor și nu asigură accesul persoanelor cu dizabilități pe suprafața de imbarcare - debarcare a călătorilor;
6. perioane de imbarcare-debarcare călători prezintă degradări și nu sunt adaptate pentru accesul tramvaielor moderne.
7. stalpii de susținere ai retelei de contact prezintă stare avansată de imbatranire, cu fisuri ale betonului și expuneri ale armaturilor metalice actiunii factorilor atmosferici în special la baza lor.

În ultimii ani pe aceste sectoare de linie s-au realizat mai multe intervenții în cale:

- suduri la șina OR, șina cu canal, legături șina cu canal – șina OR;
- înlocuirea de șine OR, șine cu canal;
- repunere la cotă șine;
- încărcarea cu sudură a șinelor în curbe;
- polizarea uzurii ondulatorii a șinelor;
- înlocuirea de dale de beton.

Caracteristici tehnice ale liniei de tramvai asupra căreia se va interveni și care este supusa expertizei este prezentată în tabelul de mai jos.

Linie tramvai	Numar inventar	Denumire	Solutia constructiva a liniei de tramvai	Lungime - mcd	Data PIF
LT 1238	23596	Linie dubla de tramvai pe Sos. Chisinau de la Sos. Pantelimon la Bd. Basarabia D 458	- șina canal pe traverse - șina Otelul Rosu inglobata in dale de beton 6x2m	1008,4	1985

In ultimii 3 ani pe aceasta portiune de linie de tramvai nu s-au inregistrat avarii la calea de rulare a tramvaiului.

b. Deficiente retea de contact si stalpi de sustinere

Rețeaua de contact existentă este construită cu stâlpi din beton armat centrifugat tip SF 8-11, cu suspensie pe traverse din sârmă de oțel de ø6 sau console metalice, cu fir de contact din cupru cu secțiunea initială de 100 mmp.

Stâlpii din beton au o vechime de peste 25 ani, având o stare avansată de îmbătrânire cu fisuri ale betonului, în special la baza stâlpilor, o parte dintre ei având armătura metalică expusă acțiunii factorilor atmosferici.

Suspensia din sârma de oțel și consolele sunt corodate necesitând înlocuire, ca și brățările de fixare de pe stâlp și bridele izolatorilor tip șa, care asigură izolarea rețelei.

Pe stâlpii, care sustin rețeaua de contact, sunt montate și corpurile de iluminat public.

De asemenea în rețeaua de contact a liniei de tramvai de pe B-dul Chisinau există piese speciale - Separatori de secțiune - 2 buc care prezintă uzuri avansate și necesită înlocuirea lor.

În ultimii 3 ani a avut loc un singur incident la rețeaua de contact datorită ruperii unui pantograf al unui tramvai.

S-au elaborat expertize tehnice pentru următoarele obiecte:

- Cale rulare tramvai
- Rețea de contact și stâlpi de sustinere a rețelei de contact

2.3. Obiective preconizate a fi atinse prin realizarea investiției publice

Obiectivele urmărite prin modernizarea liniei de tramvai pe B-dul Chisinau sunt următoarele:

o În cazul menținerii tipului de tramvai existent și o creștere a vitezei de exploatare cu 30% ca urmare a modernizării caii de rulare și a delimitării amprizei liniei de tramvai pe b-dul Chisinau vom avea:

- creșterea fluxului de călători la ore de vârf cu circa:
 - 11,43%, respectiv cu 106 călători pe ora – pentru linia 14
 - 19,7%, respectiv cu 244 călători pe ora – pentru linia 36
 - 30,0%, respectiv cu 174 călători pe ora – pentru linia 46
- scăderea intervalului de succedare a tramvaielor, față de valorile actuale:
 - cu până la 10.3% pentru linia 14;
 - cu până la 16.5% pentru linia 36;
 - cu până la 23.1% pentru linia 46;
- creșterea numărului de curse efectuate de tramvaiele aflate pe traseu,

cu :

- aproximativ 11.43% pentru linia 14;
- aproximativ 19.7% pentru linia 36;
- aproximativ 30% pentru linia 46

o Asigurarea unei infrastructuri modernizate și pentru noile vagoane de tramvai de 36m. În cazul introducerii tramvaielor cu lungimea de 36m și o creștere a vitezei de exploatare cu 30% ca urmare a modernizării caii de rulare și a delimitării amprizei liniei de tramvai pe b-dul Chisinau vom avea o creștere a fluxului de călători la orele de vârf:

- cu circa 34,8%, respectiv cu 323 călători pe ora – pentru linia 14;
- cu circa 44,8%, respectiv cu 555 călători pe ora – pentru linia 36;

- cu circa 57,3%, respectiv cu 332 calatori pe ora – pentru linia 46;

Tabel caracteristici traseu linii 14, 36, 46 pe B-dul Chisinau pentru tramvaiele cu 27m lungime

LINIA	PARC	LUNGIME TRASEU	VITEZA DE EXPLOATARE	CAPACITATE MAXIMA VAGON	DURATA	INTERVALUL DE SUCCEDARE	FRECVENTA ACTUALA	CAPACITATE
14 existent	7	17,46	9,35	248	112,04	16,01	3,75	930
14 estimat	6	17,46	12,16	248	86,19	14,36	4,18	1036
36 existent	10	22,76	11,38	248	120,00	12,00	5,00	1240
36 estimat	9	22,76	15,14	248	90,23	10,03	5,99	1484
46 existent	5	23,82	11,17	248	127,95	25,59	2,34	581
46 estimat	5	23,82	14,52	248	98,42	19,68	3,05	756

Tabel caracteristici traseu linii 14, 36, 46 pe B-dul Chisinau pentru tramvaiele cu 36m lungime

LINIA	PARC	LUNGIME TRASEU	VITEZA DE EXPLOATARE	CAPACITATE MAXIMA VAGON	DURATA	INTERVALUL DE SUCCEDARE	FRECVENTA ACTUALA	CAPACITATE
14 existent	7	17,46	9,35	248	112,04	16,01	3,75	930
14 estimat	6	17,46	12,16	300	86,19	14,36	4,18	1253
36 existent	10	22,76	11,38	248	120,00	12,00	5,00	1240
36 estimat	9	22,76	15,14	300	90,23	10,03	5,99	1796

46 existent	5	23,82	11,17	248	127,95	25,59	2,34	581
46 estimat	5	23,82	14,52	300	98,42	19,68	3,05	914

3. Descrierea construcției existente

3.1. Particularități ale amplasamentului:

a) descrierea amplasamentului (localizare - intravilan/extravilan, suprafața terenului, dimensiuni în plan);

Lucrarea constă în modernizarea tronsonului de pe B-dul Chișinău cuprins între Șoseaua Pantelimon și B-dul Basarabia

Lungimea nemodernizata a acestui tronson de tramvai este de 0,825 km cale dublă.

Amplasamentul investiției vizate în cadrul proiectului se află în intravilanul Municipiului București, Sectorul 2.

Suprafața totală a terenului unde se efectuează lucrări de construcții este de cca 6.084 mp (din care: cca. 5.775 mp pentru linia de tramvai și cca. 309 mp pentru peroane) amplasați pe domeniul public.

b) relațiile cu zone invecinate, accesuri existente și/sau căi de acces posibile

Principalele artere invecinate cu traseul ce urmează a fi modernizat pe B-dul Chisinau:

Sos. Pantelimon, B-dul Basarabia, str. Dimitrie Hărlescu, str. Cernăuți.

c) datele seismice și climatice;

Proiectul se află în Zona seismica C, zona climatica N conform SR EN 60721-2-1:2014.

Date climatice generale:

Clima municipiului Bucuresti este moderat-continentală, cu o temperatură medie anuală de 10-11°C; influențele vestice și sudice explică prezența toamnelor lungi și călduroase, a unor zile de iarna blânde sau a unor primăveri timpurii. Acest climat moderat-continental prezintă unele diferențieri ale temperaturii aerului, specifice orașelor mari, cauzate de încălzirea suplimentară a rețelei stradale, de arderile de combustibil, de radiatia exercitată de zidurile clădirilor etc. În general iernile sunt reci, cu zăpezi abundente, însotite deseori de viscole. Temperatura medie lunara cea mai scăzută se înregistrează în luna Ianuarie, cu o valoare medie de -3°C. Vara este foarte cald, în iulie temperatura medie este de 23°C, uneori atinge chiar 35-40°C. Pe fondul variațiilor climatice generale, specifice regiunii, putem vorbi de o serie de modificări termice locale, generate de structura și funcționalitatea orașului, punând în evidență unele diferențieri între climatul specific teritoriului construit și cel al zonelor sale exterioare.

Radiatia solară globală este în medie de 125 kcal/cm, iar durata de strălucire a soarelui este de 2200 - 2300 ore/an. Acestea situează zona printre zonele cu un ridicat potențial de energie solară.

Circulația generală a atmosferei este caracterizată prin frecvența mare a advecțiilor de aer temperat-oceanic din V și NV, mai ales în semestrul cald și prin frecvența, de asemenea, mare a advecțiilor de aer temperat-continental din NE și E, mai ales în semestrul rece. La acestea se adaugă pătrunderile mai puțin frecvente ale aerului arctic din N, ale aerului tropical-maritim din SV și S și ale aerului tropical continental din SE și S.

Precipitațiile atmosferice înregistrează creșteri ușoare de la S către N odată cu creșterea altitudinii reliefului. Cantitățile medii anuale totalizează 583.7mm la nord și 517.6mm la sud. Cantitățile medii lunare cele mai mari cad în iunie și sunt de 85.3 mm în nord și 73.5mm în sud. Cantitățile medii lunare cele mai mici cad în februarie și sunt de 32.5mm la nord, și 30.8mm la sud. Majoritatea precipitațiilor cad în semestrul cald având foarte frecvent caracter de aversă.

Stratul de zăpadă este discontinuu atât în timp cât și în teritoriu. Durata medie anuală este mai mică de 40.0 zile în partea sudică și mai mare de 40.0 zile în partea nordică, ceea ce indică că este mai înaltă. Grosimile medii decadale ating valori maxime de 5.5-8.0cm în ianuarie și februarie.

Vânturile sunt influențate de relief mai ales în extremitatea sudică a Câmpiei unde valea Dunării constituie un mare culoar de ghidare a curenților atmosferici. Frecvențele medii anuale înregistrate la sud atestă această influență prin predominarea vanturilor dinspre V (26.8%) și E (18.9%). O frecvență relativ mare au și vânturile din NE (11.0%). Frecvența medie anuală a calmului însumează 20.0%. Vitezele medii anuale pe cele opt direcții cardinale și intercardinale variază între 1.3m/s și 4.4m/s, cele mai mari revenind direcțiilor cu frecvențe maxime din V și E.

Zonarea seismică

Din punct de vedere seismic, zona studiată este situată în aria de hazard seismic pentru proiectare cu valoarea accelerării orizontale $a_g = 0,30g$, determinată pentru intervalul mediu de recurență/referință (IMR) corespunzător stării limită ultime. Valoarea perioadei de control (colț) al spectrului de răspuns este $T_c = 1,6$ sec. (cf. Cod de proiectare seismică P100-1/2013). Amplasamentul cercetat se încadrează în zona cu gradul 8_I de intensitate macroseismică, situându-se în apropierea liniei de fractură tectonică majoră Peceneaga – Camena. Datorită acestui fapt în zona se resimt puternic cutremurile de pământ cu epicentru în zona Vrancea.

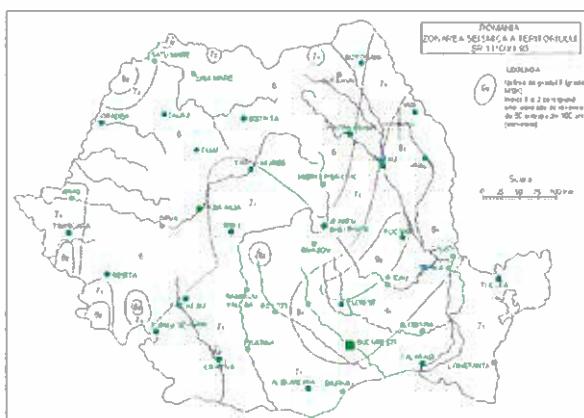


Figura 1. Zonarea seismică a teritoriului României

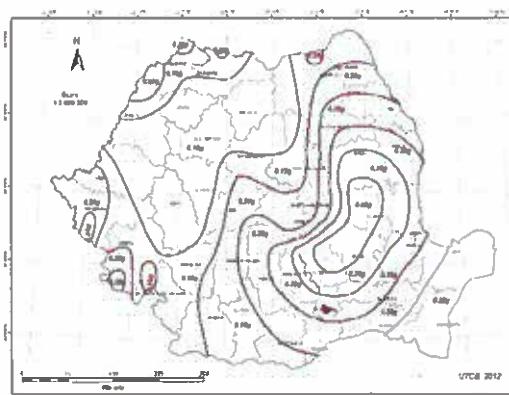


Figura 2. Zonarea valorilor de vârf ale accelerării terenului pentru proiectare ag cu IMR = 225 ani și 20% probabilitate de depășire în 50 de ani, conform P 100/1/2013.

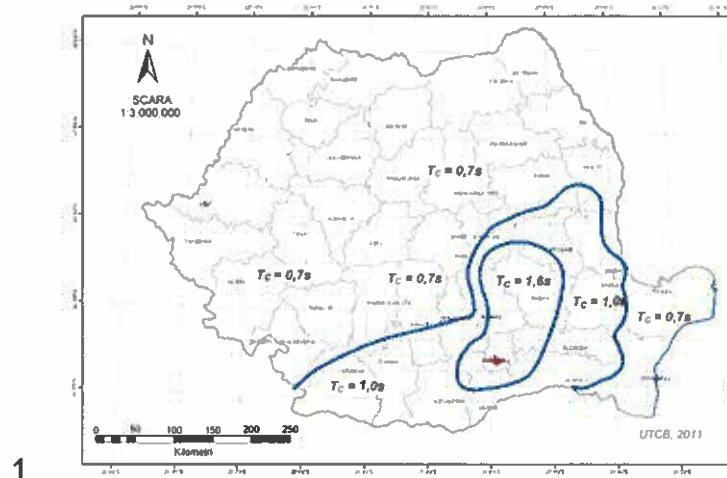


Figura 3. Zonarea teritoriului României în termeni de perioadă de control (colt), TC a spectrului de răspuns

Adâncimea de îngheț a zonei, conform STAS 6054/84 este de 0.80 – 0.90 m.

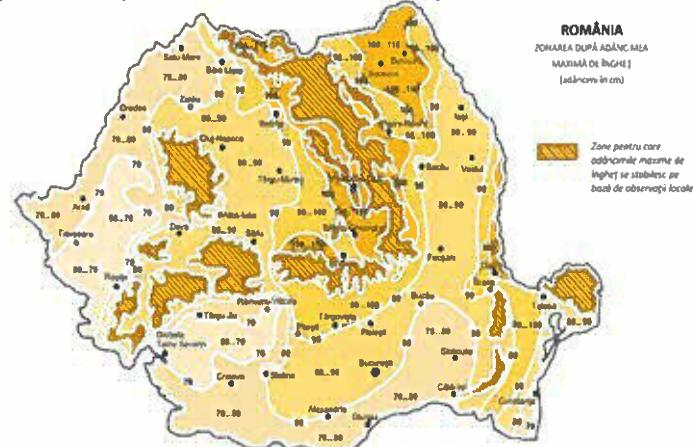


Figura 4. Zonarea adâncimii de îngheț, conform STAS 6054/84

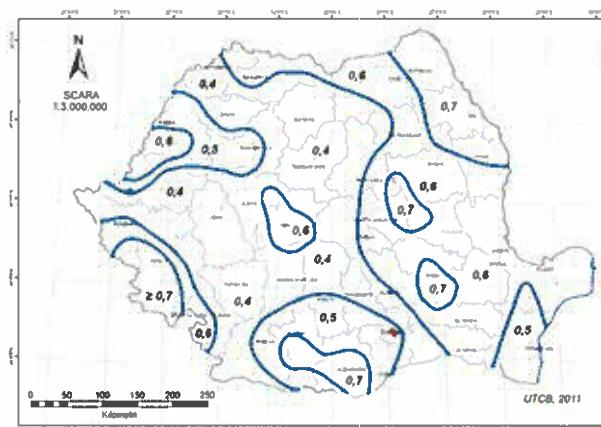


Figura 5. Zonarea valorilor de referință ale presiunii dinamice a vântului, conform Indicativ CR-1-1-4-2012

Vânturile sunt influențate de relief mai ales în extremitatea sudică a Câmpiei unde valea Dunării constituie un mare culoar de ghidare a curenților atmosferici. Frecvențele medii anuale înregistrate la sud atestă această influență prin predominarea vânturilor dinspre V (26.8%) și E (18.9%). O frecvență relativ mare au și vânturile din NE (11.0%). Frecvența medie anuală a calmului însumează 20.0%. Vitezele medii anuale pe cele opt direcții cardinale și intercardinale variază între 1.3m/s și 4.4m/s, cele mai mari revenind direcțiilor cu frecvențe maxime din V și E.

Din punct de vedere al încărcărilor date de zapadă, conform Reglementării tehnice CR-1-1-3-2012 - Cod de proiectare - Stratul de zăpadă este discontinuu atât în timp, cât și în teritoriu. Durata medie anuală este mai mică de 40.0 zile în partea sudică și mai mare de 40.0 zile în partea nordică, ceva mai înaltă. Grosimile medii decadale ating valori maxime de 5.5÷8.0cm în ianuarie și februarie.

Valoarea caracteristică a încărcării din zapadă pe sol, sk, corespunde unui interval mediu de recurență IMR de 50 ani, sau echivalent, unei probabilități de depășire într-un an de 2% (sau probabilități de nedepășire într-un an de 98%).

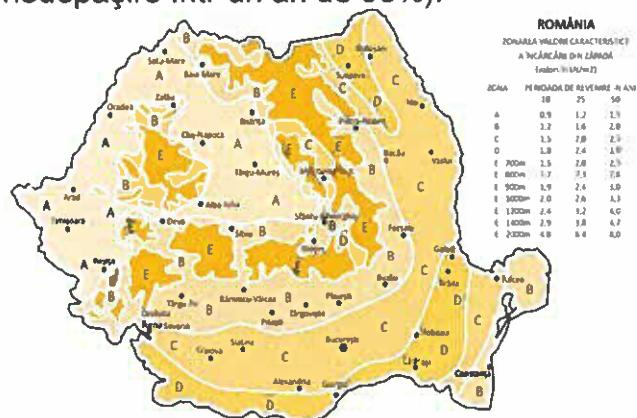


Figura 6. Zonarea valorii caracteristice a încărcării din zăpadă, conform Indicativ CR-1-1-3-2012.

d) studii de teren:

- (i) studiu geotehnic pentru soluția infrastructurii liniei de tramvai conform reglementărilor tehnice în vigoare;

Studiu geotehnic a fost realizat modernizarea infrastructurii liniei de tramvai de pe B-dul Chisinau, cu o lungime de cca 0,825km cale dubla și are ca scop:

- Determinarea tipului, stării și proprietăților fizico-mecanice ale straturilor din cuprinsul zonei active, pentru amplasamentul situat la adresa menționată;
- Semnalarea unor condiții specifice ale terenului din amplasament;
- Aspecte privind stabilitatea zonei ;
- Precizarea parametrilor de seismicitate și a adâncimii de îngheț a zonei în discuție;
- Recomandări privind proiectarea, execuția și exploatarea construcției condiționate de caracteristicile terenului de fundare.

Studiul a fost elaborat pe baza observațiilor de ansamblu asupra terenului din amplasament prin executarea de foraje geotehnice care au investigat terenul, a cartărilor de detaliu, a prospecțiunilor de teren și a analizelor de laborator.

Din punct de vedere administrativ, amplasamentul investigat se află în Sectorul 2, în zona de nord-est a municipiului București. Bucureștiul se află în sud-estul României, între Ploiești, la nord și Giurgiu, la sud. Orașul se află în Câmpia Vlăsiei, care face parte din Câmpia Română. La est se află Bărăganul, în partea de vest Câmpia Găvanu-Burdea, iar la sud este

delimitat de Câmpia Burnazului. Se desfășoară pe cca 52 km pe direcția N-S, între râurile Ialomița și Argeș și 46 km de la V-E. - Coordonate: 44°26'07"N 26°06'10"E.

Din punct de vedere geomorfologic, teritoriul municipiului București se suprapune, în întregime, pe subunități ale Câmpiei Vlăsiei- unitate a Câmpiei Române.Ca forme de relief ies în evidență câmpurile,largi de 4-8 km (89% din teritoriu), orientate, în majoritatea situațiilor,NV-SE și a căror altitudine scade, în același sens, de la 100-120 m; culoarele de vale, cu albi minore, lunci și terase joase aparținând unor râuri.

Amplasamentul analizat se regăseste pe Câmpia Bucureștiului, pe subunitatea Câmpul Colentinei.

Câmpia Bucureștiului, se desfășoară în jumătatea sudică a municipiului, între văile Pasărea și Sabar.Reprezintă aproape 49% din suprafața municipiului.Înălțimile scad de la NV (115-100 m) către SE (50-60m); hipsometric, 50% din suprafață se află între 80 și 100 m, 43% între 60 și 80 m, circa 4,8% aparțin luncilor Dâmboviței și Colentinei aflate la înălțimi sub 60 m, iar 2,2% altitudini ce depășesc 100 m.Colentina și Dâmbovita reprezintă principalele văii care fragmentează câmpia, în vecinătatea lor înregistrandu-se valori ale energiei de relief de 10-15 m.Cea mai mare parte a suprafetei înregistrează pante sub 2°.

Câmpul Colentinei ocupă cca 31% din C.Bucureștiului, o lungime de aproape 30 km și lățimi de 3-6 km. Se caracterizează prin altitudini ce variază între 88,9 m în Piața Presei Libere, 87 m la Academia de Științe Agricole și Silvice, 85 m pe Strada Turda și Piața Dorobanților, 80 m în Piața Gemeni, 77 m în Piața Alba Iulia și 55 m la Cățelu. Denivelările mai importante (8-12 m) apar în fostele zone de extracție a materialelor de construcție (Titan, Pantelimon, Dămăroaia), dar și spre văile Colentina și Dâmbovița.

Zona se caracterizează printr-un relief relativ sters, cu energie, fragmentare și pante reduse, ce nu favorizează desfasurarea unor procese geomorfologice rapide(alunecări de teren, eroziune accelerată). Terenul nu prezintă fenomene de instabilitate sau inundabilitate.

Din punct de vedere geologic teritoriul reprezentat pe Foaia București face parte din marea unitate structurală cunoscută sub numele de Platforma Moesică. La partea superioară a perimetrului cercetat, pe zonele de terasă (interfluvii), terenul de fundare fiind reprezentat de depozite sedimentare aparținând Cuaternarului - pleistocen superior (qp3). Sedimentele Pleistocenului superior sunt reprezentate prin aluviunile și depozitele loessoide aparținând teraselor: înaltă, superioară și inferioară.Depozitele aluviale ale terasei înalte sunt alcătuite în bază din pietrișuri și bolovanișuri constituite în cea mai mare parte din cuarțite și alte șisturi cristaline și din silicolite. Spre partea superioară pietrișurile trec în nisipuri grosiere și de granulație medie, gălbui-roșietice.Grosimea totală a aluviunilor terasei înalte variază între 2.0m și 12.0m. Depozitele aluviale ale terasei înalte au fost atribuite nivelului inferior al Pleistocenului superior (qp13).

Din punct de vedere hidrologic și hidrogeologic, municipiul București se suprapune peste bazinul hidrografic Argeș, principalele cursuri de apă care străbat zona fiind Dâmbovița și Colentina. Dâmbovița este cel mai important affluent al Argeșului, având un debit mediu la vărsare de 17 m³/s, influențat evident și de deversările de ape uzate menajere, industriale și pluviale ale municipiului București.

Principalul affluent al Dâmboviței în acest sector, Colentina, preia o parte din debitele Ialomiței pentru menținerea amenajărilor lacustre de pe cursul său.

Colentina, al doilea râu ca importanță care străbate zona, affluent al Dâmboviței, prezintă un curs amenajat în totalitate, pe teritoriul municipiului București găsindu-se lacurile Grivița (53 ha), Băneasa (40 ha), Herăstrău (77 ha), Floreasca (80 ha), Tei (82 ha), Plumbuita (40 ha) și Fundeni (402 ha). Râul Colentina ($S= 526 \text{ km}^2$; $L = 98 \text{ km}$) a fost un mic affluent de tip "mostiște" al Argeșului, cu numeroase zone lacustre acoperite cu stuf.

În partea centrală a Câmpiei Române (zonă în analiză) apele subterane sunt cantonate în nisipurile de Mostiștea, în stratele de Frătești și au adâncimi destul de variate predominând între 15.0m și 25.0m. Apele freatiche azonale prezintă debite specifice mai ridicate iar descărcarea acestora se face prin izvoare permanente sau intermitente (izbucuri).

Din punct de vedere hidrogeologic orizontul acvifer freatic este cantonat în orizontul „complexul pietrişurilor de Colentina”, este un acvifer cu nivel liber situat al adâncimea de 5÷10m. Apa subterană are o dinamică activă are o direcție generală de curgere de la NNV spre SSV ca și rețeaua hidrografică. Valorile medii ale coeficienților de permeabilitate, determinate prin pompări experimentale și obținute din literatura de specialitate sunt următoarele: $k=5\div10\times10^{-2}$ cm/s pentru pietrişurile de Colentina, $k=5\div10\times10^{-3}$ cm/s pentru nisipurile de Mostiștea, sub $k=1\times10^{-3}$ cm/s pentru intercalăriile nisipoase din complexul intermediar. Apele de adâncime pentru Câmpia Română „se află la mare adâncime” și au mineralizare puternică cu excepția depozitelor pliocene și cuaternare care au ape dulci. Importante rezerve de apă de adâncime sunt acumulate în stratele de Cîndești și în cele de Frătești

Harta hidrologica a municipiului Bucuresti



Investigarea terenului de fundare s-a efectuat în conformitate cu prevederile normativului NP074/2014, respectiv SR EN 1997-2: 2007/NB : 2009/ AC:2010 și conform temei de proiectare emise de proiectantul general, prin intermediul a 2 foraje geotehnice(F1+F4) cu adâncimile de -2,00 m, executate cu instalatie de foraj mecanică CobraProi-Atlas Copco prin avansare percutantă în sistem uscat cu Ø 80mm și 1000 mm lungime fereastra de prelevare și foreza Rammsonde DPL, în perioada 30 martie - 04 aprilie 2022.

Lucrările de investigare au fost dimensionate și amplasate conform cerințelor beneficiarului, prin tema pentru efectuarea studiului geotehnic, astfel încât datele obținute să poată fi corelate în vederea realizării lucrărilor preconizate și au constat în:

- Documentare tehnică, urmată de recunoașterea amplasamentului;
 - Documentare și analiză de specialitate privind condițiile geologice, structurale, geotehnice, hidrologice, seismice și climatice specifice zonei unde este situat amplasamentul;
 - Investigatii pe teren pentru identificarea litologiei și a stratificației terenului din amplasament
 - Determinarea nivelului de apariție și stabilizare a apei subterane
 - Recoltarea de eșantioane tulburate și netulburate din forajele executate, în vederea efectuării încercărilor în laborator pentru identificarea parametrilor fizici și mecanici, ai straturilor de pământ din componenta terenului de fundare.

Rezultatele obținute din execuția forajelor geotehnice, sunt prezentate în fișele de foraj, anexate studiului împreună cu rezultatele determinărilor efectuate în laborator.

Pe probele reprezentative de pământ s-au executat urmatoarele analize și încercări în laboratorul geotehnic:

- Granulometrie (SR 14688-2:2018/STAS 1913/5-85)
- Limite de plasticitate (STAS 1913/4-86)
- Umiditate naturală (STAS 1913/1-82)
- Determinarea compresibilității pământurilor prin încercarea în edometru (STAS 8942/1-89)
- Determinarea rezistenței pământurilor la forfecare, prin încercarea de forfecare directă (STAS 8942/2-82)
- Determinarea densității pământurilor (STAS 1913/3-1976)
- Determinarea permeabilității-metoda permeametrului cu gradient hidraulic variabil (STAS 1913/6-1976)

Stratificația terenului de fundare din amplasament

Stratul de pietris cu nisip și piatră spartă (terasamentul căii de rulare) are o grosime variabilă, cuprinsă între 0,90 – 0,95 m. Acesta este compactat (consolidat),

Argile prăfoase -, se caracterizează ca pământuri coeziive, fine cu plasticitate mare ($Ip > 20\%$, $e < 1,0$ și $Ic > 0,75$), textura omogenă, consistențe în domeniul plastic vârtos, compresibilitate medie, impermeabile și cu o viteză a ascensiunii capilare foarte redusă.

Formațiunile de mică adâncime din amplasamentul studiat, sunt depozite cuaternare, din ciclul de sedimentare ciclul de sedimentare Pleistocen superior, constituite din nisipuri, pietrișuri, argile. Zona studiată se caracterizează printr-o uniformitate litologică, stratele principale putându-se urmări pe distanțe relative mari.

Terenul de fundare, reprezentat de aceste pământuri, ce prezintă o stratificatie orizontală practic uniformă din punct de vedere al indicilor geotehnici, poate fi apreciat (Tabel A1.1-NP 074: 2014) ca fiind un teren bun de fundare.

Concluzii

Prin tema de proiectare, s-a solicitat investigarea terenului din Bucuresti, în vederea reabilitării sistemului rutier adjacente liniei de tramvai cu o lungime de cca 0,83 km c.d. linie tramvai, pe Bulevardul Chișinău.

Traseul liniei de tramvai, propus pentru reabilitare aparține patrimoniului public al Municipiului București, are o lungime de aproximativ 0,83 km cale dublă, compusă în aliniament din dale de beton și în curbe traverse de beton și shină de canal. Sistemul rutier a devenit necorespunzător datorită faptului că linia de tramvai este folosită, atât de către tramvaie, cât și de celelalte autovehicule din circulația generală a orașului.

Obiectivul se află în zona cu adâncimi de inghet de 0,80- 0,90 m – de la cota terenului natural sau amenajat conform STAS 6054/77.

Zona se caracterizează printr-un relief relativ sters, cu energie, fragmentare și pante reduse, ce nu favorizează desfășurarea unor procese geomorfologice rapide - alunecări de teren, eroziune accelerată, prăbușiri.

Suprafața terenului este cvasi-plană și cvasi-orizontală, cu stabilitatea generală și locală asigurată;

Terenul nu prezintă fenomene de instabilitate sau inundabilitate.

Nu sunt factori care ar putea influența în viitor stabilitatea acestuia.

Conform Normativului P100/2013 amplasamentul se află în zona cu perioada de colt a spectrului de răspuns $T_c = 1,6$ sec și valoarea de vârf a acceleratiei orizontale a terenului pentru proiectare $ag = 0,30$ g cu $IMR = 225$ ani și 20% probabilitate de depășire în 50 ani.

Valoarea caracteristică a încărcării de zapadă pe sol so, $k = 2,0 \text{ kN/m}^2$, conform Codului de Proiectare: Evaluarea acțiunii zăpezii asupra construcțiilor, indicativ CR 1-3/2012.

Presiunea de referință dinamică a vântului, mediată pe 10 minute $q_b = 0,5 \text{ kPa}$ conform "Cod de proiectare. Evaluarea acțiunii vântului asupra construcțiilor ", indicativ CR 1-1-4/2012 având 50 de ani interval mediu de recurență.

Încadrarea în categoria geotehnică s-a făcut conform Normativ NP 074/2014 și este categoria geotehnică 2- risc geotehnic moderat- acumulând 12 puncte.

In conformitate cu Legea nr.575/2001 privind Planul de amenajare a teritoriului național- Secțiunea a V a, zone de risc natural, amplasamentul se încadrează în următoarele zone de risc:

Zona IX de intensitate seismică pe scara MSK, cu o perioada de revenire de cca.50 ani;

Elementele hidrologice și geomorfologice identificate pe amplasament, nu descriu pentru suprafața de teren investigată, un risc de inundare a zonei ca urmare a revărsării unui curs de apă și/ sau a surgerilor masive de pe torenți și conferă zonei investigate, un caracter stabil din punct de vedere geodinamic, fără a se impune necesitatea efectuării unor analize de stabilitate detaliate.

Recomandări

Încadrarea pământurilor interceptate (sub terasamentele existente) conform STAS 2914-84 este un material de tip 4b; conform STAS 1709/2-90 este un material de tip P5, foarte sensibil la îngheț-dezgheț, mediocru pentru realizarea umpluturilor în corpul terasamentelor, dar se poate îmbunătăți prin tratamente adecvate (stabilizare mecanică și sau chimică: adaos de ciment, var, enzime, etc.).

Conform STAS 1709/2-90, terenul natural pe care se înscrie amplasamentul prezintă la momentul actual condiții hidrologice "defavorabile", întrucât scurgerea apelor de pe amplasament nu este asigurată (morphologie de platou) sau are pantă favorabilă producării de fenomene de transport hidraulic.

Conform STAS 6054-77, harta cu "zonarea după adâncimea maximă de îngheț" precizează că, pentru zona din care face parte perimetrul cercetat, adâncimea de îngheț în terenul natural - "z" este de 90cm.

Conform STAS 1709/1-90 ce include harta cu "repartiția după indicele de umiditate "Im" a tipurilor climatice" perimetrul cercetat se încadrează în tipul climatic "I" (moderat uscat), caracterizat de un indice de umiditate (Thorntwaite) $Im < -20 \dots 0$.

Valoarea indicelui de îngheț în sistemul rutier, reprezentând cele mai aspre 5 ierni dintr-o perioadă de 30 ani (conform STAS 1709/1-90), pentru sisteme rutiere nerigide (SRN), clasele de trafic mediu, ușor și foarte ușor este $Im_{mediu} < 30 < 400 \text{ } (^{\circ}\text{C} \times \text{zile})$.

Conform STAS 1709/1-90 adâncimea de îngheț "Z" (în complexul rutier) are valoarea $60 \pm 65 \text{ cm}$, stabilită în funcție de indicele de îngheț precizat anterior (pentru SRN), tipul climatic "I", condițiile hidrologice actuale considerate ca "defavorabile" și tipul pământului de fundație P5 (argilă prăfoasă în adâncime $> 1.0 \text{ m}$).

(ii) studii de specialitate necesare, precum studii topografice, geologice, de stabilitate ale terenului, hidrologice, hidrogeotehnice, după caz;

La baza întocmirii planurilor de situație au stat ridicările topografice. Planul topografic este anexat documentației.

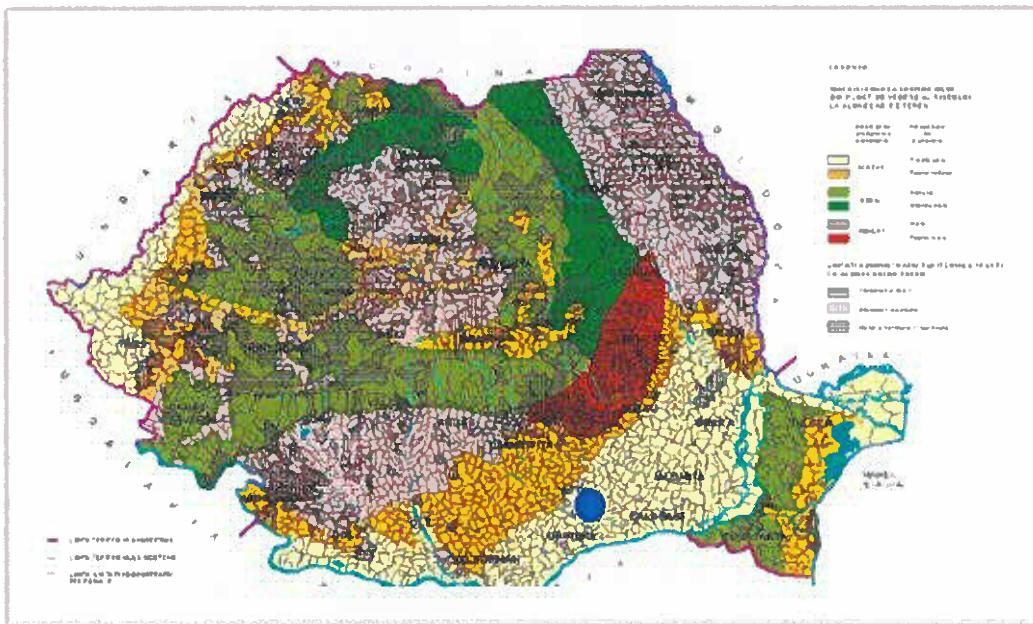
e) situația utilităților tehnico-edilitare existente;

Pe amplasamnetul lucrării se regăsesc instalații edilitare, conform avizelor eliberate de edili.

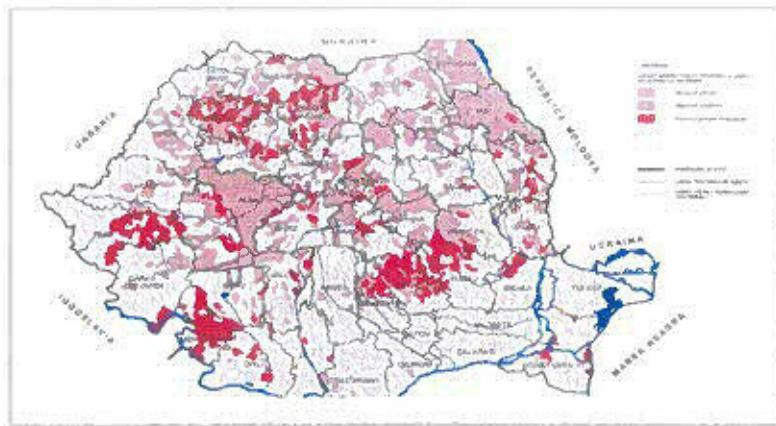
f) analiza vulnerabilităților cauzate de factori de risc, antropici și naturali, inclusiv de schimbări climatice ce pot afecta investiția

In conformitate cu Legea nr.575/2001 privind Planul de amenajare a teritoriului național-Secțiunea a V a, zone de risc natural, amplasamentul se încadrează în următoarele zone de risc:

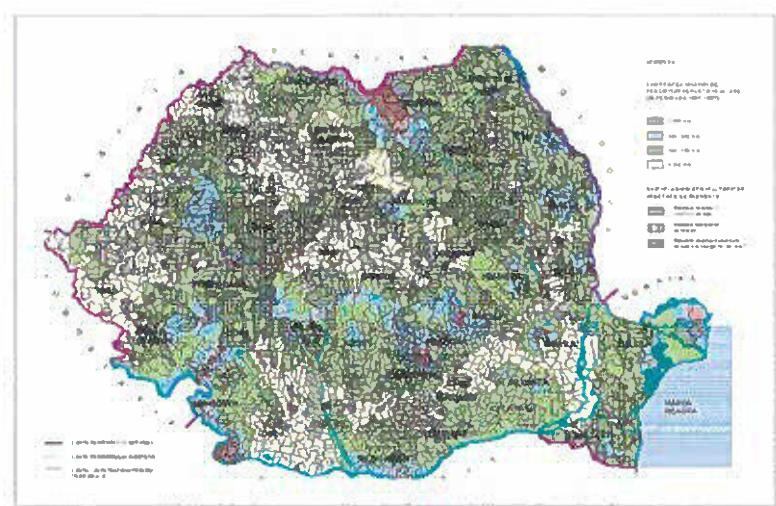
- Zona IX de intensitate seismică pe scara MSK , cu o perioada de revenire de cca.50 ani;
- Elementele hidrologice și geomorfologice identificate pe amplasament, nu descriu pentru suprafața de teren investigată, un risc de inundare a zonei ca urmare a revărsarii unui curs de apă și/ sau a surgerilor masive de pe torenți.
- Zona investigată, se încadrează din punct de vedere al riscului de alunecări de teren în zona cu **risc foarte scăzut, sau inexistent**.
- Pe amplasametul studiat nu au fost identificate elemente ale unor fenomene de instabilitate. Prin urmare, elementele de geomorfologie observate și analizate pe teren, conferă zonei investigate, un **caracter stabil** din punct de vedere geodinamic fără a se impune necesitatea efectuării unor analize de stabilitate detaliate.



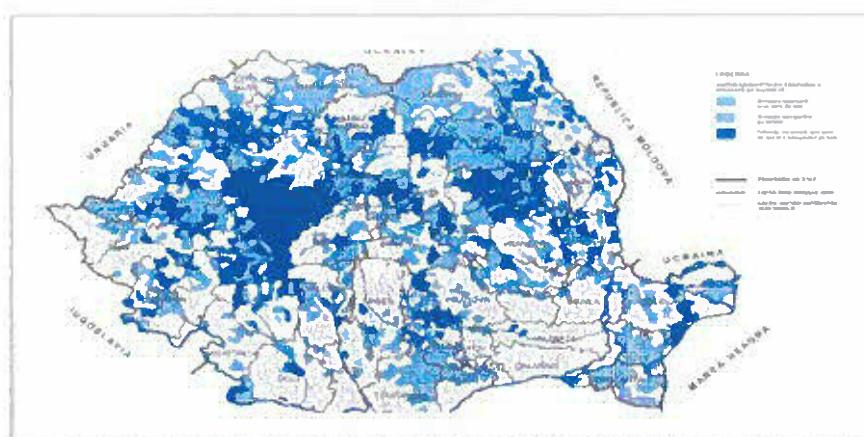
Planul de Amenjare a Teritoriului Național – Secțiunea a V-a – Zone de risc natural: Alunecări de teren



*Planul de Amenjare a Teritoriului Național – Secțiunea a V-a – Zone de risc natural:
Tipul alunecărilor de teren*



*. Planul de Amenjare a Teritoriului Național – Secțiunea a V-a – Zone de risc natural:
Cantitatea maximă de precipitații căzută în 24 de ore.*



*Planul de Amenjare a Teritoriului Național – Secțiunea a V-a – Zone de risc natural:
Tipuri de inundații*

g) informații privind posibile interferențe cu monumente istorice/de arhitectură sau situri arheologice pe amplasament sau în zona imediat învecinată –

In vecinatatea lucrarii nu există monumente istorice/de arhitectură sau situri arheologice.

3.2. Regimul juridic:

a) natura proprietății sau titlul asupra construcției existente, linia de tramvai se gaseste pe domeniul public, în administrarea S.T.B. S.A.– conform Carte Funciara:

- B-dul Chișinău între Șoseaua Pantelimon și B-dul Basarabia – Carte Funciara nr. 241736;

b) destinația construcției existente

Linia de tramvai este destinată transportului public de călători;

Lungimea liniei de tramvai ce urmează a se moderniza este de 0,825 km cale dublă, ampriza liniei de tramvai este de 7m cu interax de 3m.

Suprastructura liniei de tramvai existente este realizată din dale prefabricate din beton armat cu dimensiunile 6x2x0,2m, shină tip OR înglobată în dale, așezate pe o fundație de piatră spartă împănată cu criblură la partea superioară și cordoane de cauciuc pentru asigurarea fixării shinelor, precum și din shină cu canal montate pe traverse, așezate pe o fundație de piatră spartă pe zona curbelor de legatura din B-dul Basarabia. Pe unele tronsoane linia este acoperita cu pavele din granit, iar pe alte tronsoane calea de rulare este acoperita cu asfalt și dale prefabricate din beton.

c) includerea construcției existente în listele monumentelor istorice, situri arheologice, arii naturale protejate, precum și zonele de protecție ale acestora și în zone construite protejate, după caz;

Nu este cazul

d) informații/obligații/constrângeri extrase din documentațiile de urbanism, după caz.

Certificat de urbanism nr. 257R/3206 / 05.04.2022 emis de Primăria Municipiului București impune obținerea următoarelor avize și acorduri

- avize Compania Municipală Termoenergetica București S.A., Apa Nova; Distrigaz Sud Rețele; Telekom; S.T.B. - S.A., E-Distribuție Muntenia; Compania Municipală Iluminat Public București S.A.; Netcity – Telecom;
- acord ADP sector 2;
- acord Administrația Străzilor;
- aviz Comisia de Coordonare Lucrări Edilitare;
- aviz Comisia Tehnică de Circulație P.M.B.;
- aviz C.T.E. – S.T.B.-S.A.;
- aviz C.T.E. – P.M.B.;
- aviz Brigada de Poliție Rutieră;
- aviz Primar Sector 2
- aviz Agentia pentru Protectia Mediului Bucuresti;

3.3. Caracteristici tehnice și parametri specifici:

a) categoria și clasa de importanță;

Clasa de importanță III.

b) cod în Lista monumentelor istorice, după caz;

Nu este cazul

c) an/ani/perioade de construire pentru fiecare corp de construcție;

Anul punerii în funcțiune a liniilor de tramvai, a rețelei de contact și a instalațiilor aferente: linie de tramvai 1985, retea de contact 1982.

d) suprafața construită;

Lungimea liniei de tramvai este de 0,825 km cale dubla, cu interax de 3,00m ampriza liniei de tramvai fiind de 7m.

Suprafața totală a terenului unde se efectuează lucrări de construcții este de cca 6.084 mp (din care: cca.5.775 mp pentru linia de tramvai și cca. 309 mp pentru peroane) amplasată pe domeniul public.

e) suprafață construită desfășurată

- Pentru linia de tramvai suprafața construită desfășurată - 6.084 mp;

f) valoarea de inventar a construcției

- Valoare de inventar pentru linie de tramvai – 5.592,84lei
- Valoare de inventar peroane – 42.255,90lei
- Valoare de inventar pentru retea de contact – 15.351,54lei

g) alți parametri, în funcție de specificul și natura construcției existente

3.4. Analiza stării construcției, pe baza concluziilor expertizei tehnice.

În vederea realizării documentației de intervenție au fost elaborate expertize tehnice pentru fiecare componentă/obiectiv cuprins în proiect:

a) Expertiza tehnică – cale de rulare

Starea căii de rulare a tramvaiului a fost analizată având în vedere elementele dimensionale și parametrii de stare ai căii.

Elementele dimensionale atașate căii în totalitate, părților ei componente, subansamblurilor și elementelor componente ale acestor subansambluri trebuie să corespundă limitelor impuse prin norme (standarde, instrucții, ordine) și prin documentațiile tehnice de execuție. Când nu există reglementări se folosesc date din literatura de specialitate și din cercetările științifice.

Parametri de stare aferenți căii în totalitate, părților ei componente, subansamblurilor și elementelor componente ale acestor subansambluri trebuie să corespundă limitelor impuse prin norme (standarde, instrucții, ordine) și prin documentațiile tehnice de execuție. Când nu există reglementări se folosesc date din literatura de specialitate și din cercetările științifice.

Au fost identificate următoarele tipuri de defecte:

- defecte de direcție ale aliniamentului căii de rulare a tramvaiului;
- defecte la şine;
- defecte la prinderi;

- defecte la prisma căii;
- defecte la terasamentul căii;
- defecte la dale.

În urma analizei efectuate, au fost constatate următoarele aspecte:

- uzură avansată a căii de rulare
- rosturi deschise între dale
- denivelări accentuate
- defecte de direcție și de nivel pe toată lungimea tronsonului, iar în zona sudurilor defecte de nivel și direcție accentuate
- elementele elastice ce fixează şina sunt deteriorate sau absente
- igheabul de tablă în care este fixată şina în dala prefabricată s-a degradat în timp, iar în unele zone există pericol de deraiere (desemenea, poate deteriora pneurile vehiculelor auto)
- sudarea şinelor nu s-a realizat pe toată secțiunea şinei, fie s-a realizat prin încărcarea excesivă cu material

Pe ambele sensuri, tur – retur linia tramvai de pe B-dul Chisinau este prevazuta cu peroane de imbarcare / debarcare calatori.

Dimensiunile peroanelor nu sunt în concordanță cu standardele în vigoare și prezintă un real pericol pentru siguranța calatorilor și nu asigura accesul persoanelor cu dizabilități pe suprafața de imbarcare - debarcare a calatorilor.

Peroane de imbarcare-debarcare calatori prezintă degradări și nu sunt adaptate pentru accesul tramvaielor moderne.

- b) Expertiză tehnică rețea aeriană de contact și stalpi de susținere ai retelei de contact

Rețeaua aeriană de contact a fost pusă în funcțiune în anul 1982.

Stâlpii din beton au o vechime de peste 35 ani, având o stare avansată de îmbătrânire cu fisuri ale betonului, în special la baza stâlpilor, o parte dintre aceștia fiind grav deteriorată având armăturile metalice expuse acțiunii factorilor atmosferici

În urma analizei efectuate, au fost constatate următoarele aspecte:

- Coroziuni pronunțate la nivelul consolelor metalice ce duce la necesitatea înlocuirii a cca. 40-50% din console
- Peste 50% din bridele de prindere a consolelor sunt afectate de coroziune
- Peste 50% din traverse prezintă o stare anansată de degradare și necesită înlocuire
- Firul de contact prezintă uzuri locale pronunțate precum și un număr foarte mare de înădiri ce duce la o înrăutățire substanțială a calității captajului electric
- Uzura accentuată a izolatorilor de secționare (2 bucati)

3.5. Starea tehnică, inclusiv sistemul structural și analiza diagnostic, din punctul de vedere al asigurării cerințelor fundamentale aplicabile, potrivit legii se regăsesc în expertizele tehnice anexate la documentație.

În conformitate cu legea 10/ 1995 actualizată și republicată în 30.09.2016, la art. 5 pentru obținerea unor construcții de calitate corespunzătoare sunt obligatorii realizarea și menținerea, pe întreaga durată de existență a construcțiilor, a următoarelor cerințe:

- a) rezistența mecanică și stabilitate

Conform expertizelor la calea de rulare s-a constatat ca atat infrastructura cat si suprastructura sunt instabile si reprezinta un real pericol pentru siguranta calatorilor. Au fost evidențiate defecte majore la nivelul liniei de tramvai precum si degradari ale inglobarii în carosabil.

Pentru respectarea cerintelor privind rezistenta mecanica si stabilitate au fost vizate urmatoarele lucrari:

- Refacerea infrastructurii pana la adancimea de fundare de - 90cm fata de cota NSS (tinandu-se cont de adancimea de inghet)
- Refacerea suprastructurii cu toate elementele necesare pentru diminuarea zgomotelor si vibratiilor;

d) siguranta si accesibilitate în exploatare

Din punct de vedere a exploatarii cailor de rulare, expertizele realizate au evidențiat urmatoarele aspecte:

- Uzură avansată a căii de rulare
- Rosturi deschise între dale
- Denivelări accentuate
- Elementele elastice ce fixează şina sunt deteriorate sau absente
- Jgheabul de tablă în care este fixată şina în dala prefabricată s-a degradat în timp, iar în unele zone există pericol de deraiere (desemenea, poate deteriora pneurile vehiculelor auto);
- Sudarea şinelor nu s-a realizat pe toată secțiunea şinei, sau s-a realizat prin încărcarea excesivă cu material;
- Peroanelor nu sunt în concordanță cu standardele în vigoare și prezintă un real pericol pentru siguranta calatorilor și nu asigură accesul persoanelor cu dizabilități pe suprafata de imbarcare - debarcare a calatorilor;
- Peroane de imbarcare-debarcare calatori prezintă degradări și nu sunt adaptate pentru accesul tramvaielor moderne.
- Stâlpii din beton au o vechime de peste 25 ani, având o stare avansată de îmbătrânire cu fisuri ale betonului, în special la baza stâlpilor, o parte dintre aceștia fiind grav deteriorată având armăturile metalice expuse acțiunii factorilor atmosferici
- Coroziuni ale sarmei de la traverse;
- Firul de contact prezintă uzuri locale pronunțate precum și un număr foarte mare de înădiri ce duce la o înrăutățire substanțială a calității captajului electric;
- Uzura accentuată a izolatorilor de secționare;

Proiectul de investitii a vizat lucrari de modernizare în vederea exploatarii infrastructurii/suprastructurii în bune conditii de siguranta. Astfel au fost propuse urmatoarele actiuni;

- Refacerea infrastructurii și suprastructurii cailor de rulare – înlocuire traverse, sine, prinderi, amortizoare de zgomote și vibratii, etc.
- Refacerea peroanelor;
- Înlocuire stalpi sustinere retea de contact;
- Înlocuire fir retea de contact, inclusiv elementele de sustinere;
- Modernizarea sistemului public de iluminat;
- Lucrari conform avizelor Comisiei tehnice de circulatie, a Brigazii de Politie rutiera si a avizelor edilitare

f) protecție împotriva zgomotului

Expertizele au evidențiat deficiențe ale elementelor elastice de cauciuc pentru fixarea sinei, cu rol de prindere și amortizare, deficiențe ce conduc la un nivel ridicat al disconfortului fonnic.

Zgomotul de rulare este un zgomot structural și apare în următoarele situații:

- la contactul roată sănă (zgomotul de rostogolire),
- în curbă (zgomotul de curbă, stick slip),
- în cazul discontinuităților sănăi (zgomotul de impact),

Atenuarea zgomotului de rostogolire se realizează prin intermediul elementelor elastice din cadrul prinderii. Alegerea corepunzătoare a materialului din care trebuie realizate plăcuțele elastice de sub sănă și de sub placă suport metalică, va conduce la reduceri semnificative ale zgomotului structural.

De asemenea pentru atenuarea zgomotului se vor instala plăci elastice sau ecrane de cauciuc în funcție de situație.

3.6. Actul doveditor al forței majore, după caz.

Nu este cazul.

4. Concluziile expertizei tehnice și, după caz, ale auditului energetic, concluziile studiilor de diagnosticare:

a) clasa de risc seismic;

Linia de tramvai se află în zona seismică C și nu se încadrează în nici o clasa de risc seismic.

b) prezentarea a minimum două soluții de intervenție;

Expertizele tehnice efectuate au identificat câte 2 soluții tehnice de remediere, la nivelul elementelor analizate:

Calea de rulare - linia de tramvai:

Infrastructura căii de rulare a tramvaiului pentru cele două soluții va avea următoarea configurație:

- platformă de pământ amenajată ce va avea estimat un modul de deformatie la reîncărcare de 15 MPa;
- geotextil peste platformă de pământ cu rol principal de separație;
- geogrilă cu noduri rigide în baza substratului cu rol de ranforsare;
- substratul căii cu grosimea de 36 cm și geogrilă la jumătatea grosimii.

- Soluția 1: Infrastructura conform paragraf anterior și suprastructura realizată din sina cu canal montată pe traverse bloc înglobate în beton. (**Cale de rulare tramvai carosabilă înglobată în beton cu sina cu canal**)
- Soluția 2: Infrastructura conform paragraf anterior și suprastructura realizată din sina tip CF și contrasina montate pe traverse înglobate în beton (**Cale de rulare tramvai carosabilă înglobată în beton cu sina CF și contrasina**).

Având în vedere intervențiile și dotările propuse, starea actuală a finisajului finit și a accesoriilor, dar și clasa de beton inferioară la peroane se vor demola și reface peroanele în întregime.

Rețea aeriană de contact

Rețeaua de contact de tramvai se va realiza în varianta simplu compensat, cu compensarea dilatării firului de contact cu contragreutăți. Traversele vor fi din oțel inox (diam. 8mm), izolatorii din GRP, suspensia delta din minorok și fixatorii din GRP. Pe interiorul curbelor se vor monta întinzătoare cu arc.

Sustinerea retelei de contact de tramvai se va realiza în două variante conform expertizei tehnice.

- Varianta 1 cu stâlpi metalici montați pe fundație prin intermediul buloanelor.
- Varianta 2 cu stâlpi metalici încastrăți în fundația de beton.

Stâlpii de susținere ai retelei de contact sunt stâlpi de folosintă în comun, metalici din trei tronsoane având capacitatea portantă 8, 10 sau 12 tfm funcție de solicitările la care sunt supuși.

c) soluțiile tehnice și măsurile propuse de către expertul tehnic și, după caz, auditorul energetic spre a fi dezvoltate în cadrul documentației de avizare a lucrărilor de intervenții;

Soluțiile adoptate, în baza recomandărilor din cadrul expertizelor tehnice sunt:

Cale de rulare

Conform expertizei tehnice sunt prezentate două variante de reabilitare și anume:

Soluția tehnică 1

Infrastructura căii de rulare a tramvaiului următoarea configurație:

- geotextil peste platforma de pământ compactată cu rol principal de separație;
- executarea zidurilor de separație – marca betonului C12/15;
- nisip - 5 cm grosime;
- geogrilă cu noduri rigide cu rol de ranforsare;
- primul strat de balast cu grosimea de 18 cm;
- geogrilă cu noduri rigide cu rol de ranforsare;
- al doilea strat de balast cu grosimea de 18 cm;
- AB22,4 bază 50/70, 6 cm grosime;

Suprastructura căii de rulare va avea următoarea structură:

- MAS16 rul50/70, 4 cm grosime;
- BAD22,4 leg50/70, 5 cm grosime;
- geocompozit;
- beton de monolitizare C30/37, armat cu fibre de prolipropilenă, 12 cm grosime;
- beton de monolitizare C30/37, armat cu plasa PC52 100 x 100 x 8, 22 cm grosime;
- șină cu canal complet echipată cu sistemul de izolare și amortizare zgomote și vibrații;
- traverse bibloc și sistem de calare inglobat în bibloc
- sistem de izolare și amortizare zgomote și vibrații

Pe zonele protejate precum și acolo unde frontul de clădiri este foarte aproape de ampriza liniei de tramvai se are în vedere ca deasupra stratului de asfalt din fundație AB 22,4 să fie prevăzut ecran de cauciuc în grosime de 1,5cm pentru diminuarea zgomotelor și vibrațiilor. Echiparea suprastructurii liniei de tramvai va cuprinde și rețea multitudulară.

Soluția tehnică 2

Infrastructura căii de rulare a tramvaiului următoarea configurație:

- geotextil peste platforma de pământ compactată cu rol principal de separație;
- executarea zidurilor de separație – marca betonului C12/15;
- nisip - 5 cm grosime;
- geogrilă cu noduri rigide cu rol de ranforsare;

- primul strat de balast cu grosimea de 18 cm;
- geogrilă cu noduri rigide cu rol de ranforsare;
- al doilea strat de balast cu grosimea de 18 cm;
- AB22,4 bază 50/70, 6 cm grosime;

Suprastructura căii de rulare va avea următoarea structură:

- MAS16 rul50/70, 4 cm grosime;
- BAD22,4 leg50/70, 5 cm grosime;
- geocompozit;
- beton de monolitizare C30/37, armat cu fibre de prolipropilenă, 9 cm grosime;
- beton de monolitizare C30/37, armat cu plasa PC52 100 x 100 x 8, 25 cm grosime;
- şină tip CF cu contrasina complet echipată cu sistemul de izolare și amortizare zgomote și vibrații;
- traverse din beton precomprimat
- sistem de izolare și amortizare zgomote și vibrații

Echiparea suprastructurii liniei de tramvai va cuprinde și retea multitubulară.

Având în vedere intervențiile și dotările propuse, starea actuală a finisajului finit și al accesoriilor, dar și clasa de beton inferioara la peroane se vor demola și reface peroanele în întregime.

Rețea aeriană de contact

Rețeaua de contact de tramvai se va realiza în varianta simplu compensat, cu compensarea firului de contact cu contragreutăți. Traversele vor fi din oțel inox (diam. 8mm), izolatorii din GRP, suspensia delta din minorok și fixatorii. Pe interiorul curbelor se vor monta întinzătoare cu arc.

Sustinerea retelei de contact de tramvai se va realiza în două variante conform expertizei tehnice:

- Varianta 1 cu stâlpi metalici montați pe fundație prin intermediul buloanelor.
- Varianta 2 cu stâlpi metalici încastrăți în fundația de beton.

Stâlpii de susținere ai retelei de contact sunt stâlpi de folosinta în comun, metalici din trei tronsoane având capacitatea portantă 8, 10 sau 12 tfm funcție de solicitările la care sunt supuși, prevăzuti cu capace la partea superioară. Fundațiile stâlpilor liniei de contact vor fi realizate din beton armat monolit în care se vor lăsa goluri pentru cabluri.

Pentru varianta 1 din expertiza avantajele și dezavantajele sunt următoarele:

Avantaje

- Permite relocarea cu usurință a stâlpului în cazul de accident sau în cazul unei intervenții;
- Permite montarea prin fundația stâlpului a cablurilor de alimentare cu energie electrică a corpurilor de iluminat.

Dezavantaje

- Durata mai mare de execuție în comparație cu varianta 2.

Pentru varianta 2 din expertiza avantajele și dezavantajele sunt următoarele:

Avantaje

- Utilizarea stâlpilor încastrăți în fundație presupune un cost scăzut în faza de construcție și o durată de execuție mai mică;

Dezavantaje

- Stâlpii incastri nu pot fi relocati în cazul de accident sau în cazul unei intervenții pentru adaptarea retelei în zona respectivă și este necesară plantarea unui stâlp nou;

- Pozarea cablurilor de alimentare a corpurilor de iluminat se face aparent.
- d) recomandarea intervențiilor necesare pentru asigurarea funcționării conform cerințelor și conform exigențelor de calitate.

Cale de rulare

Conform raportului de expertiză se recomandă **soluția tehnică 1 – Cale de rulare tramvai carosabilă inglobată în beton cu sina cu canal**

Rețea aeriană de contact

Conform raportului de expertiză, rețeaua de contact se va realiza cu înlocuirea în totalitate a elementelor rețelei de contact prin realizarea unei rețele noi compenate cu contragreutăți sau arcuri, susținută pe console din GRP sau traverse din cabluri de oțel cu întinzători arc la un capăt, fixatoare din GRP cu suspensie tip delta.

Conform raportului de expertiză, stâlpii utilizati pentru susținerea rețelei de contact se vor realiza conform variantei 1 recomandată – **stâlpi de metal montați pe fundație din beton prin intermediul buloanelor încastrate în fundație cu piuliță**.

5. Identificarea opțiunilor tehnico-economice și analiza detaliată a acestora

5.1. Soluții tehnice

Având în vedere obiectivele documentației și recomandările expertizelor tehnice au fost dezvoltate 2 soluții tehnice pentru modernizarea liniei de tramvai de pe B-dul Chisinau:

1. Soluția tehnică 1

- **Cale de rulare tramvai carosabilă inglobată în beton cu sina cu canal**
- **Rețea de contact de tramvai în varianta simplu compensat, cu stâlpi metalici montați pe fundație prin intermediul buloanelor.**

2. Soluția tehnică 2

- **Cale de rulare tramvai carosabilă inglobată în beton cu sina CF și contrasina**
- **Rețea de contact de tramvai în varianta simplu compensat, cu stâlpi metalici încastrăți în fundația de beton.**

a. Descrierea principalelor lucrări de intervenție

Pentru soluțiile tehnice 1 și 2 principalele lucrări de intervenție sunt:

- lucrări la linia de tramvai;
- lucrări la peroane;
- lucrări la rețeaua de contact;

Soluția tehnică 1

- **Cale de rulare tramvai carosabilă inglobată în beton cu sina cu canal**
- **Rețea de contact de tramvai în varianta simplu compensat, cu stâlpi metalici montați pe fundație prin intermediul buloanelor.**

Lucrări la linia de tramvai

I. Linia curentă

Lucrările de realizare a infrastructurii căii:

- ✓ Executarea săpăturii până la adâncimea de fundare
- ✓ Compactarea terenului de fundare
- ✓ Executarea zidurilor de separație – marca betonului C12/15
- ✓ Așternerea geotextilului pe fundul săpăturii
- ✓ Așternerea stratului de nisip – 5cm
- ✓ Așternere geogrila cu noduri rigide
- ✓ Așternerea primul strat de balast – 18cm
- ✓ Așternere geogrila cu noduri rigide
- ✓ Așternerea al doilea strat de balast – 18cm
- ✓ Turnarea stratului de AB22.4 – 6cm
- ✓ Pozarea ecranului de cauciuc de 1,5cm (după caz)

Lucrările de realizare a suprastructura căii:

- ✓ Pozarea retelei multitubulare care va tine cont de amplasamentul retelelor edilitare;
- ✓ Pozarea plasei sudate PC52 de $\phi 8 \times 100 \times 100$ mm
- ✓ Pozarea traverselor bibloc și calarea acestora
- ✓ Înglobarea traverselor bibloc din beton cu armatura vazută (prevazute cu sisteme de calare înglobate în bloc și sisteme de atenuare a zgomotelor și vibratiilor) în stratul 1 de beton de monolitizare având grosimea 22cm marca C30/37 (traverse pe care se va monta șina cu canal prin intermediul prinderilor directe protejate cu vaselină și folie PVC). Betonul se va turna până sub talpa sinei. Acest strat de beton se va arma cu plasă PC 52 $\Phi 8$ 100x100 pozată sub blocurile traverselor.
- ✓ Delimitarea sensurilor de circulație se va realiza cu polistiren extrudrat numai pentru zona betonată STRATUL1, STRATUL2 nu va avea rost de separație.
- ✓ Montarea amortizoarelor de zgomote și vibrații la inima sinei și sub talpa acesteia înainte de betonare.
- ✓ Turnarea stratului 2 de monolitizare în grosime de 12 cm marca C30/37 armat cu fibre de polipropilenă.
- ✓ Așternerea geocompozitului.
- ✓ MAS16 - 4 cm grosime;
- ✓ BAD22,4 - 5 cm grosime;
- ✓ Turnarea și închiderea rosturilor de la ciuperca sinei cu mastic de etanșare turnat deasupra amortizoarelor de zgomote și vibrații.
- ✓ Șină cu canal protejată prin grănduire și vopsire;

Lucrări la rețeaua de contact

Noua soluție de realizare a rețelei de contact de tramvai prevede compensarea firului de contact cu compensatori cu contragreutăți. Traversele vor fi din oțel inox (diam. 8mm), izolatorii din GRP, suspensia delta din minorok și fixatorii din GRP. Acolo unde este cazul se vor monta pe interiorul curbelor întinzătoare cu arc.

Rețeaua de contact se va realiza cu stâlpi metalici demontabili tip SMD, montați pe fundație prin intermediul buloanelor.

Stâlpii pentru susținerea rețelei de contact vor fi amplasați pe trotuare de-a lungul întregului traseu al liniei de tramvai. Proiectul va cuprinde demontarea stâlpilor vechi,

montarea stâlpilor noi, montarea suspensiei rețelei de contact precum și montarea firului de contact.

De asemenea se vor înlocui toate piesele speciale aferente retelei de contact.

Solutia tehnica 2

- Cale de rulare tramvai carosabilă inglobată în beton cu sina CF și contrasina
- Rețea de contact de tramvai în varianta simplu compensat, cu stâlpi metalici încastrăți în fundația de beton.

Lucrări la linia de tramvai

I. Linia curentă

Lucrările de realizare a infrastructurii căii:

- ✓ Executarea săpăturii până la adâncimea de fundare
- ✓ Compactarea terenului de fundare
- ✓ Executarea zidurilor de separație – marca betonului C12/15
- ✓ Așternerea geotextilului pe fundul săpăturii
- ✓ Așternerea stratului de nisip – 5cm
- ✓ Așternere geogrid cu noduri rigide
- ✓ Așternerea primul strat de balast – 18cm
- ✓ Așternere geogrid cu noduri rigide
- ✓ Așternerea al doilea strat de balast – 18cm
- ✓ Turnarea stratului de AB22.4 – 6cm
- ✓ Pozarea ecranului de cauciuc de 1,5cm (după caz)

Lucrările de realizare a suprastructura căii:

- ✓ Pozarea retelei multitubulare care va tine cont de amplasamentul retelelor edilitare;
- ✓ Pozarea plasei sudate PC52 de $\phi 8 \times 100 \times 100$ mm sub traverse
- ✓ Pozarea traverselor prefabricate din beton și calarea acestora
- ✓ Înglobarea traverselor din beton și a sistemelor de atenuare a zgomotelor și vibratiilor în stratul 1 de beton de monolitizare având grosimea 25cm marca C30/37 (traverse pe care se va monta sina CF cu contrasina prin intermediul prinderilor elastice prevazute cu casete de protecție). Betonul se va turna până sub talpa sinei.
- ✓ Delimitarea sensurilor de circulație se va realiza cu polistiren extrudrat numai pentru zona betonată STRATUL1, STRATUL2 nu va avea rost de separație.
- ✓ Montarea amortizoarelor de zgomite și vibrații la înima sinei și sub talpa acesteia înainte de betonare.
- ✓ Turnarea stratului 2 de monolitizare în grosime de 9 cm marca C30/37 armat cu fibre de polipropilenă.
- ✓ Așternerea geocompozitului.
- ✓ MAS16 - 4 cm grosime;
- ✓ BAD22,4 - 5 cm grosime;
- ✓ Turnarea și închiderea rosturilor de la ciuperca sinei cu mastic de etanșare turnat deasupra amortizoarelor de zgomite și vibrații.
- ✓ Sina CF cu contarsina protejată prin grunduire și vopsire;

Lucrări la rețeaua de contact

Noua soluție de realizare a rețelei de contact de tramvai prevede compensarea firului de contact cu compensatori cu contragreutăți. Traversele vor fi din oțel inox (diam. 8mm), izolatorii din GRP, suspensia delta din minorok și fixatorii din GRP. Acolo unde este cazul se vor monta pe interiorul curbelor întinzătoare cu arc.

Rețeaua de contact se va realiza cu stâlpi metalici încastrăți în fundația de beton.

Stâlpii pentru susținerea rețelei de contact vor fi amplasați pe trotuar de-a lungul întregului traseu al liniei de tramvai. Proiectul va cuprinde demontarea stâlpilor vechi, montarea stâlpilor noi, montarea suspensiei rețelei de contact precum și montarea firului de contact.

De asemenea se vor înlocui toate piesele speciale aferente retelei de contact.

In ambele solutii se vor realiza lucrari de demolare si refacere a peroanelor

Peroanele se vor amplasa astfel încat marginea exterioara a bordurilor peronului (marginea bordurii dinspre linia de tramvai) va fi la 1,36m față de axul fiecarui sens de circulație al tramvaiului.

Lungimea totală reiese din executarea urmatoarelor parti componente ale peronului: două alveole cu lungimea de 2m fiecare la extremitati (după caz), o zonă de imbarcare - debarcare călători cu lungimea de 40m, o rampe pentru persoane cu dizabilitati cu lungimea de 3m și zona trecerii de pietoni între 4,5 și 6m. Rampe pentru persoanele cu dizabilitati se va amplasa între zona de imbarcare – debarcare și trecerea de pietoni.

Latimea peroanelor va fi de 2m dacă sunt poziționate în zona carosabilă (dar în cazuri exceptionale pot avea minimum 1,80m). Astfel fundația se va executa din beton având latime egală cu latimea peronului și lungime egală cu lungimea peronului.

Cota de fundare se va proiecta tinând cont de urmatoarele reguli:

- Suprafata de imbarcare – debarcare va fi la +25cm față de cota N.S.S. (nivelul superior al sinei).

- Suprafata de imbarcare – debarcare din dreptul trecerii de pietoni va fi la cota N.S.S.

Structura peronului va fi următoarea:

- Platforma de pamant compactată
- Strat de balast 15 cm;
- Fundație beton C12/15 – 20-25 cm
- Acoperirea peronului se va executa din B.A.8 (strat de uzură cu grosimea de 5cm) pe întreaga suprafata a peronului.

Premergator turnării betonului se vor monta cameretele de tragere, canalizatia electrica, inclusiv priza de impamantare, fundatiile pentru adaposturile de călători, fundatiile borne de ocolire, fundatiile garduri protectie, fundatiile stalpi indicatori statie, fundatiile stalpi supraveghere video, etc.

Blocurile de beton se vor arma construcțiv la partea superioară (sub stratul de uzură) cu plasa de tip STNB cu diametru de 4 mm.

Peroanele se vor borda perimetral cu borduri din piatra naturală cu dimensiunile $(bxh)=20x25\text{cm}$ amplasate pe o fundație din beton simplu de clasa inferioară cu grosimea de circa 10 cm.

Unde sunt incertitudini cu privire la retelele subterane, de comun acord cu detinatorii acestora, se vor efectua sondaje pentru identificare. Trecerea la lucrarea de refacere a peroanelor se va face numai după finalizarea lucrarilor subterane din ampriza strazilor.

Acesorile constau în mobilierul stradal (elemente de tip CNS – componente ne structurale) și tin de siguranta calatorilor cu care se vor echipa peroanele:

- indicator de ocolire;
- borna luminoasa de ocolire;
- indicator de statie;
- cosuri de gunoi;
- placute de ghidare și avertizare pentru nevazatori;
- garduri de protectie;
- pe fiecare panou de gard catadioptri (o bucată pe panou);
- cate un stalp metalic pentru sistemul de supraveghere în fiecare alveola;
- cate două pergole (adaposturi pentru calatori) pe fiecare peron;

b. Descrierea dupa caz si a altor lucrari incluse in solutiile tehnice de interventie propuse

Nu este cazul

c. Analiza vulnerabilitatilor cauzate de factori de risc antropici si naturali inclusiv schimbari climatice ce pot afecta investitia

Având în vedere funcțiunea principală a amplasamentului nu avem probleme speciale legate de protecția mediului. În amplasament nu se desfășoară procese care să constituie surse de poluare a aerului, solului, subsolului, sau care să prelucreze/producă substanțe toxice sau periculoase.

Asigurarea utilităților, alimentare cu apa, canalizare, electricitate și gaze naturale, se face din rețelele publice. Apele pluviale sunt colectate parțial și evacuate în sistemul local de canalizare pluvială.

In cazul în care apar factori de risc meteo neprevazuti (ploi abundente de scurta durata, furtuni, etc.) se vor lua măsuri de protejare în timpul executiei lucrarilor si de oprire a acestora pana cand conditiile climatice vor permite reluarea lucrarilor.

Impactul asupra mediului, ca urmare a implementarii proiectului, va fi unul benefic.

d. Informatii privind posibile interferente cu monumente istorice/de arhitectura sau situri arheologice pe amplasament sau in zone invecinate

Nu există interferente cu monumentele istorice, lucrarea executându-se pe același amplasament.

e. Caracteristicile tehnice si parametrii specifici investitiei rezultate in urma realizarii lucrarilor de interventie

- categoria și clasa de importanță;
Clasa de importanță III.
- an/ani/perioade de construire pentru fiecare corp de construcție;

Anul punerii în funcțiune a liniilor de tramvai, a rețelei de contact și a instalațiilor aferente: linie de tramvai 1985, retea de contact 1982.

- suprafață construită;

Lungimea liniei de tramvai este de 0,825 kmcd, cu interax de 3m, ampriza liniei de tramvai fiind de 7m.

- suprafață construită desfășurată

Pentru linia de tramvai suprafața construită desfasurată - 6.084 mp;

- valoarea de inventar a construcției –
 - Valoare de inventar pentru linie de tramvai – 5.592,84lei
 - Valoare de inventar peroane – 42.255,90lei
 - Valoare de inventar pentru retea de contact – 15.351,54lei

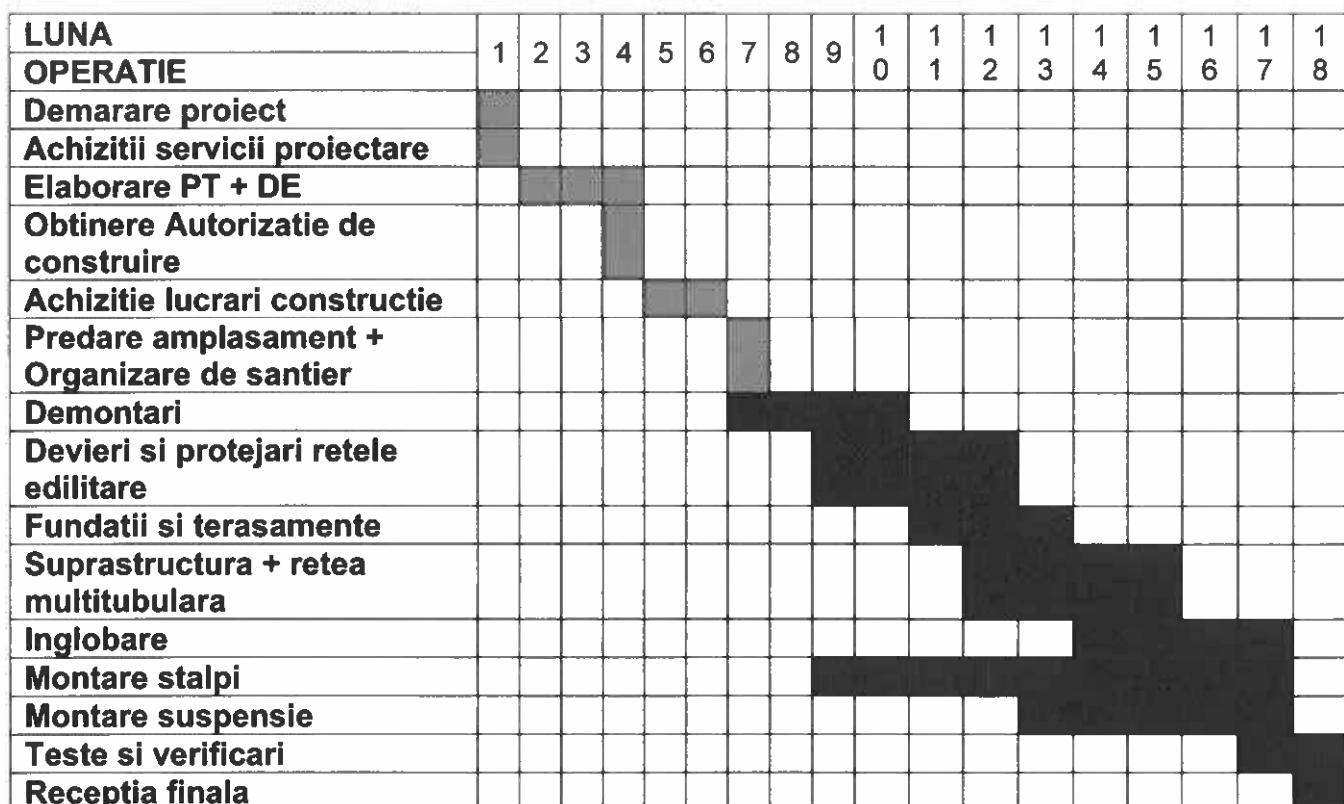
5.2 Necessarul de utilități rezultate, inclusiv estimări privind depășirea consumurilor inițiale de utilități și modul de asigurare a consumurilor suplimentare:

Nu sunt consumuri suplimentare fata de situația existentă.

5.3 Durata de realizare și etapele principale corelate cu datele prevăzute în graficul orientativ de realizare a investiției, detaliat pe etape principale

Durata de realizare a investiției în soluția 1 este de 18 luni (din care 12 luni durata de execuție)

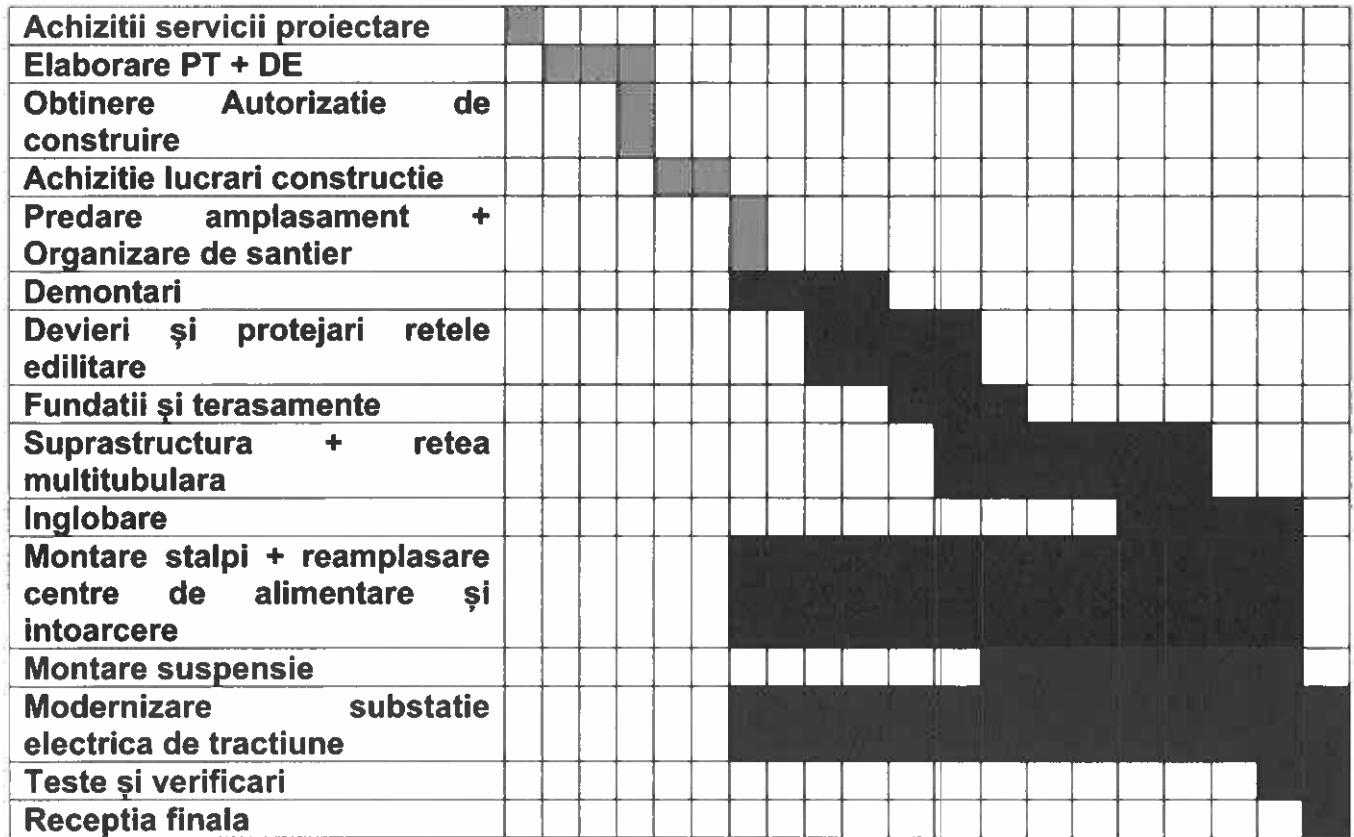
Grafic de realizare a Investiției



Durata de realizare a investiției în soluția 2 este de 20 luni (din care 14 luni durata de execuție)

Grafic de realizare a investiției în soluția 2





5.4 Costurile estimative ale investitiei:

În conformitate cu devizele generale pentru soluția tehnică 1 și soluția tehnică 2 – anexate la prezența documentație:

Solutia tehnică 1 – solutia adoptată

Indicatori:

- 0,825 km cale dubla – Cale de rulare tramvai carosabilă inglobată în beton cu sina cu canal

Total general (cu TVA) = 43.774.379 lei din care C+M (cu TVA) = 33.977.321 lei;
Total general (fără TVA) = 36.834.923 lei din care C+M (fara TVA) = 28.552.370 lei

LEI	Total Investiție	C+M
Total fără TVA	36.834.923	28.552.370
TVA	6.939.456	5.424.950
Total cu TVA	43.774.379	33.977.321

Soluția tehnică 2

Indicatori:

- 0,825 kmcd – Cale de rulare tramvai carosabilă înglobată în beton cu sina CF și contrasina;

Total general (cu TVA) = 45.797.782 lei din care C+M (cu TVA) = 35.600.072 lei
Total general (fără TVA) = 38.537.649 lei din care C+M (fara TVA) = 29.916.027 lei

5.5 Sustenabilitatea realizării investiției:

a) impactul social și cultural;

Prin existența unui număr suficient de tramvaie, crește atractivitatea transportului în comun și scade numărul de autoturisme din trafic. De asemenea prin delimitarea amprizei liniei de tramvai se realizează obținerea unei viteze medii de exploatare mai mare prin faptul că nu este posibilă pătrunderea autovehiculelor pe ampriza liniei de tramvai.

În cazul menținerii tipului de tramvai existent și o creștere a vitezei de exploatare cu 30% ca urmare a modernizării caii de rulare și a delimitării amprizei liniei de tramvai pe bdul Chisinau vom avea:

- creșterea fluxului de călători la ore de vârf cu circa:
 - 11,43%, respectiv cu 106 călători pe ora – pentru linia 14
 - 19,7%, respectiv cu 244 călători pe ora – pentru linia 36
 - 30,0%, respectiv cu 174 călători pe ora – pentru linia 46
- scăderea intervalului de succedare a tramvaielor, față de valorile actuale:
 - cu până la 10,3% pentru linia 14;
 - cu până la 16,5% pentru linia 36;
 - cu până la 23,1% pentru linia 46;
- creșterea numărului de curse efectuate de tramvaiele aflate pe traseu, cu:
 - aproximativ 11,43% pentru linia 14;
 - aproximativ 19,7% pentru linia 36;
 - aproximativ 30% pentru linia 46

o Asigurarea unei infrastructuri modernizate și pentru noile vagoane de tramvai de 36m. În cazul introducerii tramvaielor cu lungimea de 36m și o creștere a vitezei de exploatare cu 30% ca urmare a modernizării caii de rulare și a delimitării amprizei liniei de tramvai pe bdul Chisinau vom avea o creștere a fluxului de călători la orele de vârf:

- cu circa 34,8%, respectiv cu 323 călători pe ora – pentru linia 14;
- cu circa 44,8%, respectiv cu 555 călători pe ora – pentru linia 36;
- cu circa 57,3%, respectiv cu 332 călători pe ora – pentru linia 46;

Obiectivul general al proiectului de modernizare linie de tramvai este reducerea emisiilor de CO₂ și a congestiilor din trafic, creșterea cotei modale a utilizării transportului public și scurtarea timpului de călătorie pentru transportul public, toate acestea fără a înrăutăți condițiile de trafic. În plus, implementarea proiectului vizează sporirea numărului de călători cu tramvaiul, prin scurtarea timpului de călătorie ca urmare a creșterii vitezei comerciale.

Astfel, utilizarea extinsă a transportului electric pentru furnizarea serviciilor de transport public urban îndeplinește obiectivul definit de decarbonizare graduală a sectorului transport, în următoarele moduri:

- Producerea centralizată a energiei are loc în afara orașelor, reducând astfel numărul populației expuse la emisiile GES
- Vehiculele electrice nu eliberează pulberi la nivel scăzut aşa cum fac vehiculele private și autobuzele, acest lucru nu doar că îmbunătățește sănătatea publică dar reduce și obstacolele din calea transportului nemotorizat
- În general, vehiculele electrice din TP sunt percepute într-o lumină mai atrăgătoare decât echivalentul lor care funcționează pe bază de combustibili fosili, trecerea la

vehiculele electrice adesea dă măsura înlocuirii unui mijloc de transport cu mijloace mai durabile

Modernizarea liniei de tramvai ar avea ca rezultat o îmbunătățire semnificativă în ceea ce privește congestiile în zona metropolitană, conform studiului de trafic. Rezultatele reflectă o reducere a congestiilor, având în vedere că timpul de deplasare al vehiculelor scade semnificativ, precum și kilometrii parcursi per vehicul. Reducerea congestiei este explicată prin faptul că oamenii vor înlocui mijloacele private de transport cu transportul public în timpul orelor de vârf AM.

b) estimări privind forța de muncă ocupată prin realizarea investiției: în faza de realizare.

Consumurile estimate de forță de muncă necesare realizării lucrărilor de modernizare este dat de programul de calcul la evaluarea devizelor estimative ce stau la baza Devizului General. Acestea sunt extrase din normele de deviz agreate prin norme de consum specifice. Este necesar ca forța de muncă să fie calificată, dat fiind complexitatea lucrărilor ce urmează a fi executate.

În urma realizării investiției nu se vor genera locuri noi de munca în faza de operare.

c) impactul asupra factorilor de mediu, inclusiv impactul asupra biodiversității și a siturilor protejate, după caz.

Modernizarea liniei de tramvai va genera un nivelul de zgomote și vibrații mai mic ca urmare a soluțiilor luate prin proiect. Au fost introduse elemente de diminuare a zgomotelor și vibratiilor (amortizoare de zgomote și vibratii și ecrane de cauciuc) atât la inima sinei cat, sub talpa acesteia, precum și în infrastructura liniei de tramvai. Aceasta condiție fiind impusă și în certificatul de urbanism și recomandata în expertiza tehnică.

6. Optiunea tehnico-economică optimă, recomandată

6.1. Comparația soluțiilor propuse, din punct de vedere tehnic, economic, finanțiar, al sustenabilității și riscurilor

Soluțiile adoptate, în baza recomandărilor din cadrul expertizelor tehnice sunt:

Cale de rulare

Conform expertizei tehnice sunt prezentate două variante de reabilitare și anume:

Soluția tehnică 1

Infrastructura căii de rulare a tramvaiului următoarea configurație:

- geotextil peste platforma de pământ compactată cu rol principal de separație;
- executarea zidurilor de separație – marca betonului C12/15;
- nisip - 5 cm grosime;
- geogrilă cu noduri rigide cu rol de ranforsare;
- primul strat de balast cu grosimea de 18 cm;
- geogrilă cu noduri rigide cu rol de ranforsare;
- al doilea strat de balast cu grosimea de 18 cm;
- AB22,4 bază 50/70, 6 cm grosime;

Suprastructura căii de rulare va avea următoarea structură:

- MAS16 rul50/70, 4 cm grosime;
- BAD22,4 leg50/70, 5 cm grosime;
- geocompozit;

- beton de monolitizare C30/37, armat cu fibre de prolipropilenă, 12 cm grosime;
- beton de monolitizare C30/37, armat cu plasa PC52 100 x 100 x 8, 22 cm grosime;
- șină cu canal complet echipată cu sistemul de izolare și amortizare zgomote și vibrații;
- traverse bibloc și sistem de calare inglobat în bibloc
- sistem de izolare și amortizare zgomote și vibrații

Echiparea suprastructurii liniei de tramvai va cuprinde și retea multitubulara.

Soluția tehnică 2

Infrastructura căii de rulare a tramvaiului următoarea configurație:

- geotextil peste platforma de pământ compactată cu rol principal de separație;
- executarea zidurilor de separație – marca betonului C12/15;
- nisip - 5 cm grosime;
- geogrilă cu noduri rigide cu rol de ranforsare;
- primul strat de balast cu grosimea de 18 cm;
- geogrilă cu noduri rigide cu rol de ranforsare;
- al doilea strat de balast cu grosimea de 18 cm;
- AB22,4 bază 50/70, 6 cm grosime;

Suprastructura căii de rulare va avea următoarea structură:

- MAS16 rul50/70, 4 cm grosime;
- BAD22,4 leg50/70, 5 cm grosime;
- geocompozit;
- beton de monolitizare C30/37, armat cu fibre de prolipropilenă, 9 cm grosime;
- beton de monolitizare C30/37, armat cu plasa PC52 100 x 100 x 8, 25 cm grosime;
- șină tip CF cu contrasina complet echipată cu sistemul de izolare și amortizare zgomote și vibrații;
- traverse din beton precomprimat
- sistem de izolare și amortizare zgomote și vibrații

Echiparea suprastructurii liniei de tramvai va cuprinde și retea multitubulara.

Conform expertizei tehnice prin comparatia celor 2 solutii tehnice din punct de vedere cantitativ și calitativ a rezultat ca solutia 1 este mai performanta decat solutia 2.

Avantajele soluției tehnice 1 sunt în primul rând de natură economică, în sensul obținerii unor costuri reduse de execuție cât și o durată mai mică de realizare.

Soluția tehnică 2 presupune un efort financiar mai mare și o durată de execuție mai mare.

Rețea aeriană de contact

Rețeaua de contact de tramvai se va realiza în varianta simplu compensat, cu compensarea firului de contact cu contragreutăți. Traversele vor fi din oțel inox (diam. 8mm), izolatorii din GRP, suspensia delta din minorok și fixatorii și console din GRP. Pe interiorul curbelor se vor monta întinzătoare cu arc.

Sustinerea retelei de contact de tramvai se va realiza în doua variante conform expertizei tehnice:

- Varianta 1 cu stâlpi metalici montați pe fundație prin intermediul buloanelor.
- Varianta 2 cu stâlpi metalici încastrăți în fundația de beton.

Stâlpii de susținere ai retelei de contact sunt stalpi de folosinta în comun, metalici din trei tronsoane avand capacitatea portanta 8, 10 sau 12 tfm functie de solicitările la care sunt supusi, prevazuti cu capace la partea superioara. Fundatiile stalpilor liniei de contact vor fi realizate din beton armat monolit în care se vor lasa goluri pentru cabluri.

Pentru varianta 1 din expertiza avantajele și dezavantajele sunt urmatoarele:

Avantaje

- Permite relocarea cu usurinta a stalpului în cazul de accident sau în cazul unei interventii;
- Costul de material metalic este mai mic, deci și costul stalpului poate să fie mai mic

Dezavantaje

- Durata mai mare de executie în comparatie cu varianta 2

Pentru varianta 2 din expertiza avantajele și dezavantajele sunt urmatoarele:

Avantaje

- Utilizarea stalpilor incastrati în fundatie presupune un cost scazut în faza de constructie și o durata de executie mai mica;

Dezavantaje

- Stalpii incastrati nu pot fi relocati în cazul de accident sau în cazul unei interventii pentru adaptarea retelei în zona respectiva va fi nevoie de un stalp nou;

Tinand cont de variantele analizate mai sus, proiectantul a analizat două solutii de realizare a infrastructurii liniei de tramvai și anume:

1. Soluția tehnica 1

- Cale de rulare tramvai carosabilă inglobată în beton cu sina cu canal
- Rețea de contact de tramvai în varianta simplu compensat, cu stâlpi metalici montați pe fundație prin intermediul buloanelor.

2. Soluția tehnica 2

- Cale de rulare tramvai carosabilă inglobată în beton cu sina CF și contrasina
- Rețea de contact de tramvai în varianta simplu compensat, cu stâlpi metalici încastrați în fundația de beton.

Dintre cele două solutii proiectantul a optat pentru Solutia tehnica 1

Avantajele soluției tehnice 1 sunt în primul rând de natură economică, în sensul obținerii unor costuri reduse de execuție, cât și o durată mai mică de realizare.

Durata de viață pentru soluția tehnica 1 este de cca 25 ani.

6.2. Selectarea și justificarea soluției optime, recomandate

Comparând cele două soluții tehnice rezultă că **SOLUȚIA TEHNICĂ 1** este **RECOMANDATĂ** deoarece:

- Soluția tehnică 1 se realizează cu un efort finanțiar mai mic și o durată de execuție mai mică față de soluția tehnică 2
- Costurile pentru realizarea soluției 2 sunt mai mari față de soluția 1;
- Stalpi metalici montați pe buloane permit relocarea cu usurință a stalpului în cazul de accident sau în cazul unei interventii iar stalpii incastrati (varianta 2) nu pot fi relocati în cazul de accident sau în cazul unei interventii

Soluția tehnică 1 recomandată de proiectant înglobează soluțiile tehnice recomandate prin expertize pentru calea de rulare, retea de contact, stalpi de susținere ai retelei de contact.

6.3. Principalii indicatori tehnico-economiți aferenți investiției:

a) indicatori maximali, respectiv valoarea totală a obiectivului de investiții, exprimată în lei, cu TVA și, respectiv, fără TVA, din care construcții-montaj (C+M), în conformitate cu devizul general;

Valoarea totală a investiției:

Total general (cu TVA) = 43.774.379 lei din care C+M (cu TVA) = 33.977.321 lei;
Total general (fără TVA) = 36.834.923 lei din care C+M (fără TVA) = 28.552.370 lei

b) indicatori minimali

Indicatori minimali, respectiv indicatori de performanță - elemente fizice/capacități fizice care să indice atingerea ţintei obiectivului de investiții - și, după caz, calitativi, în conformitate cu standardele, normativele și reglementările tehnice în vigoare

- **0,825 km cale dubla – Cale de rulare tramvai carosabilă înglobată în beton cu sina cu canal**

c) indicatori financiari, socioeconomi, de impact, de rezultat/operare

Indicatori de rezultat:

- **0,825 km cale dubla – Cale de rulare tramvai carosabilă înglobată în beton cu sina cu canal**

Impactul estimat al realizării proiectului, din punct de vedere socio-economic este:

- asigurarea unui nivel adecvat al calității serviciilor de transport public pe traseul liniei de tramvai pe B-dul Chisinau;
- Creșterea nivelului calității aerului ca urmare a reducerii emisiilor GES;

d) durata estimată de execuție a obiectivului de investiții, exprimată în luni.

Durata estimată de execuție a investiției este de 12 de luni - soluția tehnică 1.

6.4. Prezentarea modului în care se asigură conformarea cu reglementările specifice funcțiunii preconizate din punctul de vedere al asigurării tuturor cerințelor fundamentale aplicabile construcției, conform gradului de detaliere al propunerilor tehnice;

Standarde și normative aplicabile prezentului proiect:

- I-7/2011 - Normativ pentru proiectarea și executarea instalațiilor electrice cu tensiuni până la 1000V c.a.
- NTE 007/2008 – Normativ privind proiectarea și execuția rețelelor de cabluri.
- PE – 116/94 Normativ de incercări și măsurători la echipament și instalații electrice;

- NP 061 – 02 - Normativ pentru proiectarea și executarea sistemelor de iluminat artificial din clădiri
- ID37 – 1978 – Normativ pentru proiectarea și executarea retelelor de contact și de alimentare în curenț continuu pentru tramvaie și troleibuze;
- SR EN 50122-1 – Instalații fixe. Măsuri de protecție referitoare la securitatea electrică și la legarea la pămînt.
- EN 50119 - Aplicații feroviare. Instalații fixe. Tracțiune electrică – linia aeriană de contact
- Legea 319/2006 – Legea securității și sănătății muncii;
- STAS – 2612/87 – Protecție împotriva electrocutărilor – limite admisibile;
- C- 56-2002 – Normativ pentru verificarea calității și receptia lucrărilor de construcții și instalații aferente
- Legea nr. 10/1995, privind calitatea în construcții, cu modificările și completările ulterioare;
- Legea nr. 50/1991 privind autorizarea executării lucrărilor de construcții, cu modificările și completările ulterioare;
- Legea nr. 107/1996 legea apelor, modificată și completată prin Legea nr. 310/2004, cu modificările și completările ulterioare;
- Legea nr. 177/2015 pentru modificarea și completarea Legii nr. 10/1995 privind calitatea în construcții;
- Legea nr. 211/2011 privind regimul deșeurilor, cu modificările și completările ulterioare;
- Legea nr. 319/2006 a securității și sănătății în muncă, cu modificările și completările ulterioare;
- Legea nr. 307/2006 privind apărarea împotriva incendiilor, cu modificările și completările ulterioare;
- Legea nr. 99/2016 privind achizițiile sectoriale;
- H.G. nr. 394/2016 pentru aprobarea Normelor metodologice de aplicare a prevederilor referitoare la atribuirea contractului sectorial/acordului-cadru din Legea nr. 99/2016 privind achizițiile sectoriale cu modificările și completările ulterioare;
- H.G. nr. 925/1995 pentru aprobarea Regulamentului de verificare și expertizare tehnică de calitate a proiectelor, a execuției lucrărilor și a construcțiilor;
- H.G. nr. 766/1997 pentru aprobarea unor regulamente privind calitatea în construcții, cu modificările și completările ulterioare;
- H.G. nr. 668/2017 privind stabilirea condițiilor pentru comercializarea produselor pentru construcții;
- H.G. nr. 907/2016 privind etapele de elaborare și conținutul - cadru al documentațiilor tehnico-economice aferente obiectivelor/proiectelor de investiții finanțate din fonduri publice, cu modificările și completările ulterioare;
- O.U.G. nr. 195/2005 privind protecția mediului, cu modificările și completările ulterioare;
- H.G. nr. 856/2002 - privind evidența gestiunii deșeurilor și pentru aprobarea listei cuprinzând deșeurile, inclusiv deșeurile periculoase, cu modificările și completările ulterioare;
- H.G. nr. 971/2006 privind cerințele minime pentru semnalizarea de securitate și/sau sănătate la locul de muncă, cu modificările și completările ulterioare;
- H.G. nr. 2139/2004 pentru aprobarea Catalogului privind clasificarea și duratele normale de funcționare a mijloacelor fixe, cu modificările și completările ulterioare;
- C56/1985 - Normativ pentru verificarea calității și receptia lucrărilor de construcții și instalații aferente (sau echivalent);
- Normativul P 100-1/2006 - Cod de proiectare seismică - Partea I - Prevederi de proiectare pentru clădiri, elaborat de UTCB și aprobat de MDPL;

- P 100-3/2008 - Cod de proiectare seismică - Partea a III-a - Prevederi pentru evaluarea seismică a clădirilor existente privind codul de evaluare seismică, elaborat de UTCB și aprobat de MDLPL;
 - Normativul CR6-2013 privind Codul de proiectare pentru clădiri din zidărie, elaborat de UTCB și aprobat de MDLPL.
 - SR 10009/2017- Acustică. Limite admisibile ale nivelului de zgomot din mediul ambiant (sau echivalent);
 - SR EN 60721-2-1:2014 - Clasificarea condițiilor de mediu. Partea 2. Condiții de mediu prezente în natură. Temperatură și umiditate;
 - DIN 4150-1 „Vibrațiile în construcții – Pre-determinarea mărimilor oscilației”, iunie 2001 (sau echivalent);
 - DIN 4150-2 „Vibrațiile în construcții – Efecte asupra oamenilor și clădirilor”, iunie 1999 (sau echivalent);
 - DIN 45669-1 „Măsurătorile imisiilor de vibrații – măsurarea oscilațiilor; cerințe, verificare”, iunie 1995 (sau echivalent);
 - DIN 45669-2 „Măsurătorile imisiilor de vibrații – Procedura de măsurare”, iunie 2005 (sau echivalent);
 - SR EN 60721-2-1:2014 - Clasificarea condițiilor de mediu. Partea 2. Condiții de mediu prezente în natură. Temperatură și umiditate;
 - SR 10009:2017- Acustica. Limite admisibile ale nivelului de zgomot din mediul ambiant (sau echivalent);
 - SR 13342:1996 - Transport public urban de călători. Parametri tehnici (sau echivalent);
 - SR 13353-1:1996 - Transport public urban de călători. Calea de rulare a tramvaielor. Clasificare și condiții tehnice generale (sau echivalent);
 - SR 13353-2:1997 - Transport public urban de călători. Calea de rulare a tramvaielor. Partea 2: Prescripții privind elementele geometrice (sau echivalent);
 - SR 13353-3:1997 - Transport public urban de călători. Calea de rulare a tramvaielor. Partea 3: Prescripții generale de proiectare privind infrastructura (sau echivalent);
 - SR 13353-4:2013 - Transport public urban de călători. Calea de rulare a tramvaielor. Partea 4: Cerințe generale de proiectare privind suprastructura (sau echivalent);
 - SR 13353-6:1997 - Transport public urban de călători. Calea de rulare a tramvaielor. Prescripții generale privind aparatul de cale (sau echivalent);

6.5. Nominalizarea surselor de finanțare a investiției publice, ca urmare a analizei financiare și economice: fonduri proprii, credite bancare, alocații de la bugetul de stat/bugetul local, credite externe garantate sau contractate de stat, fonduri externe nerambursabile, alte surse legal constituite.

Fondurile necesare investiției vor fi accesate din fonduri publice.

Valoarea totală a investiției este de 43.774.379 lei cu TVA, din care TVA 6.939.456 lei

7. Urbanism, acorduri și avize conforme

7.1 Certificatul de urbanism

Certificat de urbanism nr. 257R/3206 / 05.04.2022 emis de Primăria Municipiului București titular al certificatului de urbanism PMB, în scopul elaborării documentației pentru autorizarea executării lucrărilor de construcții privind "REABILITARE SISTEM RUTIER PE BULEVARDUL CHISINAU"

7.2. Studiu topografic

Conform planșelor de situație anexate.

7.3. Extras de carte funciară

- B-dul Chișinău între Șoseaua Pantelimon și B-dul Basarabia – Carte Funciară nr. 241736;

7.4. Avize privind asigurarea utilităților, în cazul suplimentării capacitații existente

Nu este cazul. Nu sunt suplimentări ale capacitaților existente.

7.5. Actul administrativ al autorității competente pentru protecția mediului

Conform Anexa 1

7.6. Avize, acorduri și studii specifice

Conform Anexa 1

Şef B.P.I.,
Gabriela Titu

Şef proiect,

Mădălin Răducanu

Întocmit,

Linii de tramvai

Mădălin Răducanu

Laurențiu Mirea

Rețea de contact

Gabriela Titu

Mircea Alexe

Avize și acorduri

Cristina Rosu

Florentin Mehedinți

Mariana Ruse

ROMÂNIA
MINISTERUL JUSTIȚIEI



OFICIAL NATIONAL AL REGISTRULUI COMERȚULUI
OFICIAL REGISTRULUI COMERȚULUI
DE PE LÂNGA TRIBUNALUL BUCUREȘTI

CERTIFICAT DE ÎNREGISTRARE

Firma: SOCIETATEA DE TRANSPORT BUCURESTI S.R.L.

Sediul social: București, Sectorul 1, B-dul Dimitrie GOLESCU, Nr. 1.

Activitatea principală: 4931 - Transporturi urbane și suburbane și metropolitane de călători

Cont. Unit de înregistrare: 1589886

data de înregistrare: 09.12.1992

Identifier unic la Nivel European (EUID): ROONRCJ40/46/1991

Nr. de ordine în registrul comerțului: J40/46/15.01.1991

Data eliberării: 12.09.2018

DIRECTOR,

Ştefania CĂPĂDUA

Seja. B Nr. 3501301



PRIMĂRIA MUNICIPIULUI BUCUREŞTI

Primar General

ÎMPUTERNICIRE

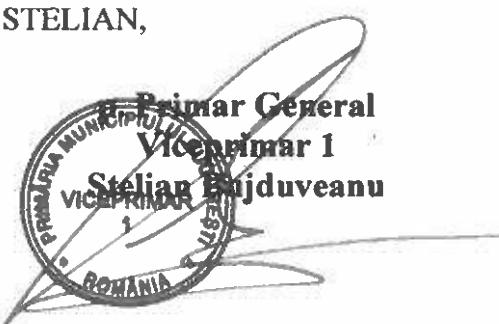
MUNICIPIUL BUCUREŞTI cu sediul în Bucureşti, bd. Regina Elisabeta nr. 47, sector 5 cod fiscal 4267117, prin reprezentant legal Primar General al Municipiului Bucureşti – domnul Nicușor DAN, în calitate de Achizitor al celor 100 de tramvaie IMPERIO METROPOLITAN (conform contract de furnizare 66/11.05.2021), în conformitate cu comanda nr. 15169/03.11.2021 semnată de Primarul General pentru întocmirea documentațiilor tehnico-economice conform HG nr.907/2016 și cu prevederile Contractului de delegare a gestiunii serviciului public de transport local de călători nr.7/2021, împuternicește cu puteri depline **SOCIETATEA DE TRANSPORT BUCUREŞTI STB S.A.** cu sediul în Bucureşti, bd. Dinicu Golescu nr. 1 sector 1, înregistrată la Registrul Comerțului sub nr. J40/46/1991, cod fiscal 1589886, în calitate de proiectant, să obțină avizele și acordurile conform certificatelor de urbanism aferente obiectivelor de investitii publice.

În baza prezentei împuterniciri, STB SA va îndeplini toate formalitățile necesare pentru obținerea avizelor și acordurilor conform Certificatelor de Urbanism, respectiv va putea să depună documentele necesare și să efectueze plăți în numele subscrisei aferente avizelor și acordurilor.

S.T.B. S.A. este în drept să delege atribuțiile aferente acestei activități personalului propriu, sau altor persoane juridice specializate în domeniu. Acest din urmă demers nu poate genera obligații financiare în sarcina Municipiului Bucureşti.

Prezenta împuternicire nu este transmisibilă și este valabilă până la revocarea sa expresă.

Conform DPG nr. 568/08.03.2022 privind delegarea unor atribuții domnului viceprimar BUJDUVEANU STELIAN,



DIRECȚIA JURIDIC

Director executiv

Adrian IORDACHE

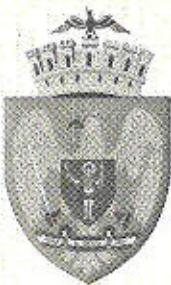


DIRECȚIA TRANSPORTURI

Director executiv

Mihai TEODORESCU





PRIMĂRIA MUNICIPIULUI BUCUREȘTI

Primar General

CERTIFICAT DE URBANISM

Nr. 257/R/3206 din 05.04.2022

În scopul: elaborării documentației pentru autorizarea executării lucrărilor de construcții privind "REABILITARE SISTEM RUTIER PE BD. CHIȘINĂU" Sectorul 3

Ca urmare a cererii nr.3206/14.03.2022, adresate de **PRIMĂRIA MUNICIPIULUI BUCUREȘTI** – prin dl. DIRECTOR TEODORESCU MIHAI reprezentant al **DIRECȚIEI TRANSPORTURI** cu domiciliul/sediul în județul, municipiu/orașul/comuna București, satul , sectorul 5, cod poștal b-dul Regina Elisabeta, nr. 47, bl. , sc. , et. , ap. , înregistrată cu CRM 17315/08.03.2022, și la DU cu nr. 1036 din 14.03.2022,

pentru imobilul - teren și/sau construcții, situat în județul municipiu/orașul/comuna București, bd. Chișinău, Sectorul 3 , cod poștal , sau identificat conform planurilor de situație anexate,

în conformitate cu prevederile Legii nr. 50/1991 privind autorizarea executării lucrărilor de construcții, republicata, cu modificările și completările ulterioare,

SE CERTIFICA:

1. REGIMUL JURIDIC: Terenul se află în intravilanul Municipiului București; domeniul public în administrarea Administrației Străzilor, CLS 3.

2. REGIMUL ECONOMIC: REABILITARE SISTEM RUTIER PE BD. CHIȘINĂU, Sectorul 3 .

3. REGIMUL TEHNIC: În temeiul reglementării documentației de urbanism faza PUG , aprobat cu Hotărârea Consiliului General al Municipiului București nr. 269/2000 prelungit cu HCGMB nr. 232/2012, 224/2015, nr. 877/12.12.2018; se poate elabura documentația pentru autorizarea executării lucrărilor de construcții privind REABILITARE SISTEM RUTIER PE BD. CHIȘINĂU, Sectorul 3.

Prezenta lucrare face parte din programul Primariei Municipiului Bucuresti de modernizare a infrastructurii , în scopul cresterii calitatii mediului și a indicilor de calitate ai vietii a locuitorilor Capitalei prin asigurarea condițiilor de introducere în circulație a tramvaielor moderne.

Lucrarea propusă se va realiza în conformitate cu Memoriu tehnic întocmit de STB SA - BIROUL PROIECTARE INFRASTRUCTURĂ, pentru care proiectantul, verificatorul, executantul și beneficiarul răspund pentru exactitatea și veridicitatea datelor și înscrisurilor cuprinse în acesta, rămânând direct răspunzători de respectarea normelor tehnice și legislației în vigoare, autoritatea emitentă nefiind responsabilă în acest sens.

În cadrul obiectivului se vor moderniza următoarele sisteme:

1. Linia de tramvai ,
2. Peroane,
3. Rețea de contact.

Necesitatea și oportunitatea lucrării este impusă de starea tehnică a liniei de tramvai, a aparatelor de cale, a curbelor de legătură care necesită intervenții frecvente în vederea reparatiilor și a remedierii avariilor. Principalele deficiențe ale liniei sunt:

1. uzuri ale profilului şinei în zona ciupercii și a jgheabului de rulare;
2. deteriorarea prin rupere a prinderilor şinei pe plăcile de bază, imposibilitatea fixării şinei și imposibilitatea menținerii ecartamentului în toleranțele admisibile;
3. tasarea neuniformă a infrastructurii și suprastructurii care produce denivelări ale liniei, chiar praguri pe alocuri;
4. schimbarea geometriei liniilor abătute, ca urmare a repetatelor intervenții în cale pentru remedierea diverselor avari (rupturi și înlocuiri de şine);

-lucrările se vor executa pe baza unor ridicari topografice,

-se vor realiza foraje geotehnice în vederea elaborării studiului geotehnic.

În cazul în care va fi necesar să se execute devieri și/sau protejare a rețelelor edilitare existente, întâlnite în săpătură, și afectate de lucrare, se va realiza numai cu acordul deținătorilor de rețele în cauză. În caz contrar prezentul certificat își pierde valabilitatea.

Autorizația de Construire se va elibera **"la solicitarea titularului unui drept real asupra imobilului- teren și/ sau construcții"** în conformitate cu prevederile Legii nr. 50/1991 cu modificările și completările ulterioare, art. 1 (alin. 1) și a Legii nr. 273/2017 art.1 , pct. 5.

Se vor respecta prevederile Legii nr. 170 din 29 iunie 2015 privind aprobarea Ordonanței de urgență a Guvernului nr. 89/2014 pentru modificarea și completarea unor acte normative în domeniul managementului situațiilor de urgență și al apărării împotriva incendiilor «Art. 30. - (1) „Începerea lucrărilor de execuție la construcții și amenajări noi, de modificare a celor existente și/sau schimbarea destinației acestora, precum și punerea lor în funcțiune se fac numai după obținerea avizului sau autorizației de securitate la incendiu, după caz.”

Circulația auto și pietonală se va realiza conform avizului de circulație – PMB și avizului Brigăzii de Poliție Rutieră. Lucrările se vor executa etapizat și tronsonat fără întreruperea circulației pietonale.

Se vor respecta prevederile HGR nr. 907/29.11.2016, privind etapele de elaborare și conținutul-cadru al documentațiilor tehnico-economice aferente obiectivelor/proiectelor de investiții finanțate din fonduri publice.

Proiectul va fi verificat de către un verificator atestat MLPTL, la exigentele de performanță și se va obține avizul Inspectoratului de stat în Construcții.

Conform **H.G. 490/11.05.2011**, publicat în Monitorul Oficial, Partea I nr. 361 din 24.05.2011 privind completarea Regulamentului general de urbanism aprobat prin Hotărarea Guvernului nr. 525/1996 art. 28 alinatelor (3) și (4) se vor respecta următoarele:

(3) În vederea păstrării caracterului specific al spațiului urban din intravilanul localităților se interzice montarea supraterană, pe domeniul public, a echipamentelor tehnice care fac parte din sistemele de alimentare cu apă, energie electrică, termoficare, telecomunicații, transport în comun, a automatelor pentru semnalizare rutieră și altele de această natură.

(4) Montarea echipamentelor tehnice prevăzute la alin. (3), se execută în varianta de amplasare subterană ori, după caz, în incinte sau în nișele construcțiilor, cu acordul prealabil al proprietarilor incintelor/construcțiilor și fără afectarea circulației publice."

Adâncimea de pozare în trotuar a cablurilor electrice este de 0,8-1,20m și de 1,20-1,50m la traversări de drumuri.

La cererea avizelor de utilități pentru întocmirea planului de coordonare veți solicita tuturor regiilor date cu privire la eventuale prevederi de extinderi, modernizări sau reparații de rețele pe tronsonul de stradă afectat de lucrarea d-tră; în cazul unui răspuns afirmativ lucrările se vor executa concomitent, urmând ca în cadrul investițiilor respective să fie prevăzută, după caz, refacerea integrală a carosabilului pe tronsonul afectat.

Este necesară obținerea avizului primarului sectorului 3 .

Pentru faza de autorizare se va anexa Contractul de refacere a pavajelor.

La faza de autorizare se va prezenta un contract, încheiat cu un prestator autorizat pentru transportul și depozitarea resturilor rezultate în urma lucrărilor pentru lucrările aflate în garanție.

Mentionăm că termenul de neintervenție în zona rețelei executate este de 5 ani.

Prescripțiile tehnice privitoare la condițiile de execuție și reparație ale lucrărilor, termenele de începere și de finalizare ale acestora sunt specificate în autorizația de construire.

Se vor respecta toate normele tehnice și legislația în vigoare.

Prezentul Certificat de Urbanism poate fi utilizat în scopul elaborării documentației pentru autorizarea executării lucrarilor de construcții privind: " REABILITARE SISTEM RUTIER PE BD. CHIȘINĂU, Sectorul 3" potrivit planului de situație sc. 1:500 anexat, din care:

- lucrări definitive: realizarea lucrarilor propuse, cu refacerea terenului în forma inițială;
- lucrări provizorii: amplasare panouri temporare de informare/publicitate,
- organizare de sănzier.

**CERTIFICATUL DE URBANISM NU ȚINE LOC DE AUTORIZAȚIE DE CONSTRUIRE/DESFIINȚARE
ȘI NU CONFERĂ DREPTUL DE A EXECUȚA LUCRĂRI DE CONSTRUCȚII.**

4. OBLIGAȚII ALE TITULARULUI CERTIFICATULUI DE URBANISM:

În scopul elaborării documentației pentru autorizarea executării lucrarilor de construcții - de construire/de desființare - solicitantul se va adresa autoritatii competente pentru protecția mediului:

Agenția pentru Protecția Mediului București, Aleea lacul Morii nr. 1 cod poștal 060841, sector 6

În aplicarea Directivei Consiliului 85/337/CEE (Directiva EIA) privind evaluarea efectelor anumitor proiecte publice și private asupra mediului, modificata prin Directiva Consiliului 97/11/CE si prin Directiva Consiliului si Parlamentului European 2003/35/CE privind participarea publicului la elaborarea anumitor planuri și programe în legătură cu mediul și modificarea, cu privire la participarea publicului și accesul la justiție, a Directivei 85/337/CEE și a Directivei 96/61/CE, prin certificatul de urbanism se comunică solicitantului obligația de a contacta autoritatea teritorială de mediu pentru ca aceasta să analizeze și să decidă, după caz, încadrarea/neîncadrarea proiectului investiției publice/private în lista proiectelor supuse evaluării impactului asupra mediului.

În aplicarea prevederilor Directivei Consiliului 85/337/CEE, procedura de emitere a acordului de mediu se desfășoară după emiterea certificatului de urbanism, anterior depunerii documentației pentru autorizarea executării lucrarilor de construcții la autoritatea administrației publice competente.

În vederea satisfacerii cerințelor cu privire la procedura de emitere a acordului de mediu, autoritatea competenta pentru protecția mediului stabilește mecanismul asigurării consultării publice, centralizării opțiunilor publicului și al formulării unui punct de vedere oficial cu privire la realizarea investiției în acord cu rezultatele consultării publice.

În aceste condiții:

După primirea prezentului certificat de urbanism, titularul are obligația de a se prezenta la autoritatea competenta pentru protecția mediului în vederea evaluării inițiale a investiției și stabilirii necesității evaluării efectelor acesteia asupra mediului. În urma evaluării inițiale a investiției se va emite actul administrativ al autorității competente pentru protecția mediului.

În situația în care autoritatea competenta pentru protecția mediului stabilește necesitatea evaluării efectelor investiției asupra mediului, solicitantul are obligația de a notifica acest fapt autoritatii administrației publice competente cu privire la menținerea cererii pentru autorizarea executării lucrărilor de construcții.

În situația în care, după emiterea certificatului de urbanism ori pe parcursul derulării procedurii de evaluare a efectelor investiției asupra mediului, solicitantul renunță la intenția de realizare a investiției, acesta are obligația de a notifica acest fapt autoritatii administrației publice competente.

5. CEREREA DE EMITERE A AUTORIZATIEI DE CONSTRUIRE/DESFINTARE VA FI INSOTITA DE URMATOARELE DOCUMENTE:

a) certificatul de urbanism(copie);

b) dovada titlului asupra imobilului, teren și/sau construcții, sau, după caz, extrasul de plan cadastral actualizat la zi și extrasul de carte funciară de informare actualizat la zi, în cazul în care legea nu dispune altfel (copie legalizată);

c) documentația tehnică - D.T., după caz(2 exemplare originale):

[x] D.T.A.C.

[x] D.T.O.E.

[] D.T.A.D

d) avizele și acordurile stabilite prin certificatul de urbanism:

d.1) avize și acorduri privind utilitățile urbane și infrastructura(copie):

d.1) avize și acorduri privind utilitățile urbane și infrastructură:

- avizele: Compania Municipală Termoenergetica București SA.; APA NOVA ; DISTRIGAZ SUD REȚELE ; TELEKOM.; STB SA, E-DISTRIBUȚIE MUNTEANIA; COMANIA MUNICIPALĂ ILUMINAT PUBLIC BUCUREȘTI SA; NETCITY – TELECOM .

Altele:

- acord ADP sector 3,
- acord Administrația Străzilor,
- aviz Comisia de Coordonare Lucrări Edilitare-PMB,
- aviz Comisia Tehnică de Circulație-PMB,
- aviz CTE – STB ;
- aviz CTE – PMB.
- aviz METROREX.

d.2) avize și acorduri privind:

- aviz Brigada de Poliție Rutieră

d.3) avize/acorduri specifice ale administrației publice centrale și/sau ale serviciilor descentralizate ale acestora(copie):

d.4) studii de specialitate(1exemplar original):

- studiu geotehnic.

e) punctul de vedere/actul administrativ al autorității competente pentru protecția mediului(copie);

f) dovada privind achitarea taxelor legale.(copie): taxă A.C.

Prezentul certificat de urbanism are valabilitatea de 24 luni de la data emiterii.

**PRIMAR GENERAL AL
MUNICIPIULUI BUCUREȘTI,**

Nicușor DAN



SECRETAR GENERAL,


Georgiana ZAMFIR

ARHITECT ŞEF
Arh. Adrian BOLD



Achitat taxa de: scutit de plata taxei conform Legii nr.227/2015, Cod Fiscal art. 476 lit f
Prezentul certificat de urbanism a fost transmis solicitantului direct/prin posta la data de
Întocmit: Valentina IONESCU



ANEXA NR. 1

CENTRALIZATOR AVIZE

“REABILITARE SISTEM RUTIER PE BULEVARDUL CHISINAU”

NR. CRT.	AVIZ	NR. IEŞIRE PMB	NR. INTRARE EDILI	NR. PRIMIRE AVIZ
1	2	3	4	5
1	CERTIFICAT DE URBANISM	257R/3206 / 05.04.2022		
2	AVIZUL COMISIEI TEHNICE DE CIRCULATIE			
3	AVIZ COMISIA DE COORDONARE LUCRARI EDILITARE			
4	AVIZ BRIGADA DE POLIȚIE RUTIERA			
5	ACORD ADMINISTRAȚIA STRĂZILOR			
6	AVIZ AGENTIA PENTRU PROTECTIA MEDIU BUCURESTI			
7	AVIZ COMPANIA MUNICIPALA TERMOENERGETICA BUCURESTI S.A.			
8	AVIZ E-DISTRIBUTIE MUNTENIA			
9	AVIZ TELEKOM			
10	AVIZ PRIMAR S2			
11	ACORD ADP S2			
12	AVIZ STB SA			
13	AVIZ APA NOVA BUCURESTI			

14	AVIZ DISTRIGAZ SUD RETELE			
15	AVIZ COMPANIA MUNICIPALA ILUMINAT PUBLIC BUCURESTI S.A.			
16	AVIZ NETCITY - TELECOM			

Valabilitatea Certificatului de Urbanism este de 24 de luni de la data emiterii.

BIROUL PROIECTARE INFRASTRUCTURĂ

DEVIZ GENERAL

"REABILITARE SISTEM RUTIER PE BULEVARDUL CHIȘINĂU"

PROJECT nr. 4631 -9 _ FAZA D.A.L.I.

SOLUTIA TEHNICA 1 - SOLUTIA RECOMANDATA

Nr. crt.	Denumire capitol de investiții	VALOARE (FARA TVA)	TVA	VALOARE (inclusiv TVA)
		LEI	LEI	LEI
1	2	3	4	5
CAPITOLUL 1				
Cheltuieli pentru obținere și amenajare teren				
1.1	Obținere teren	0,00	0,00	0,00
1.2	Amenajare teren	0,00	0,00	0,00
1.3	Amenajare pentru protecția mediului și aducerea terenului la starea initială	8.000,00	1.520,00	9.520,00
1.4	Cheltuieli pentru relocarea/protectia utilitatilor	1.691.352,41	321.356,96	2.012.709,37
TOTAL CAPITOL 1		1.699.352,41	322.876,96	2.022.229,37
CAPITOLUL 2				
Cheltuieli pentru asigurarea utilităților necesare obiectivului de investiții				
2.1	Alimentare cu apă și canal	0,00	0,00	0,00
2.2	Alimentare cu energie electrică a substațiilor de tractiune STB -SA	0,00	0,00	0,00
2.3	Telefoane	0,00	0,00	0,00
2.4	Electrice	0,00	0,00	0,00
2.5	Gaze	0,00	0,00	0,00
TOTAL CAPITOL 2		0,00	0,00	0,00
CAPITOLUL 3				
Cheltuieli pentru proiectare și asistență tehnică				
3.1	Studii	8.676,34	1.648,51	10.324,85
3.1.1	Studii de teren	0,00	0,00	0,00
3.1.2	Raport privind impactul asupra mediului	0,00	0,00	0,00
3.1.3	Alte studii specifice (Studiul geotehnic)	4.853,57	922,18	5.775,75
3.1.4	Servicii de topografie	3.822,77	726,33	4.549,10
3.2	Documentatii-suport și cheltuieli pentru obtinerea de avize, acorduri și autorizatii	40.000,00	7.600,00	47.600,00
3.3	Expertizare tehnică	7.071,43	1.343,57	8.415,00
3.3.1	Expertiza tehnică linie de tramvai	2.750,00	522,50	3.272,50
3.3.2	Expertiza tehnică retea de contact și stalpi de susținere	4.321,43	821,07	5.142,50
3.4	Certificarea performantei energetice și auditul energetic al clădirilor	0,00	0,00	0,00

Nr. crt.	Denumire capitol de investiții	VALOARE (FARA TVA)	TVA	VALOARE (inclusiv TVA)
		LEI	LEI	LEI
1	2	3	4	5
3.5	Proiectare	970.674,09	184.428,08	1.155.102,17
3.5.1	Tema de proiectare	0,00	0,00	0,00
3.5.2	Studiu de prefezabilitate	0,00	0,00	0,00
3.5.3	Studiu de fezabilitate/documentatie de avizare a lucrarilor de interventii si deviz general	218.816,22	41.575,08	260.391,30
3.5.4	Documentatiile tehnice necesare in vederea obtinerii avizelor / acordurilor / autorizatiilor	0,00	0,00	0,00
3.5.5	Verificarea tehnica de calitate a proiectului tehnic si a detaliilor de executie	28.917,61	5.494,35	34.411,96
3.5.6	Proiect tehnic si detalii de executie	598.385,00	113.693,15	712.078,15
3.5.7	Proiectare instalatii - Sistem de iluminat public	39.987,64	7.597,65	47.585,29
3.5.8	Proiectare retele edilitare	84.567,62	16.067,85	100.635,47
3.5.9	Proiectare studii de solutie alimentare cu energie electrica substatii de tractiune	0,00	0,00	0,00
3.6	Organizarea procedurilor de achiziție publică	0,00	0,00	0,00
3.7	Consultanță	259.449,45	49.295,40	308.744,85
3.8	Asistență tehnică	454.036,54	86.266,94	540.303,48
3.8.1	Asistență tehnică din partea proiectantului	194.587,09	36.971,55	231.558,63
	3.8.1.1 Pe perioada de executie a lucrarilor	194.587,09	36.971,55	231.558,63
3.8.2	Dirigentie de santier	259.449,45	49.295,40	308.744,85
TOTAL CAPITOL 3		1.739.907,85	330.582,49	2.070.490,34
CAPITOLUL 4				
Cheltuieli pentru investiția de bază				
4.1	Construcții si instalații	25.944.944,97	4.929.539,54	30.874.484,52
4.1.1	LINIE DE TRAMVAI SI PEROANE	20.272.975,35	3.851.865,32	24.124.840,67
4.1.2	LINIE AERIANA DE CONTACT	4.752.253,93	902.928,25	5.655.182,18
4.1.3	SISTEM ILUMINAT PUBLIC	919.715,69	174.745,98	1.094.461,68
4.2	Montaj utilaje, echipamente tehnologice si functionale	0,00	0,00	0,00
4.3	Utilaje, echipamente tehnologice și funcționale care necesita montaj	0,00	0,00	0,00
4.4	Utilaje, echipamente tehnologice și funcționale care nu necesita montaj si echipamente de transport	0,00	0,00	0,00
4.5	Dotări	0,00	0,00	0,00
4.6	Active necorporale	0,00	0,00	0,00
TOTAL CAPITOL 4		25.944.944,97	4.929.539,54	30.874.484,52
CAPITOLUL 5				
Alte cheltuieli				
5.1	Organizare de santier	1.297.247,25	246.476,98	1.543.724,23
5.1.1	Lucrări de construcții si instalatii aferente organizarii de santier	908.073,07	172.533,88	1.080.606,96
5.1.2	Cheltuieli conexe organizării de santier	389.174,17	73.943,09	463.117,27
5.2	Comisioane, taxe, cote, costul creditului	311.468,65	0,00	311.468,65

Nr. crt.	Denumire capitol de investiții	VALOARE (FARA TVA)	TVA	VALOARE (inclusiv TVA)
		LEI	LEI	LEI
1	2	3	4	5
5.2.1	Comisioanele și dobanzile aferente creditului bancii finantatoare	0,00	0,00	0,00
5.2.2	Cota aferenta ISC pentru controlul calității lucrarilor de construcții	142.761,85	0,00	142.761,85
5.2.3	Cota aferenta ISC pentru controlul statului în amenajarea teritoriului, urbanism și pentru autorizarea lucrarilor de construcții	25.944,94	0,00	25.944,94
5.2.4	Cota aferenta Casei Sociale a Construcțiilor - CSC	142.761,85	0,00	142.761,85
5.2.5	Taxa pentru acorduri, avize conforme și autorizatia de construire/desființare	0,00	0,00	0,00
5.3	Diverse și neprevăzute	5.813.801,60	1.104.622,30	6.918.423,91
5.3.1	Pentru lucrări noi, reparări capitale	0,00	0,00	0,00
5.3.2	Pentru consolidare	5.813.801,60	1.104.622,30	6.918.423,91
5.4	Cheltuieli pentru informare și publicitate	28.200,00	5.358,00	33.558,00
TOTAL CAPITOL 5		7.450.717,50	1.356.457,28	8.807.174,78
CAPITOLUL 6				
Cheltuieli pentru probe tehnologice și teste				
6.1	Pregătirea personalului de exploatare	0,00	0,00	0,00
6.2	Probe tehnologice și teste	0,00	0,00	0,00
TOTAL CAPITOL 6		0,00	0,00	0,00
TOTAL GENERAL		36.834.922,74	6.939.456,28	43.774.379,01
din care C + M		28.552.370,46	5.424.950,39	33.977.320,85

Director Direcția Infrastructură

LUCIAN MINCU

Şef B.P.I.,

GABRIELA TITU

Şef proiect,
MĂDĂLIN RĂDUCANU

BIROUL PROIECTARE INFRASTRUCTURĂ

“REABILITARE SISTEM RUTIER PE BULEVARDUL CHIȘINĂU”

PROIECT nr. 4631 -9 _ FAZA D.A.L.I.
SOLUTIA TEHNICA 1 - SOLUTIA RECOMANDATA

DEVIZUL OBIECTULUI 4.1.1 - Linie de tramvai si peroane

Nr. crt.	Denumire capitolelor si subcapitelelor de cheltuieli	VALOARE (FARA TVA)	TVA	VALOARE (inclusiv TVA)
		LEI	LEI	LEI
1	2	3	4	5
CAPITOLUL 4				
Cheltuieli pentru investiția de bază				
4.1	Construcții si instalații			
4.1.1.1	Demontare linie	1.511.442,24	287.174,03	1.798.616,27
4.1.1.2	Fundatii si terasamente	4.494.144,31	853.887,42	5.348.031,73
4.1.1.3	Suprastructura	6.972.850,46	1.324.841,59	8.297.692,05
4.1.1.4	Amortizoare de zgomote si vibratii	2.798.489,93	531.713,09	3.330.203,01
4.1.1.5	Inglobare in carosabil	1.644.343,14	312.425,20	1.956.768,34
4.1.1.6	Pene inglobare	355.434,01	67.532,46	422.966,47
4.1.1.7	Ridicari la cota camine	10.623,15	2.018,40	12.641,55
4.1.1.8	Retea multitudulara	269.776,11	51.257,46	321.033,58
4.1.1.9	Gard delimitare	845.625,00	160.668,75	1.006.293,75
4.1.1.10	Demontare / Montare peroane	743.274,00	141.222,06	884.496,06
4.1.1.11	Instalatie electrica peroane	212.436,00	40.362,84	252.798,84
4.1.1.12	Stalpi peron	114.537,00	21.762,03	136.299,03
4.1.1.13	Adaposturi calatori	300.000,00	57.000,00	357.000,00
TOTAL I - subcapitolul 4.1		20.272.975,35	3.851.865,32	24.124.840,67
4.2	Montaj utilaje, echipamente tehnologice si functionale	0,00	0,00	0,00
TOTAL II - subcapitolul 4.2		0,00	0,00	0,00
4.3	Utilaje, echipamente tehnologice și funcționale care necesita montaj	0,00	0,00	0,00
4.4	Utilaje, echipamente tehnologice și funcționale care nu necesita montaj si echipamente de transport	0,00	0,00	0,00
4.5	Dotări	0,00	0,00	0,00
4.6	Active necorporale			
TOTAL III - subcapitolul 4.3+4.4+4.5+4.6		0,00	0,00	0,00
TOTAL DEVIZ PE OBIECT (Total I+ Total II+Total III)		20.272.975,35	3.851.865,32	24.124.840,67

Şef B.P.I.,
GABRIELA TITU

Şef proiect
MĂDĂLIN RĂDECANU

BIROUL PROIECTARE INFRASTRUCTURĂ**“REABILITARE SISTEM RUTIER PE BULEVARDUL CHIȘINĂU”****PROIECT nr. 4631 -9 _ FAZA D.A.L.I.****SOLUTIA TEHNICA 1 - SOLUTIA RECOMANDATA****DEVIZUL OBIECTULUI 4.1.2 - Linie aeriana de contact**

Nr. crt.	Denumire capitolelor si subcapitelelor de cheltuieli	VALOARE (FARA TVA)	TVA	VALOARE (inclusiv TVA)
		LEI	LEI	LEI
1	2	3	4	5
CAPITOLUL 4				
Cheltuieli pentru investiția de bază				
4.1	Construcții si instalații			
	4.1.2.1 Demontare retea de contact	599.888,98	113.978,91	713.867,88
	4.1.2.2 Montare retea de contact	4.152.364,95	788.949,34	4.941.314,29
TOTAL I - subcapitolul 4.1		4.752.253,93	902.928,25	5.655.182,18
4.2	Montaj utilaje, echipamente tehnologice si functionale	0,00	0,00	0,00
TOTAL II - subcapitolul 4.2		0,00	0,00	0,00
4.3	Utilaje, echipamente tehnologice și funcționale care necesita montaj	0,00	0,00	0,00
4.4	Utilaje, echipamente tehnologice și funcționale care nu necesita montaj si echipamente de transport	0,00	0,00	0,00
4.5	Dotări	0,00	0,00	0,00
4.6	Active necorporale			
TOTAL III - subcapitolul 4.3+4.4+4.5+4.6		0,00	0,00	0,00
TOTAL DEVIZ PE OBIECT (Total I+ Total II+Total III)		4.752.253,93	902.928,25	5.655.182,18

Şef B.P.I.,
GABRIELA TITU

Şef proiect,
MĂDĂLIN RĂDUCANU

BIROUL PROIECTARE INFRASTRUCTURĂ**“REABILITARE SISTEM RUTIER PE BULEVARDUL CHIȘINĂU”****PROIECT nr. 4631 -9 FAZA D.A.L.I.****SOLUTIA TEHNICA 1 - SOLUTIA RECOMANDATA****DEVIZUL OBIECTULUI: 4.1.3. - SISTEM DE ILUMINAT PUBLIC**

Nr. crt.	Denumire capitolelor si subcapitelelor de cheltuieli	VALOARE	TVA	VALOARE (inclusiv TVA)
		(FARA TVA)		
1	2	3	4	5
CAPITOL - Cheltuieli pentru pentru relocarea/protectia utilitatilor				
	Construcții si instalații			
	1. Sistem de iluminat public	919.715,69	174.746	1.094.462
TOTAL I - subcapitolul lucrari constructii		919.715,69	174.745,98	1.094.461,68
	Montaj utilaje, echipamente tehnologice si functionale	0,00	0,00	0,00
TOTAL II - subcapitolul montaj		0,00	0,00	0,00
	Utilaje, echipamente tehnologice și funcționale care necesita montaj	0,00	0,00	0,00
	Utilaje, echipamente tehnologice și funcționale care nu necesita montaj si echipamente de transport	0,00	0,00	0,00
TOTAL III - subcapitolul utilaje		0,00	0,00	0,00
TOTAL DEVIZ PE OBIECT (Total I+ Total II+Total III)		919.715,69	174.745,98	1.094.461,68

Şef B.P.I.,
GABRIELA TITU

Şef proiect,
MĂDĂLIN RĂDUCANU

BIROUL PROIECTARE INFRASTRUCTURĂ

DEVIZ GENERAL
"REABILITARE SISTEM RUTIER PE BULEVARDUL CHIȘINĂU"
PROIECT nr. 4631 -9 FAZA D.A.L.I.
SOLUTIA TEHNICA 2

Nr. crt.	Denumire capitol de investiții	VALOARE (FARA TVA)		TVA	VALOARE (inclusiv TVA)
		LEI	LEI		
1	2	3	4	5	
CAPITOLUL 1					
Cheltuieli pentru obținere și amenajare teren					
1.1	Obținere teren	0,00	0,00	0,00	0,00
1.2	Amenajare teren	0,00	0,00	0,00	0,00
1.3	Amenajare pentru protecția mediului și aducerea terenului la starea inițială	8.000,00	1.520,00	9.520,00	
1.4	Cheltuieli pentru relocarea/protectia utilitatilor	1.691.352,41	321.356,96	2.012.709,37	
TOTAL CAPITOL 1		1.699.352,41	322.876,96	2.022.229,37	
CAPITOLUL 2					
Cheltuieli pentru asigurarea utilităților necesare obiectivului de investiții					
2.1	Alimentare cu apă și canal	0,00	0,00	0,00	0,00
2.2	Alimentare cu energie electrică a substațiilor de tractiune STB -SA	0,00	0,00	0,00	0,00
2.3	Telefoane	0,00	0,00	0,00	0,00
2.4	Electrice	0,00	0,00	0,00	0,00
2.5	Gaze	0,00	0,00	0,00	0,00
TOTAL CAPITOL 2		0,00	0,00	0,00	
CAPITOLUL 3					
Cheltuieli pentru proiectare și asistență tehnică					
3.1	Studii	8.676,34	1.648,51	10.324,85	
3.1.1	Studii de teren	0,00	0,00	0,00	
3.1.2	Raport privind impactul asupra mediului	0,00	0,00	0,00	
3.1.3	Alte studii specifice (Studiul geotehnic)	4.853,57	922,18	5.775,75	
3.1.4	Servicii de topografie	3.822,77	726,33	4.549,10	
3.2	Documentatii-suport si cheltuieli pentru obtinerea de avize, acorduri si autorizatii	40.000,00	7.600,00	47.600,00	
3.3	Expertizare tehnică	7.071,43	1.343,57	8.415,00	
3.3.1	Expertiza tehnică linie de tramvai	2.750,00	522,50	3.272,50	
3.3.2	Expertiza tehnică retea de contact și stalpi de susținere	4.321,43	821,07	5.142,50	
3.4	Certificarea performantei energetice și auditul energetic al clădirilor	0,00	0,00	0,00	

Nr. crt.	Denumire capitol de investiții	VALOARE (FARA TVA)	TVA	VALOARE (inclusiv TVA)
		LEI	LEI	LEI
1	2	3	4	5
3.5	Proiectare	970.674,09	184.428,08	1.155.102,17
3.5.1	Tema de proiectare	0,00	0,00	0,00
3.5.2	Studiu de prefezabilitate	0,00	0,00	0,00
3.5.3	Studiu de fezabilitate/documentatie de avizare a lucrarilor de interventii si deviz general	218.816,22	41.575,08	260.391,30
3.5.4	Documentatiile tehnice necesare in vederea obtinerii avizelor / acordurilor / autorizatiilor	0,00	0,00	0,00
3.5.5	Verificarea tehnica de calitate a proiectului tehnic si a detaliilor de executie	28.917,61	5.494,35	34.411,96
3.5.6	Proiect tehnic si detalii de executie	598.385,00	113.693,15	712.078,15
3.5.7	Proiectare instalatii - Sistem de iluminat public	39.987,64	7.597,65	47.585,29
3.5.8	Proiectare retele edilitare	84.567,62	16.067,85	100.635,47
3.5.9	Proiectare studii de solutie alimentare cu energie electrica substansii de tractiune	0,00	0,00	0,00
3.6	Organizarea procedurilor de achiziție publică	0,00	0,00	0,00
3.7	Consultanță	272.624,88	51.798,73	324.423,60
3.8	Asistență tehnică	477.093,53	90.647,77	567.741,30
3.8.1	Asistență tehnică din partea proiectantului	204.468,66	38.849,04	243.317,70
3.8.1.1	Pe perioada de executie a lucrarilor	204.468,66	38.849,04	243.317,70
3.8.2	Dirigentie de santier	272.624,88	51.798,73	324.423,60
TOTAL CAPITOL 3		1.776.140,27	337.466,65	2.113.606,92
CAPITOLUL 4				
Cheltuieli pentru investiția de bază				
4.1	Construcții și instalații	27.262.487,57	5.179.872,64	32.442.360,21
4.1.1	LINIE DE TRAMVAI SI PEROANE	21.667.545,44	4.116.833,63	25.784.379,08
4.1.2	LINIE AERIANA DE CONTACT	4.675.226,43	888.293,02	5.563.519,45
4.1.3	SISTEM ILUMINAT PUBLIC	919.715,69	174.745,98	1.094.461,68
4.2	Montaj utilaje, echipamente tehnologice și functionale	0,00	0,00	0,00
4.3	Utilaje, echipamente tehnologice și funcționale care necesita montaj	0,00	0,00	0,00
4.4	Utilaje, echipamente tehnologice și funcționale care nu necesita montaj și echipamente de transport	0,00	0,00	0,00
4.5	Dotări	0,00	0,00	0,00
4.6	Active necorporale	0,00	0,00	0,00
TOTAL CAPITOL 4		27.262.487,57	5.179.872,64	32.442.360,21
CAPITOLUL 5				
Alte cheltuieli				
5.1	Organizare de sănzier	1.363.124,38	258.993,63	1.622.118,01
5.1.1	Lucrări de construcții și instalatii aferente organizării de sănzier	954.187,06	181.295,54	1.135.482,61
5.1.2	Cheltuieli conexe organizării de sănzier	408.937,31	77.698,09	486.635,40

Nr. crt.	Denumire capitol de investiții	VALOARE (FARA TVA)	TVA	VALOARE (inclusiv TVA)
		LEI	LEI	LEI
1	2	3	4	5
5.2	Comisioane, taxe, cote, costul creditului	326.422,76	0,00	326.422,76
5.2.1	Comisioanele si dobanzile aferente creditului bancii finantatoare	0,00	0,00	0,00
5.2.2	Cota aferenta ISC pentru controlul calitatii lucrarilor de constructii	149.580,14	0,00	149.580,14
5.2.3	Cota aferenta ISC pentru controlul statului in amenajarea teritoriului, urbanism si pentru autorizarea lucrarilor de constructii	27.262,49	0,00	27.262,49
5.2.4	Cota aferenta Casei Sociale a Constructiilor - CSC	149.580,14	0,00	149.580,14
5.2.5	Taxa pentru acorduri, avize conforme si autorizatia de construire/desfiintare	0,00	0,00	0,00
5.3	Diverse si neprevazute	6.081.921,52	1.155.565,09	7.237.486,61
5.3.1	Pentru lucrari noi, reparatii capitale	0,00	0,00	0,00
5.3.2	Pentru consolidare	6.081.921,52	1.155.565,09	7.237.486,61
5.4	Cheltuieli pentru informare si publicitate	28.200,00	5.358,00	33.558,00
TOTAL CAPITOL 5		7.799.668,66	1.419.916,72	9.219.585,38
CAPITOLUL 6				
Cheltuieli pentru probe tehnologice si teste				
6.1	Pregatirea personalului de exploatare	0,00	0,00	0,00
6.2	Probe tehnologice si teste	0,00	0,00	0,00
TOTAL CAPITOL 6		0,00	0,00	0,00
TOTAL GENERAL		38.537.648,91	7.260.132,97	45.797.781,88
din care C + M		29.916.027,05	5.684.045,14	35.600.072,18

Director Direcția Infrastructură

LUCIAN MINCU

Şef B.P.I.,

GABRIELA TITU

Şef proiect,

MĂDĂLIN RĂDUCANU



SC PANGEOCOM SRL

Strada Fulger, nr. 8 /7
Focşani, Judeţul Vrancea

Telefon 0760 289 279
0726 497 422

gradinariu.mari@gmail.com

STUDIU GEOTEHNIC

Reabilitare sistem rutier pe Bulevardul Chișinău

Beneficiar:

STB- Societatea de Transport Bucureşti S.A.

PROIECT 9

Prezentul studiu geotehnic este valabil numai pentru amplasamentul studiat, aria de extrapolare a acestuia în zona trebuie să fie confirmată prin sondaje și studii geotehnice corespunzătoare

Numele si prenumele verificatorului atestat
Ing. Geolog Anghel Stelian-Eugen
Adresa: Bacau, str. M. Viteazu nr. 3
Tel: 0234.536755
0740.514628

Nr. 111, din. 29.04.2022

REFERAT

Privind verificarea de calitate la cerinta : **Af** a documentatiei:
Reabilitare sistem rutier pe Bulevardul Chișinău

- Proiectant de specialitate: S.C. PANGEOCOM PROIECTE SRL
- Beneficiar : STB- Societatea de Transport București S.A.
- Amplasament : Municipiul Bucuresti

Data prezentării proiectului pentru verificare: 28.04.2022

Documente ce se prezintă la verificare:

- Piese scrise: - Memoriu tehnic

1. Caracteristici principale:

- Risc geotehnic: moderat
- Teren de fundare: balast, argila nisipoasa
- $P_{conv} = 350 - 240 \text{ kPa}$

Concluzii asupra verificării:

In urma verificării se considera proiectul corespunzator din punct de vedere al cerintei **Af**. privind stabilitatea masivelor de pamant. Sunt respectate toate normativele, in conformitate cu NP074/2014, semnându-se și stampilându-se conform îndrumătorului. .



Beneficiar

STB- Societatea de Transport București S.A.

Denumirea lucrării

Reabilitare sistem rutier pe Bulevardul Chișinău

Faza proiect

Data

APRILIE 2022

Proiectant general

Proiectant de specialitate SC PANGEOCOM SRL Focșani



Responsabilități

PROIECTANT GEO : S.C. PANGEOCOM S.R.L. FOCSANI

INTOCMIT : Ing. Geotehnician GRĂDINARIU Marcela



Borderou

- 1.Referat geotehnic 31 pagini
- 2.Fise foraj..... 2 pagini
- 3.Plan de situație..... 1 pagina
- 4.Harta fizico- geografică.....1 pagina
- 5.Harta geologică..... 1 pagina
- 6.Raport de încercări laborator..... 5 pagini
- 7.Anexe

Referat verificator proiect.....1 pagină

MEMORIU GEOTEHNIC

privind caracteristicile geotehnice ale terenului pentru proiect :

Reabilitare sistem rutier pe Bulevardul Chișinău

Cap. 1. DATE GENERALE

1.1.DENUMIREA ȘI SCOPUL LUCRĂRII

La solicitarea **STB- Societatea de Transport București S.A. în baza comenzi nr.4500143736 din 15.03.2022**, S.C. PANGEOCOM SRL Focșani, a efectuat documentația geotehnică, în vederea precizării condițiilor geotehnice, a stabilirii litologiei și naturii terenului, necesare pentru proiect: **Reabilitare sistem rutier pe Bulevardul Chișinău**.

Conform datelor puse la dispozitie de beneficiar, se preconizează modernizarea și reabilitarea sistemului rutier adiacent aferent liniei de tramvai din București, cu o lungime de cca 0,8 km c.d. pe Bulevardul Chișinău.

Prezentul studiu, are ca scop:

- Determinarea tipului, stării și proprietăților fizico-mecanice ale straturilor din cuprinsul zonei active, pentru amplasamentul situat la adresa menționată;
- Semnalarea unor condiții specifice ale terenului din amplasament;
- Aspecte privind stabilitatea zonei ;
- Precizarea parametrilor de seismicitate și a adâncimii de îngheț a zonei în discuție;
- Recomandări privind proiectarea, execuția și exploatarea construcției conditionate de caracteristicile terenului de fundare.

Studiul a fost elaborat în conformitate cu tema de studii geotehnice pusa la dispoziție de către beneficiar, pe baza observațiilor de ansamblu asupra terenului din amplasament prin executarea de foraje geotehnice care au investigat terenul, a cartărilor de detaliu, a prospecțiunilor de teren și a analizelor de laborator.

1.2. Documente de referință

Studiu geotehnic- Reabilitare sistem rutier pe Bulevardul Chișinău-0,8 km

Evaluarea a fost efectuată și documentatia a fost realizată în concordanță cu ceea ce a fost programat

Au fost respectate prescriptiile de proiectare și legislatia în vigoare la data intocmirii acestuia după cum urmează:

- Normativ privind documentațiile geotehnice pentru construcții, indicativ NP 074-2014.
- Cod de proiectare seismică - Partea I - Prevederi de proiectare pentru clădiri, indicativ P 100-1/2013 .
- Normativ privind proiectarea fundațiilor de suprafață indicativ NP 112/2014.
- Standarde

Nr. crt	Indicativ	Denumire
1.	SR EN 1997-1:2004	Eurocod 7: Proiectarea geotehnicăPartea 1: Reguli generale
2.	SR EN 1997-1:2004/NB:2007	Eurocod 7: Proiectarea geotehnică. Partea 1: Reguli generale. Anexa nationala
3.	SR EN 1997-1:2004/AC:2009	Eurocod 7: Proiectarea geotehnică. Partea 1: Reguli generale
4.	SR EN 1997-2:2007	Eurocod 7: Proiectarea geotehnică. Partea 2: Investigarea și încercarea terenului
5	SR EN 1997-2:2007/NB:2009	Eurocod 7: Proiectarea geotehnică. Partea 2: Investigarea și încercarea terenului. Anexa nationala
6.	SR EN 1997-2/AC:2010	Eurocod 7: Proiectare geotehnică. Partea 2: Investigarea și încercarea terenului
7.	SR EN ISO 22475-1:2007	Investigatii și încercari geotehnice.Metode de prelevare și măsurări ale apei subterane. Partea 1: Principii tehnice pentru executie
8.	SR CEN ISO/TS 22475-2:2009	Investigatii și încercari geotehnice.Metode de prelevare și măsurări ale apei subterane. Partea 2:Criterii de calificare pentru firme și personal
9.	SR CEN ISO/TS 22475-3:2009	Investigatii și încercari geotehnice.Metode de prelevare și măsurări ale apei subterane. Partea 3: Evaluarea conformitatii firmelor și personalului de catre o terță parte
10.	STAS 1242/3 – 87	Teren de fundare. Cercetarea prin sondaje deschise
11.	STAS 1242/4 – 85	Teren de fundare. Cercetări geotehnice prin foraje executate în pământuri

12.	SR EN ISO 14688-1:2004	Cercetări și încercări geotehnice. Identificarea și clasificarea pământurilor. Partea 1: Identificare și descriere
13.	SR EN ISO 14688-2:2005	Cercetări și încercări geotehnice. Identificarea și clasificarea pământurilor. Partea 2: Principii pentru o clasificare
14.	SR EN ISO 14688- 2:2005/C91:2007	Cercetări și încercări geotehnice. Identificarea și clasificarea pământurilor. Partea 2: Principii pentru o clasificare
15.	SR EN ISO 22476-2:2006	Cercetări și încercări geotehnice. Încercări pe teren. Partea 2: Încercare de penetrare dinamică
16.	SR EN ISO 22476- 2:2006/A1:2012	Cercetări și încercări geotehnice. Încercări pe teren. Partea 2: Încercare de penetrare dinamică
17.	SR EN ISO 22476-3:2006	Cercetări și încercări geotehnice. Încercări pe teren. Partea 3: Încercare de penetrare standard
18.	SR EN ISO 22476- 3:2006/A1:2012	Cercetări și încercări geotehnice. Încercări pe teren. Partea 3: Încercare de penetrare standard

1.3.Documentatie

Beneficiarul a pus la dispozitie următoarele documente:

- planul de situatie cu amplasamentul investitiei.

1.4. Date privind sistemul constructiv preconizat

- Traseul liniei de tramvai , propus pentru reabilitare aparține patrimoniului public al Municipiului București ,are o lungime de aproximativ 0,8 km , cale dublă, compusă în alianciament din dale de beton și în curbe traverse de beton și shină de canal.Sistemul rutier a devenit necorespunzător datorită faptului că linia de tramvai este folosită, atât de către tramvaie, cât și de celealte autovehicule din circulația generală a orașului.

Cap.2 DATE PRIVIND TERENUL DIN AMPLASAMENT

2.1. Date geografice

Din punct de vedere administrativ, amplasamentul investigat se află în **Sectorul 2**, în zona central-estică a municipiului Bucureşti. Bucureştiul se află în sud-estul României, între Ploieşti, la nord și Giurgiu, la sud. Oraşul se află în Câmpia Vlăsiei, care face parte din Câmpia Română. La est se află Bărăganul, în partea de vest Câmpia Găvanu-Burdea, iar la sud este delimitat de Câmpia Burnazului. Se desfășoară pe cca 52 km pe direcția N-S, între râurile Ialomița și Argeș și 46 km de la V-E.

Coordonate: 44°26'07"N 26°06'10"E

2.2. Date geologice și geomorfologice generale și particulare:

Din punct de vedere **geomorfologic**, teritoriul municipiului Bucureşti se suprapune, în întregime, pe subunități ale Câmpiei Vlăsiei- unitate a Câmpiei Române.Ca forme de relief ies în evidență *câmpurile*, largi de 4-8 km (89% din teritoriu), orientate, în majoritatea situațiilor,NV-SE și a căror altitudine scade, în același sens, de la 100-120 m; *culoarele de vale*, cu albi minore, lunci și terase joase aparținând unor râuri cu izv. În Carpați și Subcarpați.

Amplasamentul analizat se regăseste pe Câmpia Bucureştiului, pe subunitatea Câmpul Colentinei și Câmpul Cotroceni-Berceni.

Câmpia Bucureştiului, se desfășoară în jumătatea sudică a municipiului, între văile Pasărea și Sabar.Reprezintă aproape 49% din suprafața municipiului.Înălțimile scad de la NV (115-100 m) către SE (50-60m); hipsometric, 50% din suprafață se află între 80 și 100 m, 43% între 60 și 80 m, circa 4,8% aparțin luncilor Dâmboviței și Colentinei aflate la înălțimi sub 60 m, iar 2,2% altitudini ce depășesc 100 m.Colentina și Dâmbovita reprezintă principalele văii care fragmentează câmpia, în vecinătatea lor înregistrandu-se valori ale energiei de relief de 10-15 m.Cea mai mare parte a suprafetei înregistrează pante sub 2° .

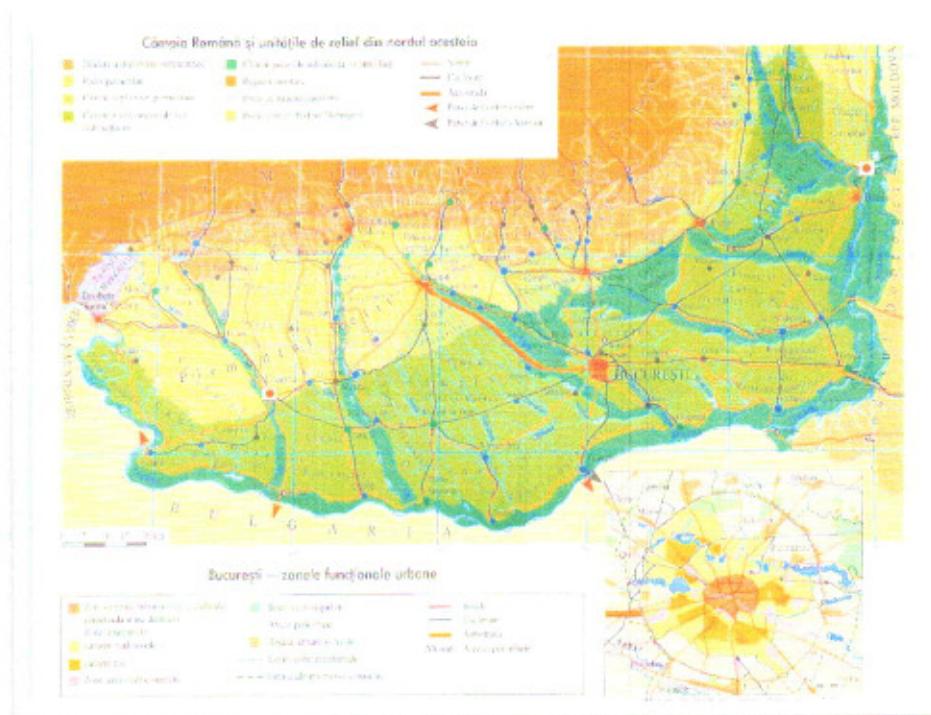
Câmpul Colentinei ocupă cca 31% din C.Bucureştiului, o lungime de aproape 30 km și lătimi de 3-6 km. Se caracterizează prin altitudini ce variază între 88,9 m în Piața Presei Libere, 87 m la Academia de Științe Agricole și Silvice, 85 m pe Strada Turda și Piața Dorobanților, 80 m în Piața Gemeni, 77 m în Piața Alba Iulia și 55 m la Cățelu. Denivelările mai importante (8-12 m) apar în fostele zone de extracție a materialelor de construcție (Titan, Pantelimon, Dămăroaia), dar și spre văile Colentina și Dâmbovița.

Câmpul Cotroceni-Berceni (sau Cotroceni-Văcărești) se desfășoară între Valea Dâmboviței, la nord, și de râul Sabar, la sud. Scade în altitudine de la vest (90 m) spre est (60

Studiu geotetic- Reabilitare sistem rutier pe Bulevardul Chișinău-0,8 km

m), predominând treptele hipsometrice de 70-80 m și 80-90 m, iar densitatea fragmentării ajunge până la 0,5-1 km/km²

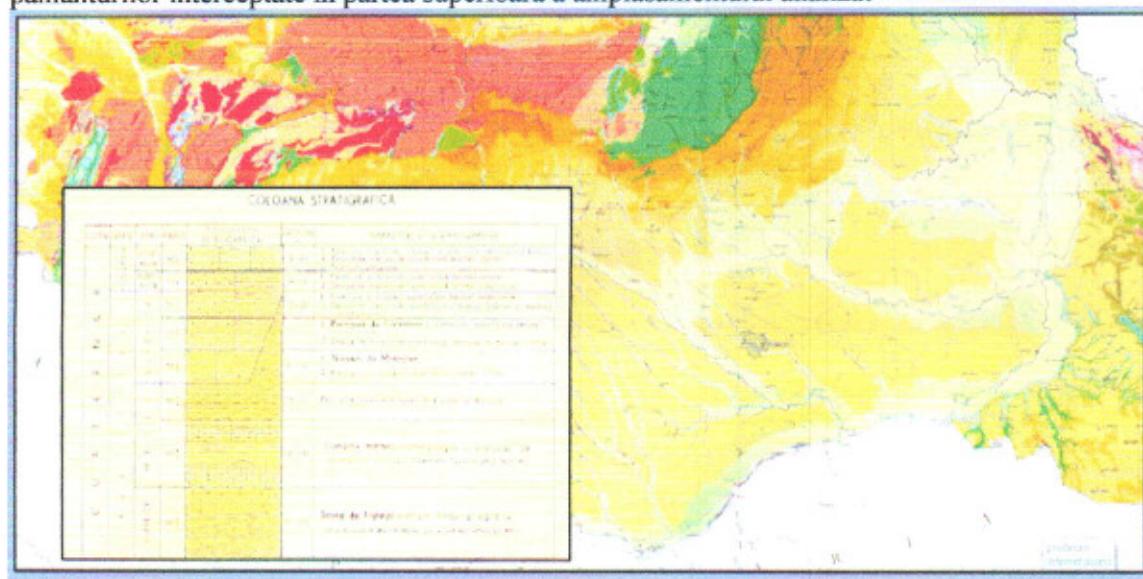
Zona se caracterizează printr-un relief relativ sters, cu energie, fragmentare și pante reduse, ce nu favorizează desfășurarea unor procese geomorfologice rapide (alunecări de teren, eroziune accelerată). Terenul nu prezintă fenomene de instabilitate sau inundabilitate.



Din punct de vedere **geologic** teritoriul reprezentat pe Foaia București face parte din marea unitate structurală cunoscută sub numele de Platforma Moesică. La partea superioară a perimetrului cercetat, pe zonele de terasă (interfluvii), terenul de fundare fiind reprezentat de depozite sedimentare aparținând Cuaternarului - pleistocen superior (q_p^3). Sedimentele Pleistocenului superior sunt reprezentate prin aluviunile și depozitele loessoide aparținând teraselor: înaltă, superioară și inferioară. Depozitele aluviale ale terasei înalte sunt alcătuite în bază din pietrișuri și bolovanișuri constituite în cea mai mare parte din cuarțite și alte šisturi cristaline și din silicolite. Spre partea superioară pietrișurile trec în nisipuri groși și de granulație medie, gălbui-roșietice. Grosimea totală a aluviunilor terasei înalte variază între 2.0m și 12.0m. Depozitele aluviale ale terasei înalte au fost atribuite nivelului inferior al Pleistocenului superior (q_p^{13}).

Aluviunile terasei înalte sunt acoperite de depozite loessoide constituite din argile prăfoase nisipoase, gălbui închise cu concrețiuni calcaroase; în aceste depozite s-au infiltrat trei nivele roșcate. Grosimea totală a depozitelor loessoide aparținând terasei înalte este de $20.0 \div 40.0$ m. Pietrișurile terasei superioare au o grosime de $5.0 \div 15.0$ m și au fost raportate, împreună cu depozitele loessoide ale terasei înalte, nivelului mediu al Pleistocenului superior (q_p^{23}). Părțile terminale ale Pleistocenului superior (q_p^{33}) i-au fost atribuite depozitele loessoide ale terasei superioare, groase de $20.0 \div 35.0$ m și pietrișurile terasei inferioare a căror grosime este de $5.0 \div 15.0$ m. Holocen inferior (q_h^{11}) este reprezentat prin depozitele loessoide ale terasei inferioare cu o grosime de $15.0 \div 30.0$ m și prin pietrișurile terasei joase, a căror grosime variază între $4.0 \div 10.0$ m. Depozitele loessoide care acoperă terasa inferioară, ca și cele ale terasei superioare, au un caracter prafos argilos, nedeosebindu-se din punct de vedere granulometric de cele din structura terasei înalte și câmpului. Holocen superior (q_h^{22}) este reprezentat de depozitele loessoide care acoperă terasa joasă precum și aluviunile groziera și fine ale luncilor au fost raportate Holocenului superior. Depozitele loessoide au un caracter nisipos argilos și prezintă o grosime de $5.0 \div 10.0$ m. Aluviunile groziera ale luncilor sunt alcătuite din nisipuri, pietrișuri și bolovanișuri constituite din elemente de cristalin din Carpații Meridionali (cuarțite, gnaisse, micașisturi). Grosimea aluviunilor luncii variază între 2.0 și 8.0m.

Geologia amplasamentului analizat - Extras din Harta Geologică 1:200000 cu identificarea naturii pământurilor interceptate în partea superioară a amplasamentului analizat



Depozitele de suprafata aparțin în întregime cuaternarului. Baza acestuia se află la cca 300-350 m în extremitatea de N. Cuaternarul începe prin stratele de Frătesti (orizonturi de

pietrișuri și nisipuri , separate de argile și nisipuri cu argile) peste care urmează mai întâi un complex marnos din pleistocenul mediu, ce crește în grosime de la S la N, apoi complexul nisipurilor fine de Mostiștea (10-50 m grosime), argile și argile nisipoase, orizontul pietrișurilor și nisipurilor de Colentina și unele depozite loessoide de pe câmpuri(grosime 5-15 m), toate de varsta pleistocen superior.

2.3. Date seismice

Parametrii seismici ai zonei, stabilităi conform Normativului P100-1-2013 au urmatoarele valori:

- Accelerătia maximă a terenului pentru proiectare $a_g = 0,30 \text{ g}$;
- Perioada de control (de colt) a spectrului de răspuns $T_c = 1,60$

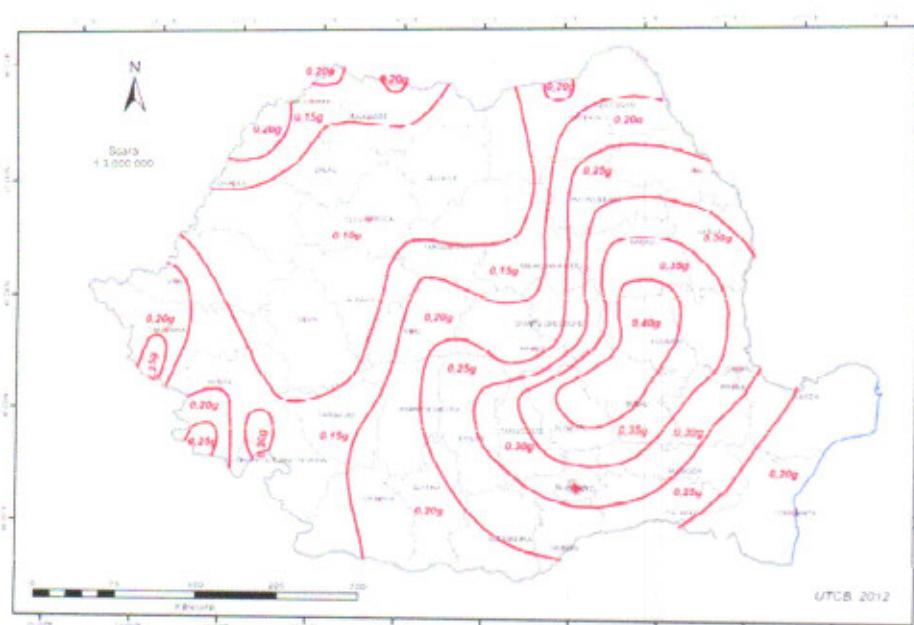


Figura 3.1 România - Zonarea valorilor de vârf ale accelerării terenului pentru proiectare a_g cu IMR = 225 ani și 20% probabilitate de depășire în 50 de ani

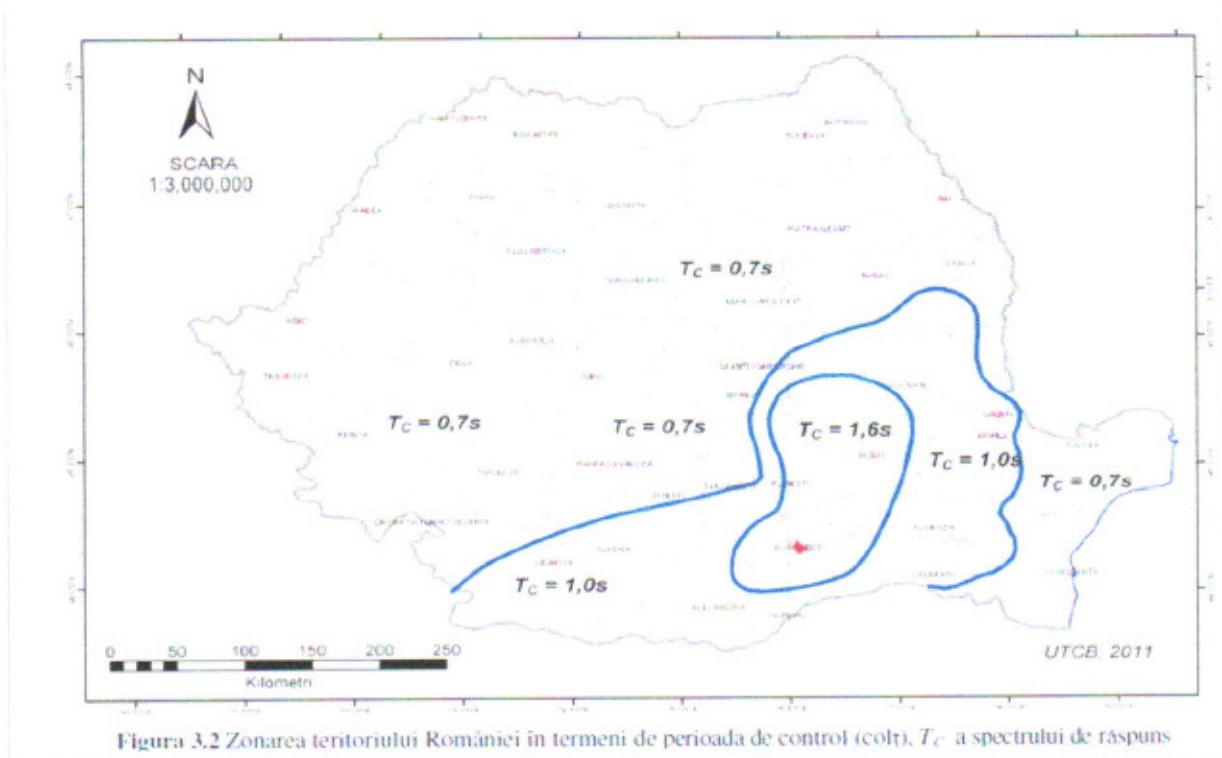


Figura 3.2 Zonarea teritoriului României în termeni de perioada de control (colț), T_c a spectrului de răspuns

2.4. Considerații hidrografice și hidrogeologice

Din punct de vedere hidrologic și hidrogeologic, municipiul București se suprapune peste bazinul hidrografic Argeș, principalele cursuri de apă care străbat zona fiind Dâmbovița și Colentina. Dâmbovița este cel mai important afluent al Argeșului, având un debit mediu la vărsare de 17 m³/s, influențat evident și de deversările de ape uzate menajere, industriale și pluviale ale municipiului București.

Principalul afluent al Dâmboviței în acest sector, Colentina, preia o parte din debitele Ialomiței pentru menținerea amenajărilor lacustre de pe cursul său.

Colentina, al doilea râu ca importanță care străbate zona, affluent al Dâmboviței, prezintă un curs amenajat în totalitate, pe teritoriul municipiului București găsindu-se lacurile Grivița (53 ha), Băneasa (40 ha), Herăstrău (77 ha), Floreasca (80 ha), Tei (82 ha), Plumbuita (40 ha) și Fundeni (402 ha). Râul Colentina ($S= 526 \text{ km}^2$; $L = 98 \text{ km}$) a fost un mic affluent de tip "mostiște" al Argeșului, cu numeroase zone lacustre acoperite cu stuf.

În apartea centrală a Câmpiei Române (zonă în analiză) apele subterane sunt cantonate în nisipurile de Mostiștea, în stratele de Frătești și au adâncimi destul de variate predominând între 15.0m și 25.0m. Apele freatiche azonale prezintă debite specifice mai ridicate iar descărcarea acestora se face prin izvoare permanente sau intermitente (izbucuri).

Din punct de vedere hidrogeologic orizontul acvifer freatic este cantonat în orizontul „complexul pietrişurilor de Colentina”, este un acvifer cu nivel liber situat al adâncimea de 5÷10m. Apa subterană are o dinamică activă are o direcție generală de curgere de la NNV spre SSV ca și rețeaua hidrografică. Valorile medii ale coeficienților de permeabilitate, determinate prin pompări experimentale și obținute din literatura de specialitate sunt următoarele: $k=5\div10\times10^{-2}$ cm/s pentru pietrişurile de Colentina, $k=5\div10\times10^{-3}$ cm/s pentru nisipurile de Mostiștea, sub $k=1\times10^{-3}$ cm/s pentru intercalajile nisipoase din complexul intermediar. Apele de adâncime pentru Câmpia Română „se află la mare adâncime” și au mineralizare puternică cu excepția depozitelor pliocene și cuaternare care au ape dulci. Importante rezerve de apă de adâncime sunt acumulate în stratele de Cîndești și în cele de Frătești

Harta hidrologica a municipiului Bucuresti



2.5. Date climatice generale

Clima municipiului Bucuresti este moderat-continentală, cu o temperatură medie anuală de 10-11°C; influențele vestice și sudice explică prezența toamnelor lungi și călduroase, a unor zile de iarna blânde sau a unor primăveri timpurii. Acest climat moderat-continental prezintă unele diferențieri ale temperaturii aerului, specifice orașelor mari, cauzate de incălzirea suplimentară a rețelei stradale, de arderile de combustibil, de radiatia exercitată de zidurile cladirilor etc. În general iernile sunt reci, cu zăpezi abundente, însotite deseori de viscole. Temperatura medie lunara cea mai scăzuta se înregistrează în luna ianuarie, cu o valoare medie de -3°C. Vara este foarte cald, în iulie temperatura medie este de 23°C, uneori atinge chiar 35-40°C. Pe fondul variațiilor climatice generale, specifice regiunii, putem vorbi de o serie de modificări termice locale, generate de structura și funcționalitatea orașului, punând în evidență unele diferențieri între climatul specific teritoriului construit și cel al zonelor sale exterioare.

Radiatia solară globală este în medie de 125 kcal/cm, iar durata de strălucire a soarelui este de 2200 - 2300 ore/an. Acestea situează zona printre zonele cu un ridicat potențial de energie solară.

Circulația generală a atmosferei este caracterizată prin frecvența mare a advecțiilor de aer temperat-oceanic din V și NV, mai ales în semestrul cald și prin frecvența, de asemenea, mare a advecțiilor de aer temperat-continental din NE și E, mai ales în semestrul rece. La acestea se adaugă pătrunderile mai puțin frecvente ale aerului arctic din N, ale aerului tropical-maritim din SV și S și ale aerului tropical continental din SE și S.

Precipitațiile atmosferice înregistrează creșteri ușoare de la S către N odată cu creșterea altitudinii reliefului. Cantitățile medii anuale totalizează 583.7mm la nord și 517.6mm la sud. Cantitățile medii lunare cele mai mari cad în iunie și sunt de 85.3 mm în nord și 73.5mm în sud. Cantitățile medii lunare cele mai mici cad în februarie și sunt de 32.5mm la nord, și 30.8mm la sud. Majoritatea precipitațiilor cad în semestrul cald având foarte frecvent caracter deaversă.

Stratul de zăpadă este discontinuu atât în timp cât și în teritoriu. Durata medie anuală este mai mică de 40.0 zile în partea sudică și mai mare de 40.0 zile în partea nordică, ceva mai înaltă. Grosimile medii decadale ating valori maxime de 5.5÷8.0cm în ianuarie și februarie.

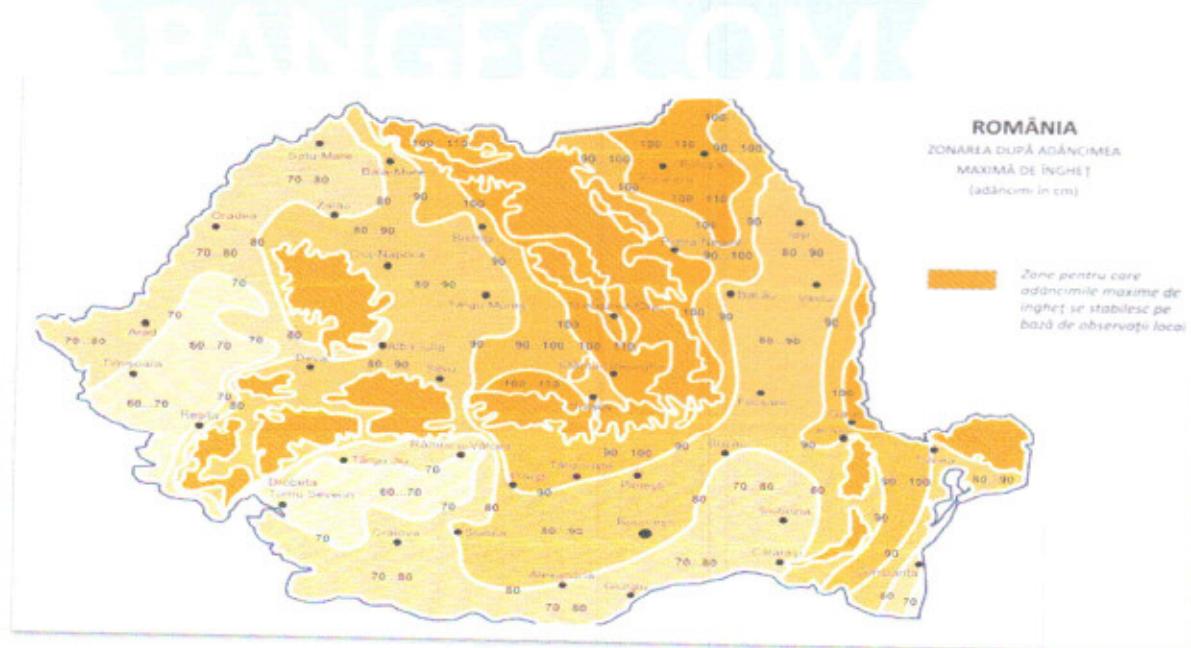
Vânturile sunt influențate de relief mai ales în extremitatea sudică a Câmpiei unde valea Dunării constituie un mare culoar de ghidare a curenților atmosferici. Frecvențele medii

anuale înregistrate la sud atestă această influență prin predominarea vanturilor dinspre V (26.8%) și E (18.9%). O frecvență relativ mare au și vânturile din NE (11.0%). Frecvența medie anuală a calmului însumează 20.0%. Vitezele medii anuale pe cele opt direcții cardinale și intercardinale variază între 1.3m/s și 4.4m/s, cele mai mari revenind direcțiilor cu frecvențe maxime din V și E.

2.6. Caracteristici climatice

Din punct de vedere tehnic, raionarea climatică a teritoriului național, încadrează amplasamentul studiat în urmatoarele zone:

- ✓ Adâncimea maximă de îngheț conform STAS 6054/77, este considerată **0,80- 0,90 m**
– de la cota terenului natural sau amenajat.
- ✓ Valoarea caracteristică a **incărcării de zăpadă pe sol so,k = 2,0 kN/m²**, conform Codului de Proiectare : Evaluarea acțiunii zapezii asupra construcțiilor, indicativ CR 1-1-3/2012.
- ✓ Presiunea de referință dinamică a vântului , mediată pe 10 minute **qb = 0,5kPa** conform "Cod de proiectare.Evaluarea acțiunii vântului asupra construcțiilor ", indicativ CR 1-1-4/2012 .



Harta cu adâncimile de îngheț

Studiu geotehnic- Reabilitare sistem rutier pe Bulevardul Chișinău-0,8 km

- ✓ Conform Normativului P100/2013 amplasamentul se află în zona cu perioada de colt $T_c = 1,6$ sec și valoarea de varf a acceleratiei $a_g = 0,30$ g cu IMR = 225 ani și 20% probabilitate de depasire în 50 ani.

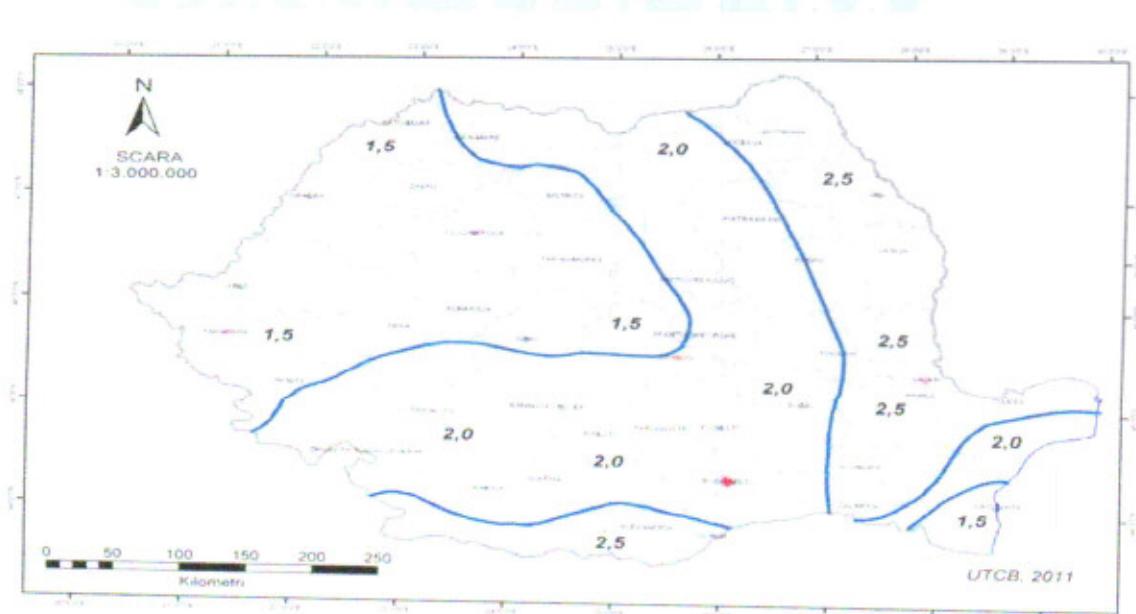
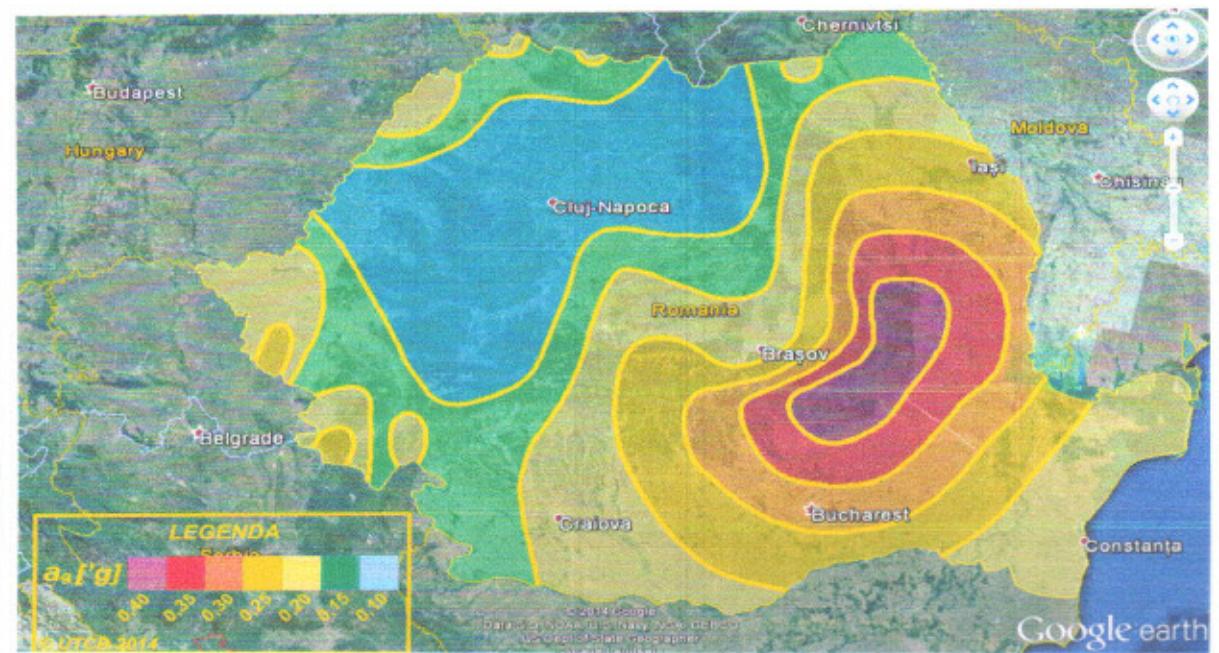
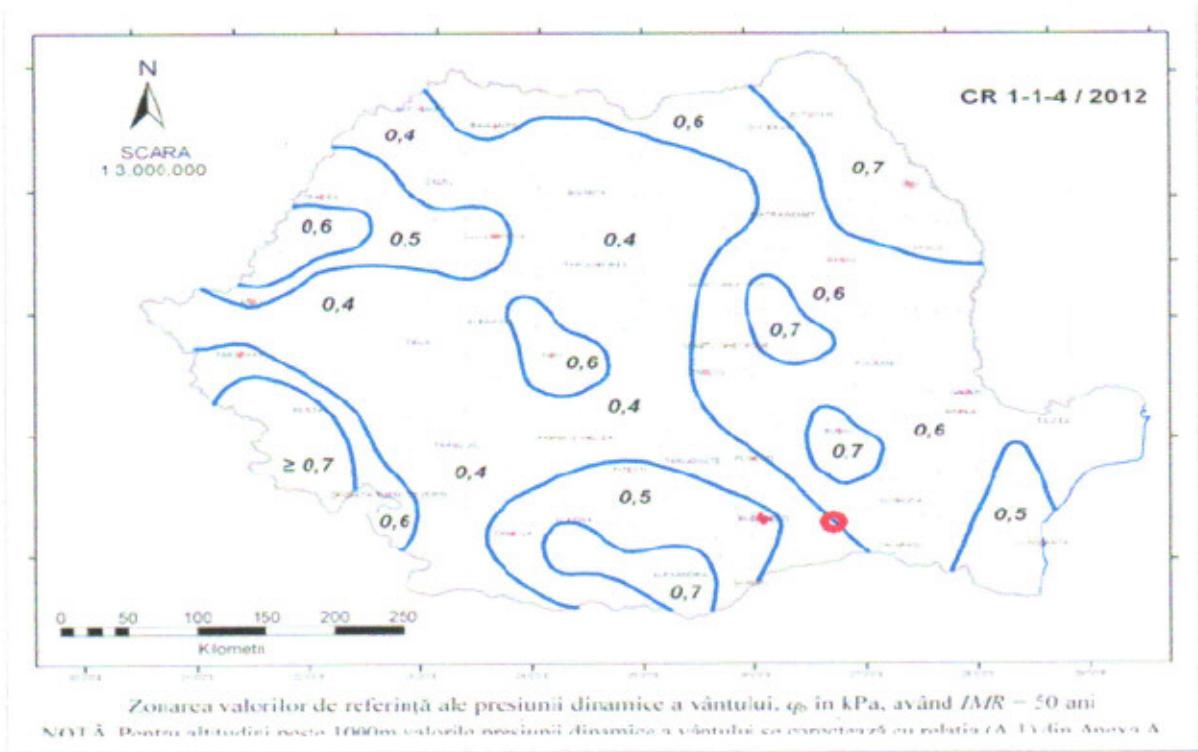


Figura 3.1 Zonarea valorilor caracteristice ale încărcării din zapada pe sol \mathbf{s}_k , kN/m^2 , pentru altitudini $A = 1000$ m
NOTA: Pentru altitudini $A > 1000$ m valorile \mathbf{s}_k se determină cu relațiile (3.1) și (3.2).

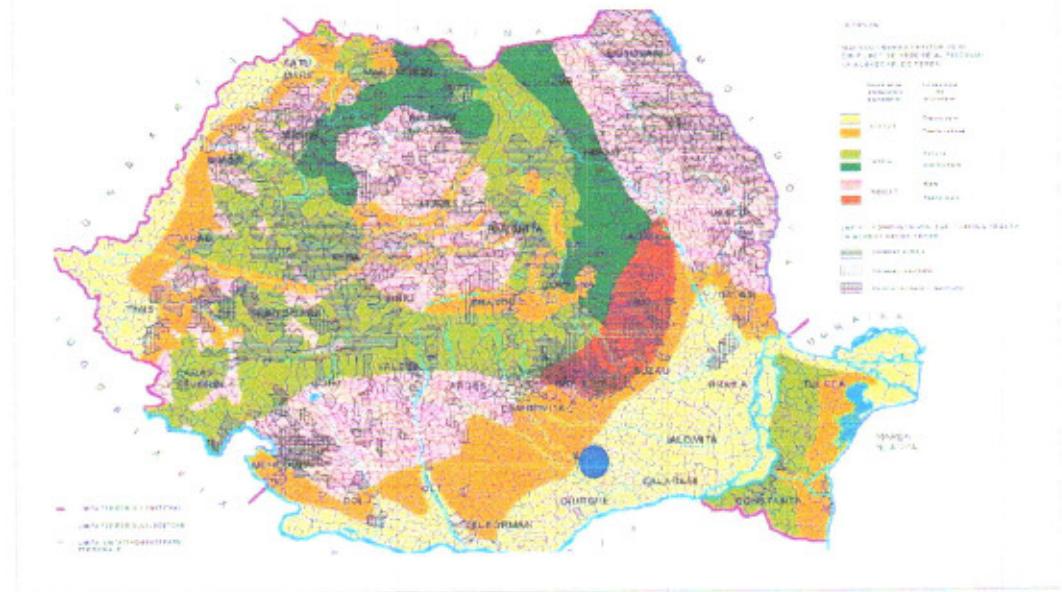


2.7. Încadrarea în zone de risc natural

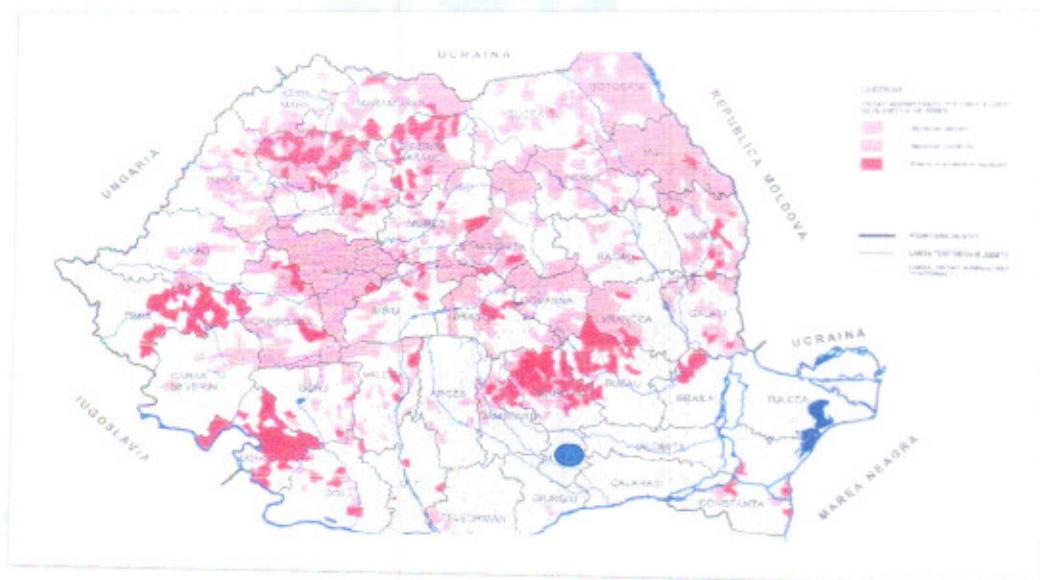
In conformitate cu Legea nr.575/2001 privind Planul de amenajare a teritoriului național- Secțiunea a V a, zone de risc natural, amplasamentul se încadrează în următoarele zone de risc:

- Zona IX de intensitate seismică pe scara MSK , cu o perioada de revenire de cca.50 ani;
- Elementele hidrologice și geomorfologice identificate pe amplasament, nu descriu pentru suprafața de teren investigată, un risc de inundare a zonei ca urmare a revărsării unui curs de apă și/ sau a surgerilor masive de pe torenți.
- Zona investigată, se încadrează din punct de vedere al riscului de alunecări de teren în zona cu **risc foarte scăzut, sau inexistent**.
- Pe amplasament studiat nu au fost identificate elemente ale unor fenomene de instabilitate. Prin urmare, elementele de geomorfologie observate și analizate pe teren, conferă zonei investigate, un **caracter stabil** din punct de vedere geodinamic fără a se impune necesitatea efectuării unor analize de stabilitate detaliate.

Studiu geotehnic- Reabilitare sistem rutier pe Bulevardul Chișinău-0,8 km

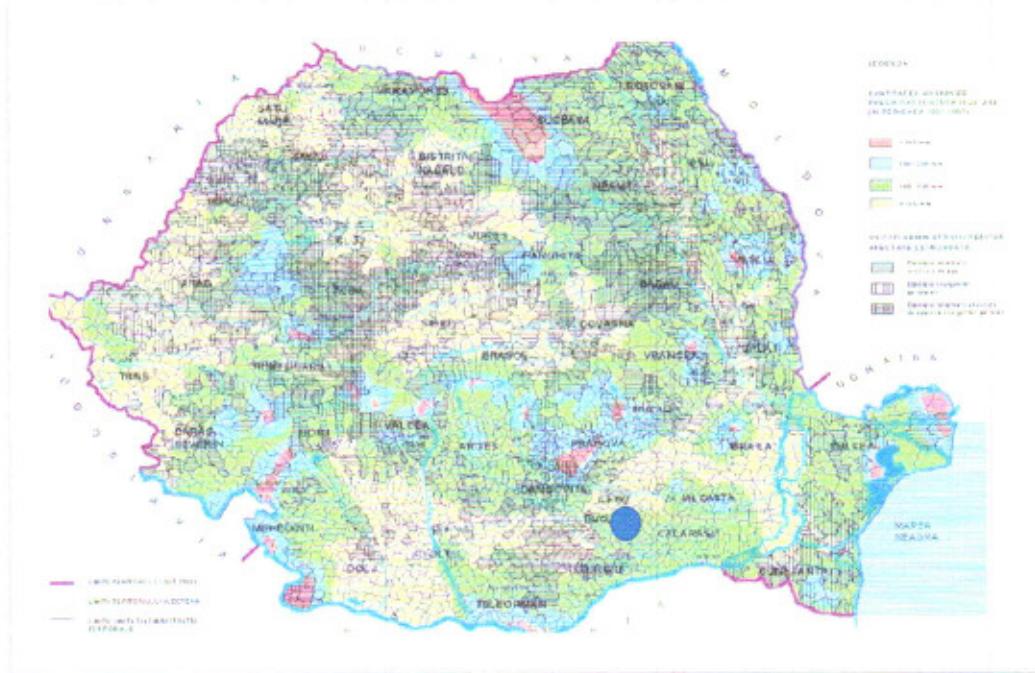


Planul de Amenjare a Teritoriului Național – Secțiunea a V-a – Zone de risc natural: Alunecări de teren

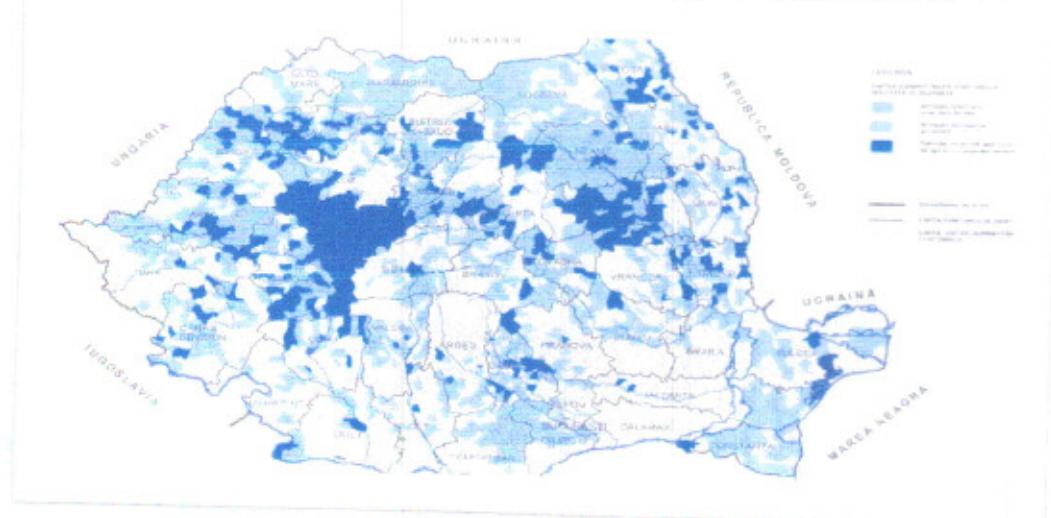


Planul de Amenjare a Teritoriului Național – Secțiunea a V-a – Zone de risc natural: Tipul alunecărilor de teren

Studiu geotehnic- Reabilitare sistem rutier pe Boulevardul Chișinău-0,8 km



. Planul de Amenjare a Teritoriului Național – Secțiunea a V-a – Zone de risc natural: Cantitatea maximă de precipitații căzută în 24 de ore.



Planul de Amenjare a Teritoriului Național – Secțiunea a V-a – Zone de risc natural: Tipuri de inundații

Cap 3. PREZENTAREA INFORMATIILOR GEOTEHNICHE PRIVIND TERENUL

DE FUNDARE

3.1 Prezentarea lucrărilor din teren efectuate

Investigarea terenului de fundare s-a efectuat în conformitate cu prevederile normativului NP074/2014, respectiv SR EN 1997-2: 2007/NB : 2009/ AC :2010 și și conform temei de proiectare emise de proiectantul general, prin intermediul a 2 foraje geotehnice(F1÷F2) cu adâncimile de -2,00 m, executate cu instalatie de foraj mecanică CobraProi-Atlas Copco prin avansare percutantă în sistem uscat cu Ø 80mm și 1000 mm lungime fereastra de prelevare și foreza Rammsonde DPL, în axul liniei de tramvai și în locurile degradate ale acesteia, în perioada 30 martie -04 aprilie 2022.

Lucrările de investigare au fost dimensionate și amplasate conform cerințelor beneficiarului, prin tema pentru efectuarea studiului geotehnic, astfel încât datele obținute să poată fi corelate în vederea realizării lucrărilor preconizate și au constat în:

- Documentare tehnică, urmată de recunoașterea amplasamentului;
- Documentare și analiză de specialitate privind condițiile geologice, structurale, geotehnice, hidrologice, seismice și climatice specifice zonei unde este situat amplasamentul;
- Investigatii pe teren pentru identificarea litologiei și a stratificației terenului din amplasament
- Determinarea nivelului de apariție și stabilizare a apei subterane
- Recoltarea de eșanțioane tulburate și netulburate din forajele executate, în vederea efectuării încercărilor în laborator pentru identificarea parametrilor fizici și mecanici, ai straturilor de pământ din componența terenului de fundare.

Rezultatele obținute din execuția forajelor geotehnice, sunt prezentate în fișele de foraj, anexate studiului împreună cu rezultatele determinărilor efectuate în laborator.

Pe probele reprezentative de pământ s-au executat urmatoarele analize și încercări în laboratorul geotehnic:

- Granulometrie (SR 14688-2:2018/STAS 1913/5-85)
- Limite de plasticitate (STAS 1913/4-86)
- Umiditate naturală (STAS 1913/1-82)

- Determinarea compresibilității pământurilor prin încercarea în edometru (STAS 8942/1-89)
- Determinarea rezistenței pământurilor la forfecare, prin încercarea de forfecare directă (STAS 8942/2-82)
- Determinarea densității pământurilor (STAS 1913/3-1976)
- Determinarea permeabilității-metoda permeametrului cu gradient hidraulic variabil (STAS 1913/6-1976)

3.2.Morfologie:

- Suprafața terenului este cvasi- plană și cvasi- orizontală, cu stabilitatea generală și locală asigurată;
- Nu sunt factori care ar putea influența în viitor stabilitatea acestuia.
- Terenul nu prezinta la suprafață niciunul din semnele specifice fenomenelor fizico-geologice active precum alunecări de teren, eroziuni, prăbusiri etc., care să pună în pericol stabilitatea investiției.

4. EVALUAREA INFORMATIILOR GEOTEHNICE

4.1 Incadrarea lucrării în categoria geotehnică

Conform **NORMATIVULUI NP074/2014(privind Principiile, exigentele si metodele cercetarii geotehnice a terenului de fundare)** perimetru cercetat se incadreaza astfel:

Factori de avut in vedere		Punctaj
Conditii de teren conform pct.A1.2.1.	Terenuri bune	2
Apa subterana conform pct.A2.2.2	Fara epuismente	1
Clasificare constructie dupa categoria de importanta conform A.1.2.3	Normală	3
Vecinatati conform pct A1.2.4	Risc moderat	3

Zonarea seismica	ag=0,30g	3
Riscul geotehnic	Moderat	12 puncte

Riscul geotehnic este : moderat, deci terenul din perimetrul cercetat poate fi încadrat în **categoria geotehnica 2**.

4.2. Stratificația terenului

Lucrările de investigare executate, au evidențiat atât structura cât și tipul terenului natural de fundare, rezultatele obținute fiind prezentate, în mod sintetic în continuare:

Bulevardul Chișinău –

FORAJ F1 : s-a executat , conform planului de situație anexat

- 0,00 – 0,20 m = *dală din beton armat precomprimat;*
- 0,20 – 1,10 m = *umplutură din piatră spartă și nisip, terasament compactat*
- 1,10 – 2,00m = *argilă nisipoasă, cafenie, cu plasticitate mare, plastic*

Vârtoasă

FORAJ F2 : s-a executat , conform planului de situație anexat

- 0,00 – 0,20 m = *dală din beton armat precomprimat;*
- 0,20 – 1,15 m = *umplutură din piatră spartă și nisip, terasament compactat*
- 1,15 – 2,00m = *argilă nisipoasă, cafenie, cu plasticitate mare, plastic*

Vârtoasă

4.2.1. Caracterizare geotehnică a pământurilor pe baza încercării de penetrare dinamică ușoară cu con și prezentarea parametrilor rezultați

În completarea forajelor geotehnice s-au executat " in-situ" încercări de penetrare dinamică ușoară, cu ajutorul penetrometru dinamic ușor-DPL Rammsonde. Încercarea de penetrare dinamică folosește un con cu unghi la vârf de 90° și cu masa berbecului de 10 kg, fără prelevare de probe. Încercarea constă în pătrunderea în teren, prin batere, a unei tubulaturi prevăzută cu con, înregistrându-se numărul necesar de lovituri pentru pătrunderea acesteia (în condiții standard) pe echidistanțe de 10 cm. Rezultatele încercărilor au fost notate, în conformitate cu SR EN ISO 22476-2:2006. Plecând de la valorile N10 (DPL) s-au determinat

Studiu geotehnic- Reabilitare sistem rutier pe Bulevardul Chișinău-0,8 km

valorile R_d , R_p , n, e , I_c , M_{2-3} , E . S-au determinat rezistența la penetrare dinamică și rezistența statică pe con, pe baza numărului de lovitură la înaintarea conului pe o adâncime de 10 cm.

În sondajelel DPL, până la adâncimea de -2,00 m, după traversarea terasamentului, s-a delimitat un complex coeziv, caracterizat de valorii medii ale N_{10} de 13-17 lovitură, care corespund unor valori ale rezistenței dinamice R_d de $4,43 \div 5,79$ MPa.

Pentru obținerea parametrilor geotehnici specifici pământurilor investigate prin penetrare s-a efectuat transformarea valorilor rezistenței dinamice (R_d) în rezistență statică pe con (R_p), apoi determinându-se prin calcule valori ale unor parametri fizico-mecanici :

- Indicile de consistentă (I_c) cu valori cuprinse între de 0,94 , valori care caracterizează *pământuri plastic vîrtoase* ;
- Indice de plasticitate (I_p) cu valori cuprinse între 21,96 – pământuri cu *plasticitate mare*;
- Porozitatea (n) are valori 41,07
- Modulul edometric M_{2-3} (E_{oed}) are valori de $9.987 \div 10.474,8$ kPa($99,87 \div 104,7$ daN/cm²) Din aceste date, în funcție de modulul edometric M_{2-3} , pământurile străbătute prin penetrare dinamică sunt pământuri **cu compresibilitate medie**.

Strat - argilă nisipoasă, cafenie, cu plasticitate mare, stare plastic vîrtoasă, compresibilitate medie-

NR. CRT	DENUMIRE		Simbol	UM	VALORI
1	Granulozitate	Argilă	A	%	34,56
		Praf	P	%	18,72
		Nisip	N	%	46,72
2	Umiditate in stare naturală		W	%	20,63
3	Limita inferioară de plasticitate		W _p	%	19,43
4	Limita superioară de plasticitate		W _l	%	41,39
5	Indice de plasticitate		I _p	%	21,96
6	Indice de consistentă		I _c	-	0,94
7	Greutate volumică naturală		γ	kN/m ³	19,2
8	Greutate volumică stare uscată		γ _d	kN/m ³	15,91
9	Porozitate		n	%	41,07
10	Indicile porilor		e	-	0,69
11	Grad de saturatie		S _r	-	0,79

Studiu geotehnic- Reabilitare sistem rutier pe Boulevard Chișinău-0,8 km

12	Tasare specifică	ε_{p200}	%	3,65
13	Coeziune(UU)	c_u	kPa	23,1
14	Unghi de frecare internă (UU)	ϕ_u	°	12,2
15	Modul edometric	M2-3	kPa	$9.987 \div 10.474,8$

Cu privire la parametrii de deformabilitate (Modul de Elasticitate / Deformație Elastică) în condiții statice și dinamice se indică următoarele domenii de valori

Natură Teren de fundare	Modul de Deformație Liniară E (kPa)	
	Static Es	Dinamic Ed
Argilă prăfoasă, plastic vârtoasă	10000÷20000 Recomandat 15000kPa	20000÷300000 Recomandat 25000kPa

Stratificarea terenului de fundare din amplasament

- Stratul de **pietriș cu nisip și piatră spartă** (terasamentul căii de rulare) sub dala de beton armat precomprimat- platformă sine (0,20 m) are o grosime variabilă,cuprinsă intre 0,90 ÷ 0,95 m. Acesta este compactat (consolidat).
- ✓ **Argile nisipoase** -, se caracterizează ca pământuri coeziive, fine cu plasticitate mare ($Ip > 20\%$, $c < 1,0$ și $Ic > 0,75$), textura omogenă, consistențe în domeniul plastic vârtoasă, compresibilitate medie, impermeabile și cu o viteză a ascensiunii capilare foarte redusă.
- ✓ Formațiunile de mică adâncime din amplasamentul studiat, sunt depozite cuaternare, din ciclul de sedimentare ciclul de sedimentare Pleistocen superior(Qp_3^3), constituie din nisipuri, pietrișuri, argile.Zona studiată se caracterizează printr-o **uniformitate litologică**, stratele principale putându-se urmări pe distanțe relative mari.
- ✓ Terenul de fundare, reprezentat de aceste pământuri , **ce prezintă o stratificatie orizontală practic uniformă din punct de vedere al indicilor geotehnici**, poate fi apreciat (Tabel A1.1-NP 074: 2014) ca fiind un **teren bun de fundare**.

5. CONCLUZII

- Prin tema de proiectare , s-a solicitat investigarea terenului din Bucuresti, în vederea reabilitarii sistemului rutier adiacent liniei de tramvai , cu o lungime de cca 0,8 km, km c.d. linie tramvai, pe Boulevard Chișinău.
- Traseul liniei de tramvai , propus pentru reabilitare aparține patrimoniului public al Municipiului București ,are o lungime de aproximativ 0,8 km , cale dublă, compusă în alianiament din dale de beton și în curbe traverse de beton și șină de canal.Sistemul rutier a devenit necorespunzător datorită faptului că linia de tramvai este folosită, atât de către tramvaie, cât și de celelalte autovehicule din circulația generală a orașului.
- Obiectivul se află in zona cu **adâncimi de inghet de 0,80- 0,90 m** – de la cota terenului natural sau amenajat conform STAS 6054/77.
- Zona se caracterizează printr un relief relativ sters, cu energie, fragmentare si pante reduse, ce nu favorizează desfasurarea unor procese geomorfologice rapide- alunecări de teren, eroziune accelerată, prăbușiri.
- Suprafața terenului este cvasi-plană si cvasi-orizontală, cu stabilitatea generală și locală asigurată;
- Terenul nu prezintă fenomene de instabilitate sau inundabilitate.
- Nu sunt factori care ar putea influența în viitor stabilitatea acestuia.
- Conform Normativului P100/2013 amplasamentul se află in zona cu perioada de colt a spectrului de răspuns **Tc = 1,6 sec** si valoarea de vârf a acceleratiei orizontale a terenului pentru proiectare **a_g = 0,30 g** cu IMR = 225 ani si 20% probabilitate de depășire in 50 ani.
- Valoarea caracteristică a **încărcării de zăpadă pe sol so, k = 2,0 kN/m²**, conform Codului de Proiectare : Evaluarea acțiunii zăpezii asupra construcțiilor, indicativ CR 1-1-3/2012.
- Presiunea de referință dinamică a vântului , mediată pe 10 minute **qb = 0,5 kPa** conform "Cod de proiectare.Evaluarea acțiunii vântului asupra construcțiilor ", indicativ CR 1-1-4/2012 având 50 de ani interval mediu de recurență .
- Încadrarea în categoria geotehnică s-a făcut conform Normativ NP 074/2014 și este **categoria geotehnică 2- risc geotehnic moderat-** acumulând 12 puncte.
- In conformitate cu Legea nr.575/2001 privind Planul de amenajare a teritoriului național- Secțiunea a V a, zone de risc natural, amplasamentul se încadrează în următoarele zone de risc:

- Zona IX de intensitate seismică pe scara MSK , cu o perioada de revenire de cca.50 ani;
- Elementele hidrologice și geomorfologice identificate pe amplasament, nu descriu pentru suprafața de teren investigată, un risc de inundare a zonei ca urmare a revărsarii unui curs de apă și/ sau a scurgerilor masive de pe torenți și conferă zonei investigate, un **caracter stabil** din punct de vedere geodinamic, fără a se impune necesitatea efectuării unor analize de stabilitate detaliate.

5.1.Categoriile de teren in care se executa lucrările de săpatură

În conformitate cu instrucțiunile din “Indicatorul de Norme de Deviz comasate pentru lucrări de terasamente Ts/1995”, straturile de pământ întâlnite în săpaturi se vor încadra astfel:

Denumirea pământului	Categorii de teren după modul de comportare la săpat		
	Manual	Mecanic	
	(cu lopată, cazma etc.)	Excavator	Buldozer
Terasament	Tare	II	II
Umplutură	Tare	II	II
Argilă prăfoasă la argilă nisipoasă și argila cafenică gălbuie la cafenie roșcată, plastic vârtoasă	Mijlociu	I	I

6. RECOMANDĂRI

- Încadrarea pământurilor interceptate (sub terasamentele existente) conform STAS 2914-84 este un material de tip 4b; conform STAS 1709/2-90 este un material de tip **P5**, foarte sensibil la îngheț-dezgheț, mediocre pentru realizarea umpluturilor în corpul terasamentelor, dar se poate îmbunătăți prin tratamente adecvate (stabilizare mecanică și sau chimică: adaos de ciment, var, enzime, etc.).
- Conform STAS 1709/2-90, terenul natural pe care se înscrie amplasamentul prezintă la momentul actual condiții hidrologice “defavorabile”, întrucât surgereapelor de pe amplasament nu este asigurată (morfologie de platou) sau are pantă favorabilă producerii de fenomene de transport hidraulic.

- Conform STAS 6054-77, harta cu “zonarea după adâncimea maximă de îngheț” precizează că, pentru zona din care face parte perimetru cercetat, adâncimea de îngheț în terenul natural - “z” este de 90cm.
- Conform STAS 1709/1-90 ce include harta cu “repartiția după indicele de umiditate “Im” a tipurilor climatice” perimetru cercetat se încadrează în tipul climatic “I” (moderat uscat), caracterizat de un indice de umiditate (Thornthwaite) $Im < 20 \dots 0$.
- Valoarea indicelui de îngheț în sistemul rutier, reprezentând cele mai aspre 5 ierni dintr-o perioadă de 30 ani (conform STAS 1709/1-90), pentru sisteme rutiere nerigide (SRN), clasele de trafic mediu, ușor și foarte ușor este $I_{mediu}^{5/30} < 400$ ($^{\circ}\text{C} \times \text{zile}$).
- Conform STAS 1709/1-90 adâncimea de îngheț “Z” (în complexul rutier) are valoarea $60 \div 65\text{cm}$, stabilită în funcție de indicele de îngheț precizat anterior (pentru SRN), tipul climatic “I”, condițiile hidrologice actuale considerate ca “defavorabile” și tipul pământului de fundație P5 (argilă prăfoasă în adâncime $> 1.0\text{m}$).

Stratificația terenului de fundare din amplasament

- Stratul de **pietriș cu nisip și piatră spartă** (terasamentul căii de rulare), sub dala de beton armat precomprimat- platformă sine ($0,20\text{ m}$) are o grosime variabilă, cuprinsă între $0,90 \div 0,95\text{ m}$. Acesta este compactat (consolidat),
- ✓ **Argile nisipoase** - se caracterizează ca pământuri coeziive, fine cu plasticitate mare ($Ip > 20\%$, $e < 1,0$ și $Ic > 0,75$), textura omogenă, consistență în domeniul plastic vârtos, compresibilitate medie, impermeabile și cu o viteză a ascensiunii capilare foarte redusă.
- ✓ Formațiunile de mică adâncime din amplasamentul studiat, sunt depozite cuaternare, din ciclul de sedimentare ciclul de sedimentare Pleistocen superior(Qp_3^3), constituite din nisipuri, pietrișuri, argile. Zona studiată se caracterizează printr-o **uniformitate litologică**, stratele principale putându-se urmări pe distanțe relative mari.
- ✓ În cadrul perimetru cercetat (conform celor menționate anterior) sunt prezente pământuri coeziive – argile prăfoase, argile nisipoase și argile. Aceste tipuri de pământuri, interceptate în forajele geotehnice realizate adiacent traseului analizat, pot fi recomandate ca material de umplutură pentru viitoarele terasamente, încadrându-se (conform STAS 2914–84, nomograma Casagrande) la tipul “4b” care corespunde unor „pământuri coeziive anorganice, cu compresibilitate mijlocie, umflare liberă redusă sau

medie, foarte sensibile la îngheț - dezgheț” – ce prezintă o calitate “mediocă” ca material pentru terasamente.

- ✓ Terenul de fundare, reprezentat de aceste pământuri , **ce prezintă o stratificatie orizontală practic uniformă din punct de vedere al indicilor geotehnici**, poate fi apreciat (Tabel A1.1-NP 074: 2014) ca fiind un **teren bun de fundare**.

Parametri fizico-mecanici pt pământurile coeze, reprezentate de argile nisipoase si argile din suprafață :

- Indicele de consistentă (Ic) cu valori cuprinse intre de 0,94 , valori care caracterizează *pământuri plastic vîrtoase* ;
- Indice de plasticitate (Ip) cu valori cuprinse intre 21,96 – pământuri cu *plasticitate mare*;
- Porozitatea (n) are valori 41,07
- Modulul edometric M₂₋₃ (Eoed) are valori de 9.987÷10.474,8 kPa(99,87÷104,7 daN/cm²) Din aceste date, în funcție de modulul edometric M₂₋₃, pământurile străbătute prin penetrare dinamică sunt pământuri **cu compresibilitate medie**.

Parametri fizico-mecanici pt pământurile necoezive, reprezentate de nisipuri cu pietrișuri,

- *Gradul de îndesare (Id) cu valori cuprinse între 66,80÷ 67,49, valori care caracterizează pământurile îndesate*
- *Porozitatea (n) are valori = 23 ÷ 30*
- *Greutatea volumică γ(kN/m³ = 20,0-20,5*
- *Indicile porilor (e) =0,32÷0,34*
- *Unghiul de frecare interioară Φ (°) = 52,5÷ 57*
- *Modulul edometric M₂₋₃ (Eoed) are valori de 28.605÷ 36.680 kPa(286,05 ÷ 366,8 daN/cm²) Din aceste date, în funcție de modulul edometric M₂₋₃, pământurile străbătute prin penetrare dinamică sunt pământuri cu compresibilitate redusă.*

Referitor la fundarea infrastructurii rutiere adiacente:

- Se recomandă fundarea directă, obligatoriu **sub adâncimea de îngheț (-0,80-0,90 m, conform STAS 6054/77)** prin depășirea acesteia cu 10÷20 cm , cu descarcare pe teren îmbunătățit cel puțin prin compactare (terasamente compactate în vederea destrucției și îmbunătățirii / uniformizării capacitații portante și reducerii deformabilității și

efectelor infiltrațiilor de apă din sursă meteorică), prin compactare și aport de material necoeziv, prin tratarea fundamentului existent și / sau a celui de aport cu lianții hidraulici în scopul îmbunătățirii caracteristicilor de capacitate portantă (reducerea deformabilității, creșterea rigidității, reducerea permeabilității – conferirea funcției de sigilare a terenului natural, etc.).

- Dacă se consideră necesară fundarea la adâncimi diferite se vor respecta prevederile din normativul NP 112/2014;
- Pentru dimensionarea infrastructurii , se va lua in calcul:

Tipul de pământ	Tipul Climateric	Regim hidrologic	Modulul de elasticitate dinamic, EpMpa	Coefficientul lui Poisson μ
P5	I	2b	70	0,42
P1	I	2b	100	0,27

Referitor la fundarea platformelor (infrastructură cale ferată)

- Stratul suport ce poate fi realizat dintr-un amestec de materiale locale compactate corespunzător (material în loc sau din sursă de împrumut, scarificat, destructurat, desensibilizat, compactat în stare naturală sau cu agent stabilizant); în cazul materialelor argiloase improprii utilizării în terasamente se va îmbunătății natura acestora prin adaos de material necoeziv (nisip) sau cu lianții hidraulici; stratul coeziv din suprafața amplasamentului (<2.0m adâncime) se încadrează conform STAS 7582-91 în categoria CIII – pământuri mijlocii (CIII 1: pământuri conținând între 15÷50% particule cu diametrul <0.005mm și limita superioară de plasticitate $w_L < 50\%$);
- Determinările caracteristicilor de compactare a pământurilor din suprafața terenului de fundare (sub stratul de sol vegetal și terasamente existente) indică umiditatea optimă de compactare de 16÷17% și greutatea volumică în stare uscată, valoare maximă, de 17.5÷17.6kN/m³;
- Calitatea pământurilor din terenul de fundare, în vederea utilizării la realizarea de terasamente, va fi stabilită conform STAS 7582-91 funcție de Indicele de Grupă, I_g , care se va determina în funcție de rezultatele încercărilor cu privire la natura granulometrică (P74), limitele de plasticitate (w_L și I_p);

- Stratul de formă a cărui natură, geometrie și calitate se vor analiza în raport cu prevederile STAS 12253/84, acesta putând fi pietriș cu nisip (amestec sau stratificat) sau alte materiale propuse și analizate din punct de vedere a stabilității la factorii de mediu, lucrabilității și al capacitații portante.
- Este obligatorie verificarea pe parcursul executiei a gradului de compactare a stratelor ce alcătuiesc structura rutieră, în conformitate cu prevederile normelor tehnice în vigoare, de catre un laborator geotehnic, specializat și autorizat.

Valori caracteristice de calcul ai principalilor parametri geotehnici

- Caracteristicile geotehnice de calcul au fost stabilite pe baza determinarilor de laborator, conform NP 122/2010
- Presiunea convențională de bază a fost aleasă în conformitate cu Np 112/2014

Nr. Crt.	Natură teren	Presiunea convențională de calcul de bază (Df=1,00m și l=2,00 m) [kPa]
1	Pietris cu nisip (balast) și piatră spartă- terasament	350÷400
2.	Argilă nisipoasă, cu plasticitate mare, stare plastic vârtoasă , compresibilitate medie	240

Conform NP 112/2014- valorile presiunii convențională de bază, sunt stabilite pentru fundații având lățimea tălpii $B=1,00$ m și adâncimea de fundare $D_f = -2,00$ m. Pentru alte adâncimi și lățimi de fundații presiunea convențională se va corecta conform NP 112/2014 Anexa D pct D.2.1, D2.2

$$P_{conv} = P_{conv} + C_B + C_D \text{ (kPa)}$$

Pentru $B \leq 5$ m →

$$C_B = 0,05 \cdot \overline{P_{conv}} \text{ (B-1), pentru nisipurile prăfoase și pământurile coeze }$$

$$\text{Pentru } D_f < 2 \text{ m} \quad C_D = P_{conv} \frac{D_f - 2}{4} \text{ [kPa]}$$

Valoarea coeficientului de deformare lateral μ în zona fundațiilor este 0,42 (P5-argilă)

Evaluarea presiunii convenționale de bază și calcul presiunii convenționale corectate

Adâncime de	Tip litologic	P_{conv} (kPa)	C_B (kPa)	C_D (kPa)	$P_{conv.} = P_{conv} + C_B + C_D$ (kPa)
----------------	---------------	-----------------------	-------------	------------------	---

Studiu geotehnic- Reabilitare sistem rutier pe Bulevardul Chișinău-0,8 km

fundare (m)			Lătimea fundatiei B (m)					Lătimea fundatiei B(m)			
			0.6	1.0	1.5	>5		0.6	1.0	1.5	>5
0.50	Argilă nisipoasă, plastic vârtoasă	240	-4.8	0	6	48	-90	145.2	150	156	198
0.90	Argilă nisipoasă, plastic vârtoasă	240	-4.8	0	6	48	-66	169.2	174	180	222
1.00	Argilă nisipoasă, plastic vârtoasă	240	-4.8	0	6	48	-60	175.2	180	186	228
1.50	Argilă nisipoasă, plastic vârtoasă	240	-4.8	0	6	48	-9.15	226.05	230.85	236.85	278.85
2.00	Argilă nisipoasă, plastic vârtoasă	240	-4.8	0	6	48	0	235.2	240	246	288

Coefficientul de pat B= 1,00 m

Litologie	Indice de consistență/Grad de îndesare	Ks (kN/m ³).	Coefficientul de contractie transversal(Poisson) ϑ_s
Argilă prăfoasă/argila nisipoasă, argila , cu plasticitate mare, plastic vârtoasă	0,95	19.974 ÷ 20,949,6	0,42
Nisipuri mijlocii cu pietris	66,8 ÷ 67,49	57.210 ÷ 73.360	0,27

Natură Teren de fundare	Modul de Deformație Liniară E (kPa)	
	Static Es	Dinamic Ed
Argilă nisipoasă, plastic vârtoasă	10000÷20000 Recomandat 15000kPa	20000÷300000 Recomandat 25000kPa

La calculul terenului de fundare pe baza presiunilor convenționale trebuie să se respecte condițiile:

SOLICITARE		CENTRICĂ	EXCENTRICĂ DUPĂ DIRECȚIE	EXCENTRICĂ DOUĂ DIRECȚII	DUPĂ
Presiune efectivă calcu- lată la gruparea			O		
P _{ef} sau	G.F	≤ 1 · P _{conv}	1,2 P _{conv}	1,4 P _{conv}	

P _{ef max}	G.S	≤ 1,2 P _{conv}	≤ 1,4 P _{conv}	≤ 1,6 P _{conv}
---------------------	-----	-------------------------	-------------------------	-------------------------

- ✓ În funcție de cota ±0.00 se vor alege pantele de drenaj de pe platformă stradală dar și de pe căile de acces la proprietăți. Totodata în funcție de sistemul rutier se recomandă urmatoarele:
 - ✚ stratul suport ce poate fi realizat dintr-un amestec de materiale locale compactate corespunzător (material în loc sau din sursă de împrumut, scarificat, destructurat, desensibilizat, compactat în stare naturală sau cu agent stabilizant);
 - ✚ geotextil cu rol de separare.
 - ✚ stratul de formă a cărui natură, geometrie și calitate se vor analiza de către Proiectantul de Specialitate în raport cu prevederile STAS 12253/84, acesta putând fi pietriș cu nisip sau piatră spartă sau calcar degradat (amestec sau stratificat).
- ✓ Săpăturile pentru fundarea platformelor rutiere vor necesita în primul rând evacuarea stratului de terasament contaminat cu parte fină coezivă. Adâncimea acestor săpături va depinde de asigurarea înălțimii substratului de rezistență, din balast sau piatră spartă,
- ✓ Suprafața săpăturilor generale se va compacta înainte de a se realiza primul strat rezistent de sub structuri sau înainte de executarea umpluturilor coeze de completare până la nivelul bazei stratului rezistent.
- ✓ În conformitate cu prescripțiile STAS 2914-84, stabilitatea terasamentelor proiectate va fi asigurată prin:
 - ✚ realizarea unui grad de compactare corespunzător, conform STAS 2914-84, tabel 2,
 - ✚ măsuri de protejare / drenare, conform STAS 10796 / 1-77 și STAS 10796 / 2,3-79,
 - ✚ realizarea unei capacitați portante corespunzătoare și a stabilității terenului de fundare.
- ✓ Se vor respecta de asemenea și prevederile referitoare la normele de protecția muncii în vigoare și în mod deosebit cele din Normele Generale de Protecția Muncii, aprobate

- ✓ Se vor respecta de asemenea și prevederile referitoare la normele de protecția muncii în vigoare și în mod deosebit cele din Normele Generale de Protecția Muncii, aprobată cu Ordinul MMSS nr.508/2002 și Ordinul MSF 933/2002, Legea 319/2006, HG 1425/2006.
 - ✓ Este obligatorie verificarea pe parcursul executiei a gradului de compactare a stratelor ce alcătuiesc structura rutieră, în conformitate cu prevederile normelor tehnice în vigoare, de către un laborator geotehnic, specializat și autorizat.
- Proiectantul din specialitatea geo va fi solicitat pentru :
- ✓ efectuarea investigațiilor suplimentare;
 - ✓ în cazul modificării unora dintre soluțiile sau tehnologiile aferente de execuție recomandate prin studiul geotehnic;
 - ✓ în cazul apariției unor neconcordanțe între situația din teren și cea descrisă în prezentul referat;
 - ✓ la fazele determinante precizate de proiectant pentru controlul calității lucrărilor.

SC PANGEOCOM SRL

Intocmit

Ing. Geotehnician GRĂDINARIU Marcela

Ing. Geolog PANTEA Nicolae



Verificator Af
Ing. ANGHEL Stelian- Eugen



**PROFILUL FORAJULUI FI
REZULTATELE ANALIZELOR DE LABORATOR**

Cota fata de foraj	Grosimea stratului	Nivelul apel subterane	Reprezentarea convenitioala	Caracterizarea (denumirea) stratului			Prote □ Turbare ■ Modificata	Compozie granulometrica d (mm)	U _s	Limita Attenberg	Consistenta (L)			Indecine de plasticitate	Coeficient de plasticitate	Curentul si sau capacitatea de indeoserire	Curealtelea valimica (γ _T)	Curealtelea volumetrua in stare uscata (γ _d)	Porozitatea (n)	Indecine portor (σ _s)	Grad de umiditate (S _d)	Metadatele descriptoare Datasheet	Tabelul spartorilor (D) 2-10 KPa (D ₂)	Aplicatia peste deschisura D ₂	Numarul de lozimetri de penetrazare cu tip IMEC	Adancimea penetrazare	Penetraze dinamica cu con tip IMEC																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																										
				Umiditatea plasticantei	Limita intermedia de plasticitate	Limita superioara de plasticitate					Coeficientul de semipermeabilitate	Coeficientul de permeabilitate	Coeficientul de retinere																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
0.00	m	m						0.005	0.05	0.05	U _a = W _a = W _b = W _c =	W _a (%)	W _b (%)	W _c (%)	W _d (%)	W _e (%)	W _f (%)	W _g (%)	W _h (%)	W _i (%)	W _j (%)	W _k (%)	W _l (%)	W _m (%)	W _n (%)	W _o (%)	W _p (%)	W _q (%)	W _r (%)	W _s (%)	W _t (%)	W _u (%)	W _v (%)	W _w (%)	W _x (%)	W _y (%)	W _z (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)	W _{ss} (%)	W _{tt} (%)	W _{uu} (%)	W _{vv} (%)	W _{ww} (%)	W _{xx} (%)	W _{yy} (%)	W _{zz} (%)	W _{aa} (%)	W _{bb} (%)	W _{cc} (%)	W _{dd} (%)	W _{ee} (%)	W _{ff} (%)	W _{gg} (%)	W _{hh} (%)	W _{ii} (%)	W _{jj} (%)	W _{kk} (%)	W _{ll} (%)	W _{mm} (%)	W _{nn} (%)	W _{oo} (%)	W _{pp} (%)	W _{qq} (%)	W _{rr} (%)

PROFILUL FORAJULUI F2

**PROFIL FORAJULUI *F₂*
REZULTATELE ANALIZelor DE LABORATOR**



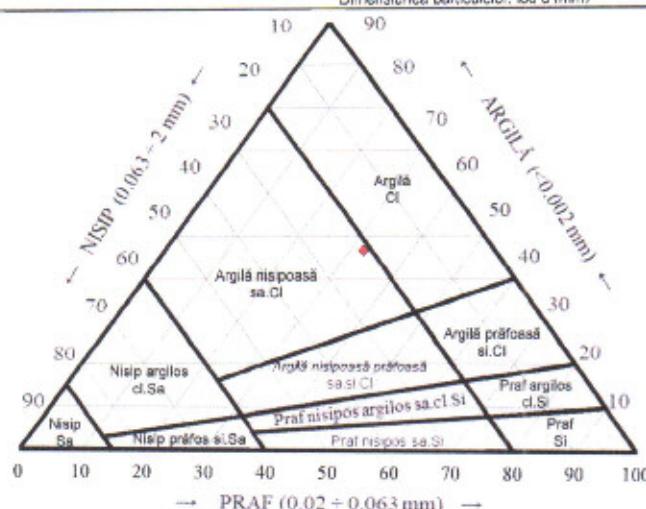
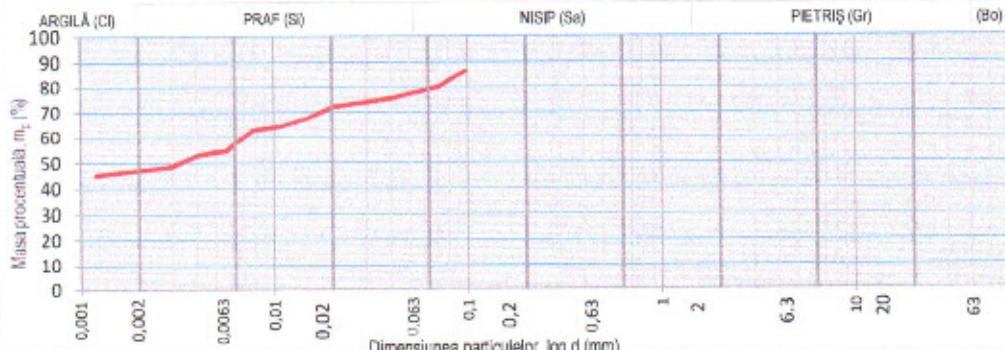
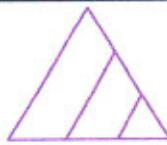
OPERATOR,
SC PANGEOCOM

INTOCM
ING. PANTALEON



SISTEM DE MANAGEMENT CERTIFICAT
ID 139164
ISO 9001

S.C. GEOFOR PROIECT S.R.L.
Sediul social: Jud. IASI, Municipiul Iasi, Aleea Tudor Neculai , nr. 160
Punct de lucru: str. Sf. Petru Movila, nr.52
Laborator gradul II - AUTORIZAȚIE - NR.3474/20.06.2019



Beneficiar: STB SA BUCURESTI

Obiectiv: Reabilitare sistem rutier pe Bdul Chisinau

Data emiterii 15.04.2022
Foraj Proba Cota (m)
1,50

RAPORT DE DETERMINARE A GRANULOZITATII PRIN METODA SEDIMENTARII (STAS - 1913/5-85)

Masa materialului	50	g	Lungime tija aerometru	16,5	cm	$\% \text{am}_p = \frac{P_s}{P_s - 1} \cdot \frac{100}{m_f} (R' + C_t) =$				
Densitatea scheletului	2,7	g/cm ³	1 diviziune	1	mm					
Areometru nr.	1,2		Volum bulb	104	cm ³					
DATA	Timpul de sedimentare (minute)	Timpul de sedimentare (secunde)	Temperatura	Citiri reduse pe areometru	Citiri corectate R'=R+ΔR	Diametrul Granulelor d (mm)	Corectia de temperatura C _t	R' + Ct	mp	
			citita C°	medie C°						
15"	15				26,0	27,2	0,09750	0,00	27,2	86,4
30"	30				24,0	25,2	0,07138	0,00	25,2	80,05
1'	60				22,5	23,7	0,04007	0,00	23,7	75,28
2'	120				22,0	23,2	0,02856	0,00	23,2	73,69
4'	240				21,5	22,7	0,02035	0,00	22,7	72,11
8'	480				20,0	21,2	0,01472	0,00	21,2	67,34
15'	900				19,0	20,2	0,01091	0,00	20,2	64,16
30'	1800				18,5	19,7	0,00777	0,00	19,7	62,58
1h	3600				16,0	17,2	0,00569	0,00	17,2	54,64
2h	7200				15,5	16,7	0,00405	0,00	16,7	53,05
4h	14400				14,0	15,2	0,00292	0,00	15,2	48,28
24h	86400				13,0	14,2	0,00121	0,00	14,2	45,11

Sef laborator: ing. Alexandru Capanistei

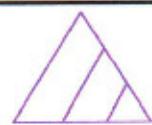
Intocmit: ing. Liviu Pinzariu; Lucrat de: lăborant Podaru Alexandru

F - GTF - 04

Rezultatul din prezentul buletin se referă strict la proba analizată. Este interzisă reproducerea integrală sau parțială a buletinului de analiză fără acordul laboratorului GeoForProject. Buletinul este valabil doar însoțit de raportul de încercări vizual de laborator



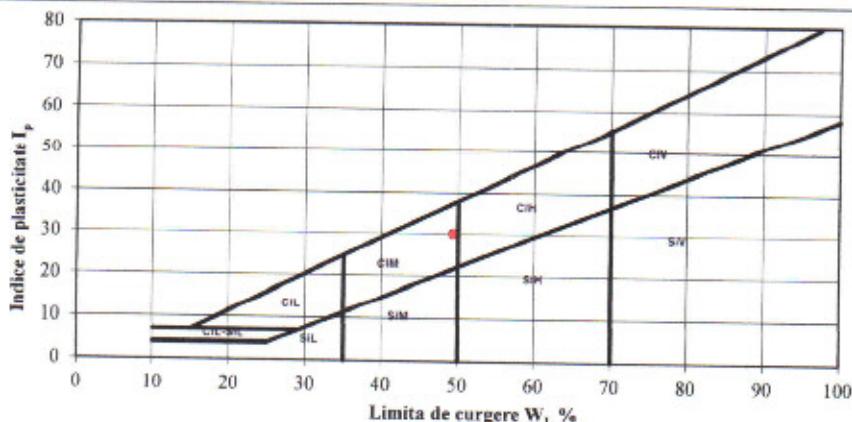
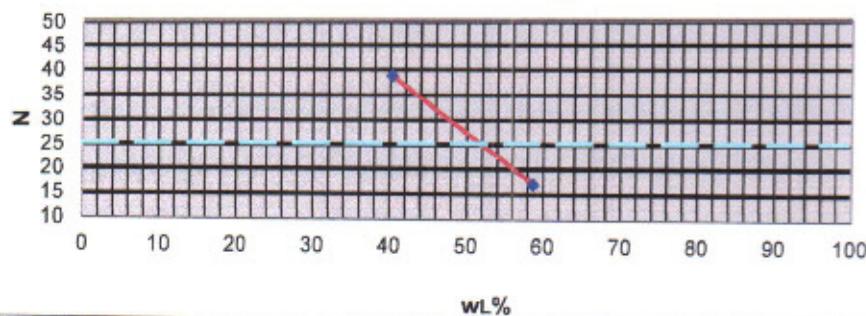
S.C. GEOFOR PROIECT S.R.L.
 Sediul social: Jud. IASI, Municipiu Iasi, Aleea Tudor Nencula, nr. 160
 Punct de lucru: str. Sf. Petru Movila, nr.52
 Laborator gradul II - AUTORIZAȚIE - NR.3474/20.06.2019



Raport de determinare a umidității și a limitelor de plasticitate

Foraj	1		Beneficiar: STB SA BUCURESTI
Proba	.		
Cota (m)	1,50		Obiectiv: Reabilitare sistem rutier pe Bdul Chisinau
UMIDITATEA NATURALĂ (STAS 1913/1-82)			
LIMITE DE PLASTICITATE (STAS 1913/4-86)			
		Natura pământului	
		ARGILA NISIPOASA (sa.CI)	
		Data emiterii	
		15.04.2022	
Umiditatea naturală	w	20,63	
Limita inferioară de plasticitate	W_p	19,43	
Limita superioară de plasticitate	W_L	41,39	
Indicele de plasticitate	$I_p = W_L - w$	21,96	
Indicele de consistență	$I_c = \frac{w_L - w}{I_p}$		
Indicele de lichiditate	$I_L = \frac{w - w_p}{I_p}$	0,06	
Sef laborator: ing. Alexandru Capanistei		F - GTF - 01	
Întocmit: ing. Liviu Pînzariu;		Lucrat de: laborant Podaru Alexandru	

Graficul limitei superioare de plasticitate



Rezultatele din prezentul bulletin se referă strict la proba analizată. Este interzisă reproducerea integrală sau parțială a bulletinului de analiză fără acordul laboratorului GeoForProtect. Bulletinul este valabil doar însoțit de raportul de încercări vizat.



ISO 17025
ID 10114
02.001

S.C. GEOFOR PROJECT S.R.L.

Sediul social: Jud. IASI, Municipiul Iasi, Aleea Tudor Năcului , nr. 160

Punct de lucru: str. S. Petru Movila, nr.52

Laborator gradul II - AUTORIZATIE - NR.3474/20.06.2019

Beneficiar: STB SA BUCURESTI

Raport de determinarea densității pământurilor (STAS 1913/3-76)

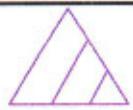
Obiectiv: Realizare sistem rutier
Bdul Vinerea

Foraj	Proba	Cota(m)	ARGILA NIȘPOAŞ (sa.CI)	Data emiterii	15.04.2022
1	γ_w (kN/m ³)	1,50	Suprafață ștanță	A	[cm ²] 31,17
	Sticla de ceas nr.		Inăltime ștanță	h0	[cm] 2
	Greutate schelet	aproximată	Masa probei	m	[g] 121,52
Densitatea	$\rho = m/V$	[g/cm ³]	1,95		
Umiditatea	$w = \frac{m_1 - m_2}{m_1 - m_3} \cdot 100$	[%]	20,63		
Volumul probei	V	[cm ³]	62,34		
Greutate volumică umedă	γ_d	[kN/m ³]	19,2		
Greutate volumică uscată	γ_d	[kN/m ³]	15,91		
Porozitatea	$n = \frac{\gamma_d - \gamma_e}{\gamma_e} \cdot 100$	[%]	41,0%		
Indicele porilor	$e = \frac{n}{1-n}$	-	0,69		
Grad de umiditate	$S_r = \frac{\rho_s w}{\rho_d w_{usca}} \cdot 100$		0,79		
Sef laborator: ing. Alexandru Capanistei					
Înlocuitor: ing. Liviu Pînzariu; Lucrat de: Podaru Alexandru					
			F - GTF -03		

Rezultatele din prezentul bulen se referă strict la proba analizată. Este interzisă reproducerea integrală sau parțială a bulenului de analiză fără acordul laboratorului GeoForProject. Bulelbul este valabil doar însoțit de raportul de încercări vizat



S.C. GEOFOR PROIECT S.R.L.
Sediul social: Jud. IASI, Municipiul Iasi, Aleea Tudor Neculai, nr. 160
Punct de lucru: str. Sf. Petru Movila, nr.52
Laborator gradul II - AUTORIZATIE - NR.3474/20.06.2019



Raport - Încercarea de compresiune în edometru. Inregistrarea rezultatelor. STAS (8942/1-89)										Beneficiar: STB SA BUCURESTI			
Foraj		7	Proba	.	Cota(m)	1.50	Data emiterii	25.02.2022	STAREA PROBEI		Naturala		
Ziua	Ora	Timp t [min]	Compr. p [daN/cm²]	Citiri 1 mm / 100 mm	Tasări Δ h / 100 h	Nr. Crt.	Ziua	Ora	Timp t [min]	Compr. p [daN/cm²]	Citiri 1 mm / 100 mm	Tasări Δ h / 100 h	Nr. Crt.
		1	0.1	0	0	1			1	5	97	4.85	43
		30		2	0.1	2			30		106	5.3	44
		1	0.2	3	0.15	3			60		117	5.85	45
		30		6	0.3	4			120		118	5.9	46
		60		10	0.5	5			180		118	5.9	47
		120		10	0.5	6						48	
						7						49	
						8						50	
						9						51	
						10						52	
		1	0.5	11	0.55	11						53	
		30		15	0.75	12						54	
		60		18	0.9	13						55	
		120		18	0.9	14						56	
						15						57	
						16						58	
						17						59	
						18						60	
		1	1	30	1.5	19						61	
		30		37	1.85	20						62	
		60		46	2.3	21						63	
		120		46	2.3	22						64	
						23						65	
						24						66	
						25						67	
						26						68	
		1	2	55	2.75	27						69	
		30		61	3.05	28						70	
		60		67	3.35	29						71	
		120		73	3.65	30						72	
		180		73	3.65	31						73	
						32						74	
						33						75	
						34						76	
		1	3	82	4.1	35						77	
		30		89	4.45	36						78	
		60		93	4.65	37						79	
		120		94	4.7	38						80	
		180		95	4.725	39						81	
						40						82	
						41						83	
						42						84	

Sef laborator: ing. Alexandru Capanistei

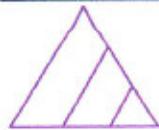
Intocmit: ing. Liviu Pînzariu; Lucrat de: Podaru Alexandru

F - GTF -10

Rezultatele din prezentul buletin se referă strict la proba analizată. Este interzisă reproducerea integrală sau parțială a buletinului de analiză fără acordul laboratorului GeoForProject. Buletinul este valabil doar însoțit de raportul de încercări vizat



S.C. GEOFOR PROIECT S.R.L.
Sediul social: Jud. IASI, Municipiul Iasi, Aleea Tudor Nencula, nr. 160 NPunct de lucru: str. Sf. Petru Movila, nr.52
Laborator gradul II - AUTORIZAȚIE - NR.3474/20.06.2019



Raport de determinarea a curbei de compresiune tasare/compresiune porozitate (STAS 8942/1-89)

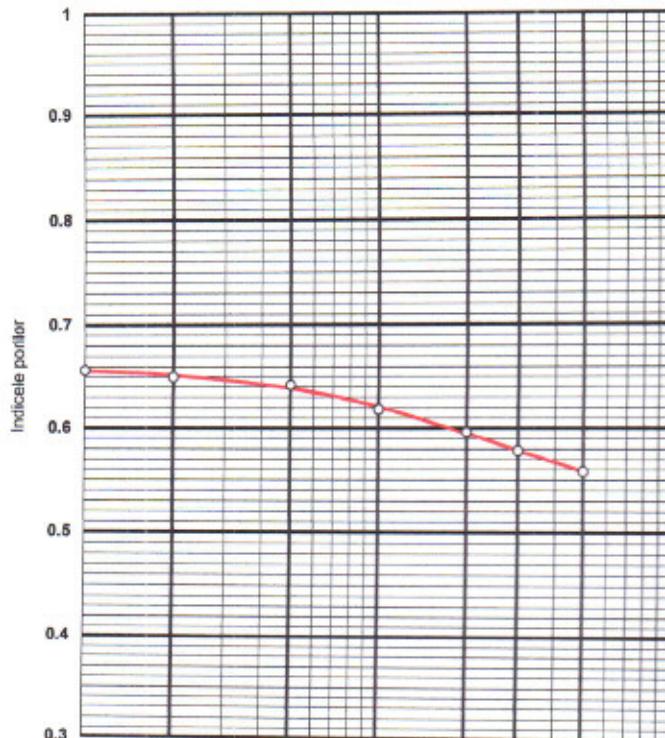
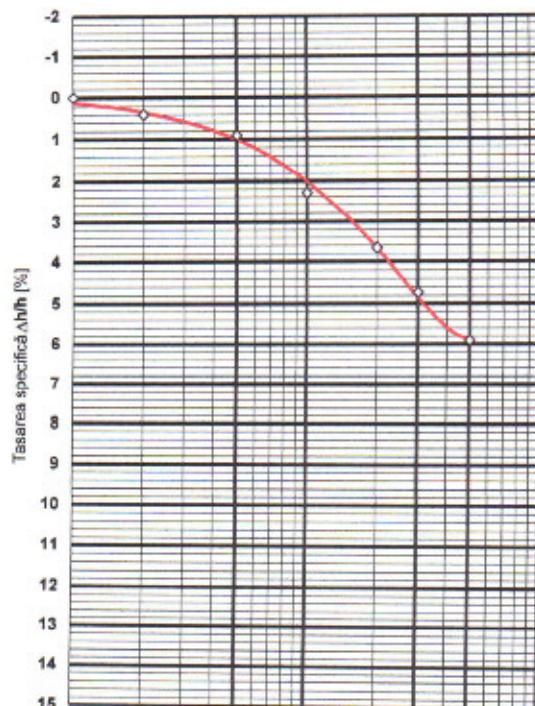
Beneficiar: STB SA BUCURESTI

Obiectiv: Reabilitare sistem rutier pe Bdul Chisinau

Fora 7 Proba - Cota(m) 1.50

Naturale

Încărcare - presiune [daN/cm²]



Încărcare - presiune [daN/cm²]

	NATURAL (M1-3)-Eoed100-300	8247.423	kPa	Tasarea specifică	Tasare prin umezire	
	NATURAL (M2-3)-Eoed200-300	9387.326	kPa	ϵ_2 (%)	3.05	i_m (%)

Sef laborator: Ing. Alexandru Capanistei

F - GTF - 11

Întocmit: ing. Liviu Pînzariu; Lucrat de: Podaru Alexandru

Data emiterii 15.04.2022

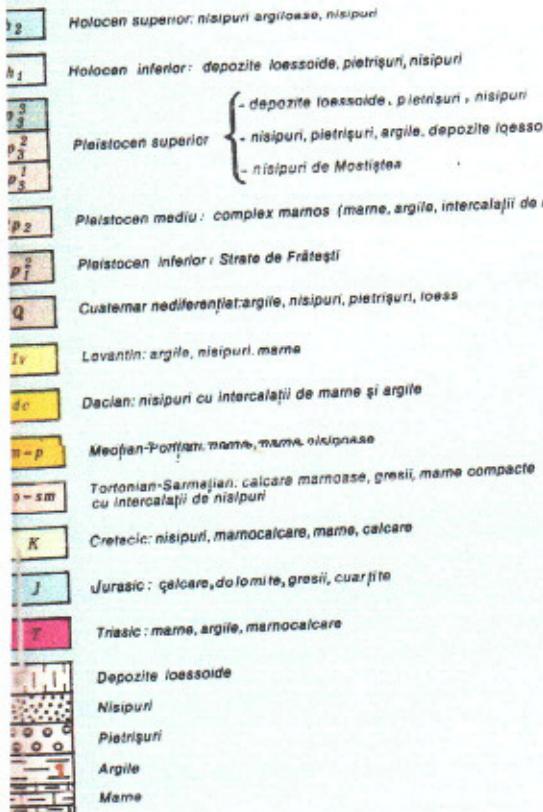
Rezultatele din prezentul buletin se referă strict la proba analizată. Este interzisă reprodusarea integrală sau parțială a buletinului de analiză fără acordul laboratorului GeoForProject. Buletinul este valabil doar însoțit de raportul de încercări vizual.

Harta fizico-geografică

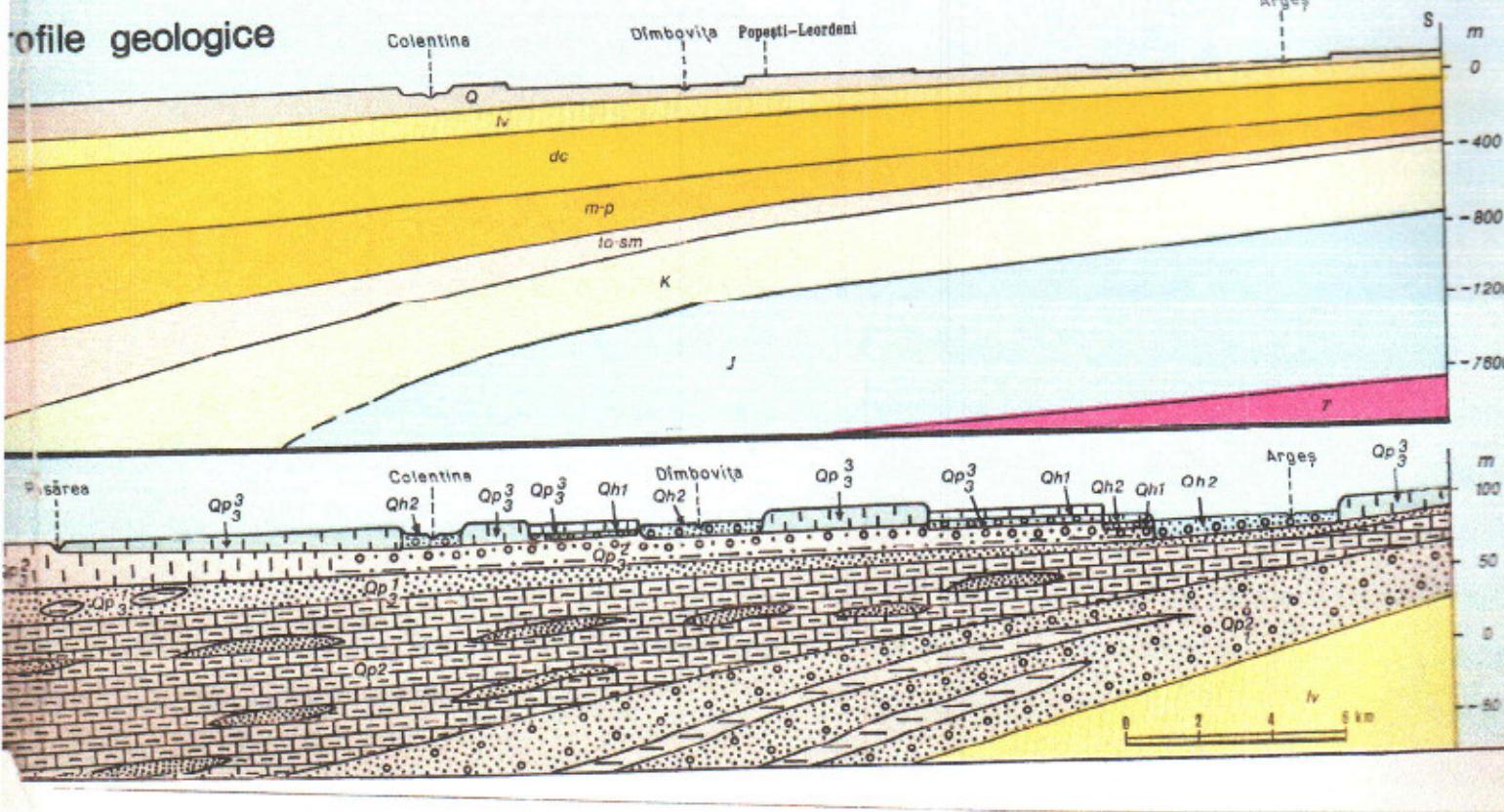


Geologia

Scara 1:400.000



Profile geologice



EXPERTIZA TEHNICA DE CALITATE

**ECHIPAMENTE SUBSTATII, CABLURI DE CURENT
CONTINUU, RETEA DE CONTACT SI STALPI DE
SUSTINERE A RETELEI DE CONTACT**

PROIECT

“REABILITARE SISTEM RUTIER PE BULEVARDUL CHISINAU”

**RETEA DE CONTACT SI STALPI DE SUSTINERE
A RETELEI DE CONTACT**



RAPORT EXPERTIZA TEHNICA

Nr.003/06.05.2022

**ECHIPAMENTE SUBSTATII, CABLURI DE CURENT CONTINUU, RETEA DE
CONTACT SI STALPI DE SUSTINERE A RETELEI DE CONTACT**

AUTORITATEA CONTRACTANTA :

SOCIETATEA DE TRANSPORT BUCUREŞTI



CONTRACTANT :

BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.



BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015



A2-15823/2020
B-15824/2020



Gradul II
3680/2021

CUI: RO39462080; J23/2621/2018

Banca ING BANK ROMANIA

IBAN RO42INGB0000999908072301

e-mail: bvg.electroproject@gmail.com

telefon: 0741153091

FOAIE DE CAPĂT

Denumirea lucrării:	"SERVICII DE EXPERTIZA TEHNICA A ECHIPAMENTELOR DIN SUBSTATII, CABLURIOR DE CURENT CONTINUU, RETELEI DE CONTACT SI A STALPIILOR DE SUSTINERE A RETELEI DE CONTACT-STB"
	- RETEAUA DE CONTACT SI STALPI DE SUSTINERE LINIA DE TRAMVAI B-dul CHISINAU
Beneficiar:	- SOCIETATEA DE TRANSPORT BUCURESTI
Elaborator PTh	- SOCIETATEA DE TRANSPORT BUCURESTI
Număr proiect:	-
Contractant:	- BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.
Expert :	Bejenaru Cristian
Faza:	Expertiza tehnica



LISTA DE SEMNĂTURI

Ing. Bejenaru Cristian	Nr./data talon	Semnatura
Expert tehnic	201930077/2019	
Electrician autorizat gr. IVA/IVB	201911616/2019	



BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015

A2-15823/2020
B-15824/2020Gradul II
3680/2021

CUI: RO39462080; J23/2621/2018

Banca ING BANK ROMANIA

IBAN RO42INGB0000999908072301

e-mail: bvg.electroproject@gmail.com

telefon: 0741153091

BORDEROU

FOAIE DE CAPĂT	pag.02
LISTA DE SEMNĂTURI	pag.03
BORDEROU	pag.04
RAPORT DE EXPETIZĂ TEHNICĂ	pag.05
1. MOTIVATIA EFECTUARII EXPERTIZEI	pag.05
2. DOCUMENTE SI NORMATIVE DE BAZA	pag.05
3. DATE GENERALE	pag.06
4. DESCRIERE	pag.06
AMPLASAMENT	pag.06
SITUATIA EXISTENTA	pag.06
EVALUAREA STARII ACTUALE	pag.07
PROCESUL DE EVALUARE	pag.07
5 SINTEZA EVALUARII SI STABILIREA CONCLUZIILOR	pag.11
6 ANEXA FOTO	Pag.12



ISO 9001/2015

A2-15823/2020
B-15824/2020Gradul II
3680/2021

CUI: RO39462080; J23/2621/2018

Banca ING BANK ROMANIA

IBAN RO42INGB0000999908072301

e-mail: bvg.electroproject@gmail.com

telefon: 0741153091

RAPORT DE EXPETIZĂ TEHNICĂ**1. Scopul expertizei tehnice**

Scopul expertizei tehnice este:

- determinarea stării tehnice actuale a retelei de contact, respectiv stalpi de sustinere, fir de contact si piese speciale;
- indicarea tehnologiei de executie a masurilor de interventie propuse;
- posibile influente ale masurilor de interventie asupra instalatiilor, mediului si vecinatatilor

2. Documente si normative de baza**Caietul de sarcini SVA 333****Planuri, relevée,scheme monofilare puse la dispozitie de Beneficiar****Rapoarte mentenanta/ rapoarte incercari puse la dispozitie de Beneficiar****Documente ce fac referire la materialele folosite puse la dispozitie de Beneficiar****Comanda nr. 4500143933/15.04.2022****Legea 10/1995 – privind calitatea in constructii****LEGEA nr. 123 din 10 iulie 2012 a energiei electrice și a gazelor naturale****Ordinul ANRE 116/ 2016 - pentru modificarea anexei la Ordinul președintelui Autorității****Naționale de Reglementare în Domeniul Energiei nr. 11/2013 privind aprobarea****Regulamentului pentru autorizarea electricienilor, verificatorilor de proiecte, responsabililor tehnici cu execuția, precum și a expertilor tehnici de calitate și extrajudiciari în domeniul instalățiilor electrice****PE116/94 – Normativ de incercari si verificari ale echipamentelor si instalatiilor electrice****NTE 006/06/00 - Normativ privind metodologia de calcul al curentilor de scurtcircuit în retelele electrice cu tensiunea sub 1 kV****NTE 001/03/00 - Normativ privind alegerea izolației, coordonarea izolației și protecția instalățiilor electroenergetice împotriva supratensiunilor****NTE 007/08/00 – Normativ pentru proiectarea și executarea rețelelor de cabluri electrice****1 RE-Ip 30/2004 - Îndreptar de proiectare si executie a instalatiilor de legare la pământ****PE 103/92 – Instructiuni pentru dimensionarea si verificarea instalatiilor electroenergetice la solicitari mecanice si termice in conditiile curentilor de scurtcircuit****SR EN 61140:2002 + A1:2007 - Protecție împotriva șocurilor electrice. Aspecte comune în instalații și echipamente electrice****SR HD 603 S1:2001 – Cabluri de distribuție cu tensiunea nominal de 0,6/1 kV****SR CEI 60050(461)+A1/A2:2005 - Vocabular electrotehnic internațional. Capitolul 461: Cabluri electrice;****SR 11388:2000 – Metode de încercări comune pentru cabluri și conductoare electrice;****SR EN 60228:2005 – Conductoare pentru cabluri izolate;****SR CEI 60227-1+A1:1996– Conductoare și cabluri izolate cu policolorură de vinil de tensiune nominală până la 450/750 V inclusiv. Partea 1: Prescripții generale;****Legea nr. 177/2015 privind modificarea si completarea Legii nr. 10/1995 privind calitatea in constructii;****Legea nr. 99/2016 privind achizițiile sectoriale, cu modificările si completările ulterioare;****HG 394/2016 pentru aprobarea Normelor metodologice de aplicare a prevederilor referitoare la atribuirea contractului sectorial/acordului- cadru din legea nr. 99/2016 privind achizițiile sectoriale, cu modificările si completările ulterioare;**

BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015



A2-15823/2020
B-15824/2020



Gradul II
3680/2021

CUI: RO39462080; J23/2621/2018

Banca ING BANK ROMANIA

IBAN RO42INGB0000999908072301

e-mail: bvg.electroproject@gmail.com

telefon: 0741153091

Legea nr. 50/1991 privind autorizarea executarii lucrarilor de constructii, cu modificarile si completarile ulterioare;

HG 925/1995 pentru aprobarea Regulamentului de verificare si expertizare tehnica de calitate a proiectelor, a executiei lucrarilor si a constructiilor;

HG 766/1997 pentru aprobarea unor regulamente privind calitatea in constructii, cu modificarile si completarile ulterioare;

HG 668/2017 privind stabilirea conditiilor pentru comercializarea produselor pentru constructii;

HG 907/2016 privind etapele de elaborare si continutul – cadru al documentatiilor tehnico-economice aferente obiectivelor/proiectelor de investitii finantate din fonduri publice, cu modificarile si completarile ulterioare;

Legea 319/2006 a securitatii si sanatatii in munca, cu modificarile si completarile ulterioare;

Legea 307/2006 privind apararea contra incendiilor, cu modificarile si completarile ulterioare;

OUG nr. 195/2005 privind protectia mediului, cu modificarile si completarile ulterioare;

HG nr. 856/2002 privind evident gestiunii deseurilor si pentru aprobarea listei cuprinzand deseurile, inclusiv a deseurilor periculoase, cu modificarile si completarile ulterioare;

HG 971/2006 privind cerintele minime pentru semnalizarea de securitate si/sau sanatate, la locul de munca, actualizata, cu modificarile si completarile ulterioare;

HG 211/2011 privind regimul deseurilor, cu modificarile si completarile ulterioare;

P100-1/2006 – Cod de proiectare seismic – Partea 1- Prevederi de proiectare - pentru cladiri, elaborate de UTCB si aprobat de MDLPL;

P100-3/2008 – Cod de proiectare seismic – Partea a III-a – Prevederi pentru evaluarea seismica a cladirilor existente privind codul de evaluare seismic, elaborate de UTCB si aprobat de MDLPL;

DIN – 4150 – 1 “Vibratii in constructii – Predeterminarea marimilor oscilatorii”, iunie 2001 (sau echivalent);

DIN 4150 – 2 “Vibratii in constructii –Efecte asupra oamenilor si cladirilor”, iunie 1999 (sau echivalent);

DIN 45669 -1 “masuratorile emisiilor de vibratii – masurarea oscilatiilor, cerinte, verificare”, iunie 1995 (sau echivalent);

DIN 45669 – 2 “Masuratorile emisiilor de vibratii – Procedura de masurare”, iunie 2005 (sau echivalent);

SR EN 6072-2-1/2014 –Clasificarea conditiilor de mediu. Partea a-2-a. Conditiile de mediu in natura. Temperatura si umiditate;

SR 10009/2017 – Acustica. Limite admisibile ale nivelului de zgomot din mediul ambient (sau echivalent);

HG 2139/2004- pentru aprobarea Catalogului privind clasificarea si duratele normale de functionare a mijloacelor fixe, cu modificarile si completarile ulterioare;

SR 13342/1996 – Transport public urban de calatori. Parametrii tehnici (sau echivalent);

Se vor respecta toate normativele, prescriptiile, standardele, normele, instructiunile in vigoare.

3. Date generale

Beneficiar: SOCIETATEA DE TRANSPORT BUCURESTI

Obiect: Reteaua de contact si stalpii de sustinere din cadrul proiectului “REABILITARE SISTEM RUTIER PE BULEVARDUL CHISINAU”



4. Descrierea instalatiilor

4.1. Amplasament

BUCURESTI, B-dul CHISINAU.

4.2. Evaluarea starii actuale

Conform Normativului P100-92 metoda de evaluare utilizata a fost:

- metoda de evaluare calitativa E1

Se vor analiza:

- documentele referitoare la instalatiile electrice, puse la dispozitie de catre beneficiar.

4.3. Procesul de evaluare

Procesul de evaluare a constat in:

- Verificarea vizuala a retelei de contact si a stalpilor de sustinere prin parcurgerea traseului Bulevardul Chisinau de la intersecția cu Soseaua Pantelimon pana la intersecția B-dul Basarabia ;
- Verificarea documentelor referitoare la reteaua de contact si a stalpilor de sustinere, puse la dispozitie de catre beneficiar.

4.4. Situatia existenta

Descrierea situatiei existente

- Lungime: 2.3 kmfs
- An punere în funcțiune: 1982
- Tipul de stâlpi: beton tip SF8-11
- Număr de stâlpi: 65 buc
- Piese speciale: separatori de secțiune - 2 buc.

Reteaua de contact si stalpii care o sustin, au fost puse in functiune în anul -1982, afîndu-se peste durata normata de functionare (cf.HG 2139/2004, modificat, durata normata de functionare este de 20 ani). Din cauza segregării betonului stâlpilor centrifugati SF 8-11, precum si a altor factori (accidente de circulatie, umiditatea, agenti chimici sub forma de gaze sau solutii) s-a constatat o deteriorare avansată a sistemului de susținere al rețelei de contact, lucru ce ar putea conduce la apariția unor evenimente nedorite.

Pe distanta mentionata, reteaua de contact care alimenteaza cu energie electrica tramvaiele liniei 14/ 36/ 46, are o lungime de 2.3 kmfs, sustinuta de 65 stalpi, din beton centrifugat amplasati pe trotuarele adiacente bulevardului. Reteaua de contact este rigida, necompensata, cu suspensie pe traversee de sarma de otel zincat d=6mm, pendule inclinate, izolatori de portelan tip SA iar firul de contact având secțiunea initială de 100 mmp Cu-E.

Pe stalpii care sustin reteaua de contact, sunt montate și corpurile de iluminat public. De asemenea in reteaua de contact a liniei B-dul Chisinau exista piese speciale - separatori de sectiune – 2 buc.

5. Sinteza evaluarii si stabilirea concluziilor

5.1. In urma verificarilor vizuale a retelei de contact s-au constatat urmatoarele:

5.1.1. Stalpii

Stalpii din beton au o vechime de peste 30 ani, având o stare avansata de îmbătrânire cu fisuri ale betonului, în special la baza stâlpilor, o parte dintre ei fiind grav deteriorați (beton sărit sau căzut) cu expunerea armăturilor metalice acțiunii factorilor atmosferici.

BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015



A2-15823/2020
B-15824/2020



Gradul II
3680/2021

CUI: RO39462080; J23/2621/2018

Banca ING BANK ROMANIA

IBAN RO42INGB0000999908072301

e-mail: bvg.electroproject@gmail.com

telefon: 0741153091

Deteriorările stâlpilor sunt cauzate de factorii exteriori climatice.

Durata lungă de utilizare a stâlpilor tronconici din beton armat, pentru susținerea rețelelor de contact aferente tramvaielor electrice urbane, fără nici o lucrare de întreținere, a dus la degradarea în timp a acestora.

Deteriorarea stâlpilor pornește de obicei din bază acolo unde apare coroziunea și unde variația umidității este mare iar eforturile unitare sunt mari. Cele mai periculoase sunt defectele care apar sub nivelul asfaltului sau a stratului de pământ de acoperire, din cauza faptului că acestea nu sunt vizibile.

Cauzele principale ale defectelor la stâlpi sunt coroziunea armăturilor și coroziunea betonului.

5.1.1.1. Coroziunea armaturilor

Armaturile expuse, vin în contact direct cu agenții corozivi: apă, umiditate, aer, agenți chimici sub formă de gaze sau soluții. Volumul produsului de coroziune este de circa 8 ori mai mare decât al metalului din care provine - expansiunea betonului produce fisurarea și desprinderea betonului.

Mai trebuie amintit faptul că și concentrarea de eforturi din sarcini statice sau dinamice amplifică procesul coroziunii.

5.1.1.2. Coroziunea betonului

Cauzele apariției degradărilor aflate în medii agresive sunt:

- dizolvarea unor produși de hidratare ai cimentului (hidroxid de calciu);
- formarea produșilor de reacție ușor solubili;
- formarea unor compuși care măresc volumul și pot distruge betonul prin expansiune.

5.1.1.3. Solicitările stâlpilor

Din punct de vedere al schemei statice și a solicitărilor specifice a stâlpilor din beton armat se evidențiază următoarele caracteristici ale acestora:

- schema statică a unui stâlp din beton armat prefabricat este de consola verticală, fundația fiind considerată încastrare rigidă;
- secțiunea are diametrul variabil pe înălțimea stâlpului și armătură longitudinală uniform repartizată pe contur;
- în funcție de rolul și poziția pe care o pot avea pe amplasament, ca urmare a poziționării încărcărilor, se apreciază că stâlpii din beton armat prefabricat pot avea ca solicitări majore (predominante) încovoierea și/sau torsionea, ce se pot manifesta atât simplu cât și combinat;
- stâlpii solicitați predominant la încovoiere au secțiunea critică poziționată în zona de deasupra încastrării în fundație, iar stâlpii solicitați predominant la torsion au secțiunea critică poziționată pe zona superioară a înălțimii, către vîrf;
- din punct de vedere al comportării stâlpilor cu secțiune inelară la solicitări orizontale de tip seism sau vînt, se apreciază că efectul acestora poate fi considerat neglijabil.

5.1.1.4. Studiul comportării la fisurare a stâlpilor

Fisurile din betonul stâlpilor influențează considerabil durabilitatea betonului. Este cunoscut faptul că stâlpii din beton precomprimat supuși solicitărilor exterioare (încovoiere, forfecare, întindere, compresiune, torsion etc.) lucrează cu fisuri (stadiul II de lucru), drept consecință a rezistenței la întindere și a alungirii limită reduse a betonului. Fisurile în stâlpii din beton armat precomprimat pot

BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015



A2-15823/2020
B-15824/2020



Gradul II
3680/2021

CUI: RO39462080; J23/2621/2018

Banca ING BANK ROMANIA

IBAN RO42INGB0000999908072301

e-mail: bvg.electroproject@gmail.com

telefon: 0741153091

apărea și din alte cauze (nefiind obligatorie existența acțiunilor) reacțiile chimice dintre alcalii și aggregate, efectul ciclurilor de îngheț-dezgheț, expansiunea armăturii corodate etc.

5.1.1.5. Degradare la baza stâlpului

Acet tip de degradare se întâlnește la aproximativ 50% din numărul total al stâlpilor. Așa cum s-a arătat mai sus cauzele acestui tip de degradare pot fi defectele de fabricație sau solicitarea excesivă a stâlpului. Dezvoltarea degradării este favorizată de poziția ei în imediata apropiere a drumului. Apa, apa sărată, zăpada, îngheț-dezghețul repetat contribuie substanțial la dezvoltarea rapidă a acestui tip de degradare.

5.1.1.6. Degradare pe lungimea stâlpului

Acet tip de degradare se întâlnește la aproximativ 30% din numărul total al stâlpilor. Acet tip de degradare are originea într-un proces de fabricație defectuos. Fisura dezvoltată pe generatoarea stâlpului este cu atât mai periculoasă cu cât este mai adâncă și este poziționată în imediata vecinătate a unei armături longitudinale. Există stâlpi cu fisuri pe mai multe generatoare.

5.1.1.7. Degradare severă

Acet tip de degradare care pune în pericol stabilitatea și rezistența stâlpului se întâlnește la aproximativ 5% din numărul total al stâlpilor. Acet tip de degradare s-a dezvoltat dintr-una din degradările prezentate anterior sau din combinația lor.

Menținerea stâlpilor cu acest tip de degradare pune în pericol siguranța pietonilor și a participantilor la trafic.

5.1.1.8. Segregări

Acet tip de degradare se întâlnește la aproximativ 5% din numărul total al stâlpilor. Acet tip de degradare are originea într-un proces de fabricație defectuos. Cu cât adâncimea segregării este mai mare sau cu cât întinderea acesteia este mai mare cu atât mai mică este capacitatea secțională a stâlpului.

Unii stâlpi pot suferi de o pierdere esențială a rezistențelor mecanice mult mai devreme decât durata de viață (25 de ani). Cauzele principale ale comportării mai proaste a unor stâlpi pot fi manopera slabă și factorii de mediu mai agresivi.

5.2. Concluzii și recomandări

5.2.1. Datorită stării avansate de degradare a stâlpilor, se impune înlocuirea stâlpilor de sustinere, practic nici un stâlp din cei 65 buc. studiați nu respectă condițiile de calitate.

Stâlpii vor fi metalici, prevăzuți cu capace la partea superioară. Utilizarea stâlpilor metalici duce la o durată de viață mai ridicată.

Stâlpii de susținere ai catenarei sunt comuni cu stâlpii de iluminat, fiind dimensionați în consecință. Fundațiile stâlpilor de susținere ai retelei de contact sunt realizate din beton armat monolit. Se vor lăsa goluri pentru cabluri, goluri ce vor fi executate în funcție de direcția traseului de cabluri și de cota de amplasare a cablurilor.

Stâlpii se vor calcula astfel încât să reziste solicitărilor care apar și vor fi clasificați și amplasați pe tipuri și dimensiuni în funcție de solicitări.

În cadrul expertizei sunt prezentate două variante în ceea ce privește stâlpii comuni pentru iluminat și pentru susținerea catenarei:



BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015



A2-15823/2020
B-15824/2020



Gradul II
3680/2021

CUI: RO39462080; J23/2621/2018

Banca ING BANK ROMANIA

IBAN RO42INGB0000999908072301

e-mail: bvg.electroproject@gmail.com

telefon: 0741153091

Varianta 1: cu stâlpi metalici montați pe fundație prin intermediul unor buloane.

Varianta 2: cu stâlpi metalici încastrăți în fundația de beton.

Varianta 1

Avantaje:

- permite relocarea cu usurinta a stâlpului in caz de accident sau interventii;
- costul materialului metalic este mai mic
- stâlpi pot fi inlocuiti cu usurinta

Dezavantaje

- durata mai mare de executie.

Fundațile stâlpilor vor fi paralelipipedice din beton C16/20 (B250).

Varianta 2

Avantaje

- un cost si o durata mai mica de executie
- Dezavantaje

-stalpii nu pot fi relocati. In cazul unui accident sau interventii, adaptarea retelei la zona respectiva se va putea face cu un nou stâlp.

Fundațile stâlpilor vor fi paralelipipedice, din beton C16/20 (B250).

5.2.2. Datorita uzurii in timp cat si a conditiilor de mediu din exploatare a elemetelor retelei de contact - firul de contact, armaturi, traversee, izolatori, console, izolatori de sectiune etc., se impune inlocuirea in intregime a acestieia, prin aplicarea unei noi solutii constructive, pentru a asigura un regim de viteză de exploatare sporit pentru noile tramvaie si pentru o buna functionare in timp tinand cont de modificarile climatice.

Noua soluție de realizare a rețelei de contact de tramvai va prevede compensarea dilatarii firului de contact cu compensatori cu contragreutăți și a traverseelor cu compensatori cu arc. Traversele vor fi din oțel inox (diam. 8mm), izolatorii din GRP, suspensia delta din minorok și fixatorii și console din GRP.

In principiu, toate elementele de sustinere a liniei aeriene de contact, indiferent din ce material sunt confectionate, trebuie sa reziste la:

- Coroziune;
- Raze ultraviolete;
- Factorii de mediu specifici traseului.
- Schimbarilor climatice

BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015



A2-15823/2020
B-15824/2020



CUI: RO39462080; J23/2621/2018

Banca ING BANK ROMANIA

IBAN RO42INGB0000999908072301

e-mail: bvg.electroproject@gmail.com

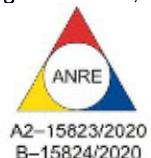
telefon: 0741153091

6. Anexa foto Bulevardul Chisinau



BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



CUI: RO39462080; J23/2621/2018

Banca ING BANK ROMANIA

IBAN RO42INGB0000999908072301

e-mail: bvg.electroproject@gmail.com

telefon: 0741153091



BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015



A2-15823/2020
B-15824/2020



Gradul II
3680/2021

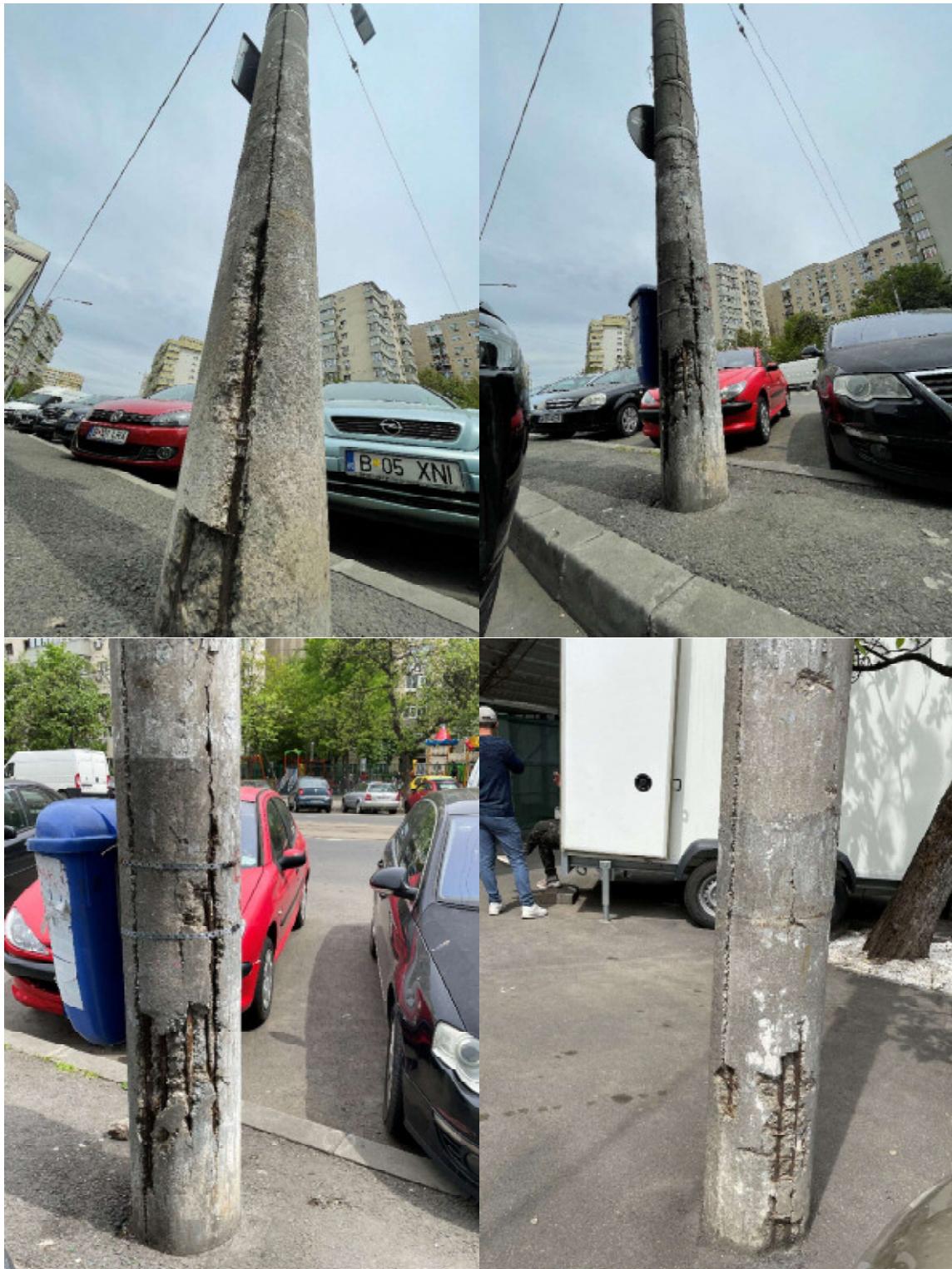
CUI: RO39462080; J23/2621/2018

Banca ING BANK ROMANIA

IBAN RO42INGB0000999908072301

e-mail: bvg.electroproject@gmail.com

telefon: 0741153091



BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015



CUI: RO39462080; J23/2621/2018

Banca ING BANK ROMANIA

IBAN RO42INGB0000999908072301

e-mail: bvg.electroproject@gmail.com

telefon: 0741153091



BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015



A2-15823/2020
B-15824/2020



Gradul II
3680/2021

CUI: RO39462080; J23/2621/2018

Banca ING BANK ROMANIA

IBAN RO42INGB0000999908072301

e-mail: bvg.electroproject@gmail.com

telefon: 0741153091



BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015



A2-15823/2020
B-15824/2020



CUI: RO39462080; J23/2621/2018
Banca ING BANK ROMANIA
IBAN RO42INGB0000999908072301
e-mail: bvg.electroproject@gmail.com
telefon: 0741153091



BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015



A2-15823/2020
B-15824/2020



Gradul II
3680/2021

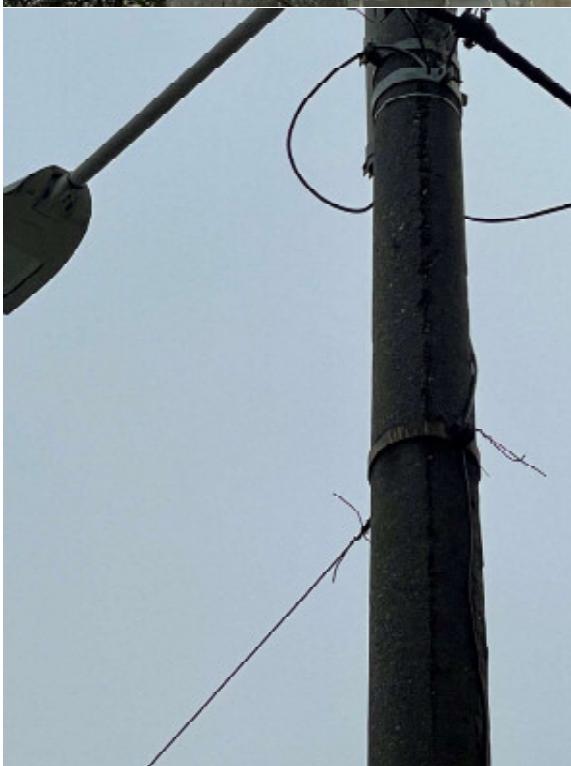
CUI: RO39462080; J23/2621/2018

Banca ING BANK ROMANIA

IBAN RO42INGB0000999908072301

e-mail: bvg.electroproject@gmail.com

telefon: 0741153091



BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015



A2-15823/2020
B-15824/2020



CUI: RO39462080; J23/2621/2018
Banca ING BANK ROMANIA
IBAN RO42INGB0000999908072301
e-mail: bvg.electroproject@gmail.com
telefon: 0741153091



BVG ELECTRO PROJECT S.R.L.

Str. Calugareni nr.23, camera 1, Domnesti, Ilfov



ISO 9001/2015



A2-15823/2020
B-15824/2020



CUI: RO39462080; J23/2621/2018
Banca ING BANK ROMANIA
IBAN RO42INGB0000999908072301
e-mail: bvg.electroproject@gmail.com
telefon: 0741153091

